

COMUNE DI ALFONSINE

Provincia di Ravenna
MEDAGLIA D'ARGENTO AL VALOR CIVILE
MEDAGLIA D'ARGENTO AL VALOR MILITARE

Area Lavori pubblici e Patrimonio

rev_007

27/09/2018

PROGETTO DEFINITIVO / ESECUTIVO

TAVOLA:

4.4

AMPLIAMENTO CIMITERO COMUNALE - 1° STRALCIO COMUNE DI ALFONSINE (RA)

RELAZIONE SPECIALISTICA: RELAZIONE TECNICA DI CALCOLO

Committente: COMUNE DI ALFONSINE

Ubicazione del Cantiere:

Via Destra Senio
48011 - Alfonsine (RA)

Riferimenti Catastali:

Fg: 104

Mapp.: A

Data:

Aggiornamento 007

Progettista e DL Generale:

Ing. MARCO PORTOLANI
Via dell'Artigianato n.31/A
48010 Fusignano (RA)

Timbro degli Enti preposti:

Progettista impianti:

Ing. FABIO FABBRI
Via Trabeghino 63/7
48024 Massa Lombarda (RA)



Il progetto è di proprietà del progettista ed è protetto da diritti di autore.

La riproduzione e l'inoltro a terzi potranno avvenire solo dietro espresso consenso del progettista stesso.

Comune di **ALFONSINE** - Provincia di Ravenna

Committenti: COMUNE DI ALFONSINE

Oggetto: PROGETTO PER REALIZZAZIONE DI NUOVO GRUPPO DI LOCULI IN C.A.
INTERNO AL CIMITERO COMUNALE DI ALFONSINE
Alfonsine (Ra)

Progettista Strutturale:
Ing. PORTOLANI MARCO
PRTMRC75L07D458F
via dell'Artigianato n.31/A - Fusignano (Ra)

RELAZIONE DI CALCOLO - C.1

PROGETTAZIONE ESECUTIVA STRUTTURALE

- ai sensi dell'art.12 comma 1 L.R. 19/2008 –(DGR 1071/2010 – DGR 687/2011 – DGR 1373/2011)

Codice: **C52_301 C.1**
Revisione: rev002
Aggiornamento: B
Data: **21.10.2016**

Area Tecnica di Riferimento:
INGEGNERIA STRUTTURALE CIVILE

Responsabile Area Tecnica
INGEGNERIA STRUTTURALE CIVILE:
Ing. PORTOLANI MARCO

0 INDICE GENERALE

▪ INDICE DEGLI ELABORATI

▪ PROGETTO DI STRUTTURA

ILLUSTRAZIONE SINTETICA DEGLI ELEMENTI ESSENZIALI DEL PROGETTO STRUTTURALE	pag 3
ANALISI DEI CARICHI	pag 7
RELAZIONE SUI MATERIALI	pag 9
ILLUSTRAZIONE DEI CRITERI DI PROGETTAZIONE E MODELLAZIONE	pag 10
RELAZIONE DI CALCOLO	pag 13
ELABORATI GRAFICI: MODI DI VIBRARE – DIAGRAMMI TENSIONALI – DEFORMATIVI	pag 92

▪ 3 RELAZIONE SUI MATERIALI pag 96

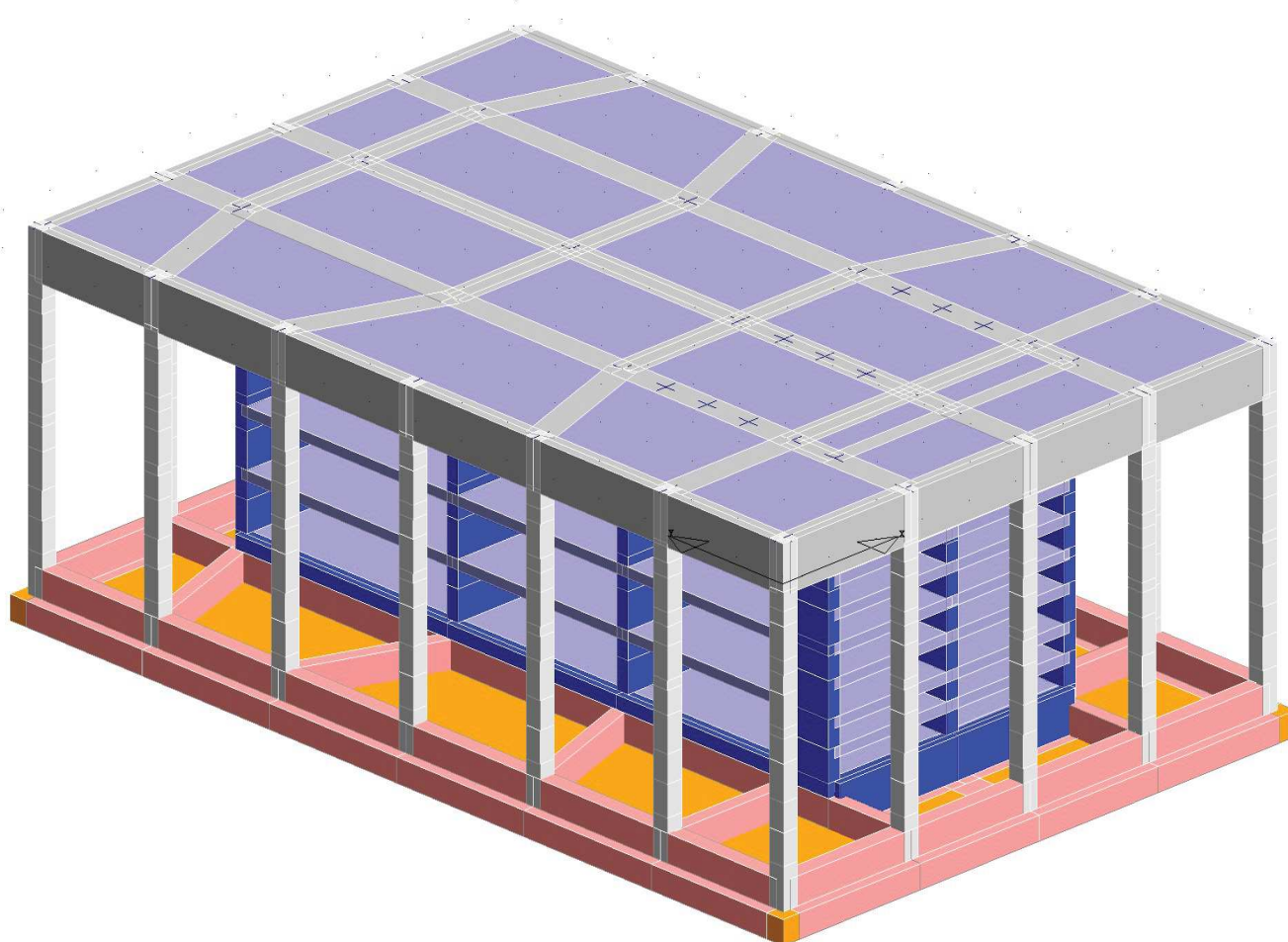
▪ 4 – ELABORATI GRAFICI ED ESECUTIVI..... pag 96

▪ 5 – PIANO DI MANUTENZIONE DELLA PARTE STRUTTURALE DELL'OPERA pag 97

▪ 6 – RELAZIONE SUI RISULTATI SPERIMENTALI – INDAGINI SPECIALISTICHE pag102

2 – RELAZIONE DI CALCOLO STRUTTURALE

2.1 – ILLUSTRAZIONE SINTETICA DEGLI ELEMENTI ESSENZIALI DEL PROGETTO STRUTTURALE



L'intervento in oggetto riguarda la costruzione di due distinti corpi strutturali autonomi ed indipendenti per l'alloggiamento di n. 130 loculi e 56 ossari realizzati in facciata. Gli edifici verranno realizzati nell'area oggetto di ampliamento cimiteriale e frontistanti a distanza di 3.50ml tra loro. L'edificio è costituito dal gruppo loculi/ossari centrali con setti in c.a. circondato da un porticato realizzato con un ordine di pilastri in c.a. di dimensioni 30x30. La singola struttura nel suo complesso risulta quindi a livello planimetrico di dimensioni 10.5x16.45 e di altezza in gronda di 4.80ml, con copertura realizzata con soletta in c.a. di spessore 20cm e falde create con una distribuzione superiore in muretti e tavelloni. A livello calcolativo verranno considerate ai fini sismici solamente le partizioni di spessore 25cm oltre alle pilastrature perimetrali mentre le partizioni interne ai loculi di spessore 15cm saranno valutate come semplici divisori e come tali verranno valutati solamente in termini di masse eccitabili in caso di sisma.

Dal punto di vista dell'organizzazione sismoresistente si è modellata la struttura nel seguente modo:

- Il sistema sismoresistente è affidato ad un sistema di setti verticali orditi secondo le due direzioni principali ortogonali tra loro. Spessore 25cm il setto di longitudinale centrale, 25cm le partizioni ortogonali di estremità e le due nervature di controvento interne, mentre i setti trasversali interni di spessore 15cm.

- Il sovraccarico permanente interamente portato dalle piastre di piano, è previsto in 250daN/mq;
- Le piastre piane degli impalcati intermedi, armate con doppia armatura verranno direttamente innestate ai setti perimetrali mediante un sistema articolato di ancoraggi laterali di collegamento al fine di ancorare sia l'armatura superiore che quella inferiore; lo spessore di tali piastre di interpiano risulta di spessore pari a 15cm;
- La piastra di copertura di spessore 20cm prevede sporto a sbalzo frontale di larghezza 30cm, ed al di sopra di essa si prevede la realizzazione di uno strato di guaina ardesiata e manto in tegole portoghesi di protezione del coperto;
- I setti sismo resistenti vengono progettati in ottemperanza al DM2008 mediante la distribuzione delle armature con raffittimenti specifici in corrispondenza delle zone critiche.
- Il sistema di fondazione viene previsto a platea in c.a. di spessore 30cm.
- In merito alle solette di interpiano, si precisa che le stesse mantengono nel loro sviluppo uno spessore di 15cm costante. La pendenza del 2% è ottenuta mediante l'inclinazione della stessa della sopra citata pendenza.

a)	<i>Descrizione del contesto edilizio e delle caratteristiche geologiche, morfologiche e idrogeologiche del sito oggetto di intervento e con l'indicazione, per entrambe le tematiche, di eventuali problematiche riscontrate e delle soluzioni ipotizzate, tenuto conto anche delle indicazioni degli strumenti di pianificazione territoriale e urbanistica;</i>
-----------	---

Assetto lito-stratigrafico del sottosuolo e parametrizzazione fisico-meccanica dei terreni

Per quanto riguarda la categoria del suolo di fondazione, l'indagine geologica inserisce tale suolo nella categoria "D". In base alla NTC 2008 infatti il sito in esame è caratterizzato, considerando tempi di ritorno di 475 anni, da accelerazione al bedrock sismico di $a_{rf}=0.164g$ e da $V_{s30}=171$ m/s, quindi categoria di suolo D con fattore stratigrafico pari a $S_s=1.77$. La morfologia dell'area di interesse è pianeggiante e non presenta particolari degni di nota. Uno sguardo complessivo alle risultanze delle prove effettuate evidenzia la presenza di terreni di alterazione superficiale di natura sabbioso-limosa fino a circa 0.6÷0.9 m dal piano di campagna attuale; sottostante fino alla profondità di circa -17 m dal piano di campagna, massima profondità indagata si incontra alternanza tra terreni limoso-argillosi e sabbioso-limosi con assetto litostratigrafico lentiforme canalizzato. Il livello della falda freatica, misurato all'interno dei fori penetrometrici, alla data delle indagini geognostiche si attestava a circa -1.5 m dal piano di campagna.

Indicazioni di carattere esecutivo e progettuale

Nell'esecuzione degli scavi per la realizzazione delle fondazioni dirette si dovranno adottare le seguenti cautele:

- Controllare che il terreno messo a giorno dagli scavi di splateamento per la realizzazione dei piani di posa delle fondazioni risulti omogeneo (medesima consistenza, colorazione etc.). Si dovrà verificare l'uniformità del piano di posa al fine di escludere la presenza localizzata di eventuali disomogeneità ed attestare le fondazioni sul terreno sicuramente in posto e/o sostituire il terreno rammollito con materiale idoneo.
- Il getto della fondazione, ovvero la realizzazione della sottofondazione, dovrà essere eseguito tempestivamente appena completati gli scavi; se, a causa di eventuali interruzioni dovute al maltempo, dovesse essersi imbibito il terreno di appoggio, si dovrà provvedere all'asportazione della parte rammollita e sostituzione

con materiale idoneo.

- Prima del getto della fondazione dovrà essere preventivamente pulito da detriti, acqua e fango la zona di contatto.

- In corrispondenza dei riporti e/o rinterri localizzati (attorno alle fondazioni) questi dovranno essere realizzati a regola d'arte, con strati successivi di modesto spessore (25 * 30 cm) di terreno compattato fino ad una densità pari al 95% di quella massima di compattazione individuata dalle prove di laboratorio (AASHO modificata); in alternativa è possibile effettuare il miglioramento delle caratteristiche meccaniche mediante stabilizzazione a calce/cemento.

- La regimazione delle acque corrive superficiali dovrà essere garantita e garantita la buona tenuta delle condotte interrate per la circolazione dei fluidi (fognature, impianti idrici).

- L'impermeabilità superficiale del piano di campagna: tale impermeabilità dovrà essere ottenuta mediante cotica vegetale erbosa, marciapiedi, contropendenze adeguate a ridosso del manufatto per l'allontanamento delle acque meteoriche.

- Particolare attenzione andrà posta alla piantumazione delle alberature che per via dell'evapotraspirazione potrebbero determinare il disseccamento del terreno, oltretutto reso impermeabile dalla costruzione, con possibile innesco di fenomeni di ritiro dei terreni e conseguenti assestamenti differenziali delle costruzioni.

b) *Descrizione generale della struttura, sia in elevazione che in fondazione, e della tipologia di intervento, con indicazione delle destinazioni d'uso previste per la costruzione, dettagliate per ogni livello entro e fuori terra, e dei vincoli imposti dal progetto architettonico.*

Il sistema costruttivo adottato è il seguente:

- fondazioni in c.c.a. gettate in opera, con tipologia a platea armata di spessore 30 cm;
- struttura in elevazione del tipo a setti in cemento armato spessore 15/25cm;
- solette di interpiano e di copertura, compresa la veletta in testa sono realizzate mediante solette in c.a. di spessore 15cm per i loculi, mentre la piastra di copertura comprensiva dello sbalzo sarà di 20 cm

Si è inoltre concordato le verifiche delle prestazioni saranno effettuate per le azioni derivanti dalla neve, dal vento e dalla temperatura secondo quanto previsto al cap. 3 del DM 14.01.08 e della Circolare del Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti del 2 febbraio 2009 n. 617 per un periodo di ritorno coerente alla classe della struttura ed alla sua vita utile. Per la definizione delle forme spettrali (spettri elastici e spettri di progetto), in conformità ai dettami del D.M. 14 gennaio 2008 § 3.2.3. sono stati definiti i seguenti termini:

- Vita Nominale: 50 Anni
- Classe d'Uso: SECONDA CLASSE
- Categoria del suolo: CATEGORIA "D"
- Coefficiente Topografico: Coefficiente Topografico = 1
- Latitudine e longitudine del sito oggetto di edificazione

<u>Longitudine Est (Grd)</u>	<u>12.06</u>
<u>Latitudine Nord (Grd)</u>	<u>44,50</u>

Le combinazioni di calcolo considerate sono quelle previste dal D.M. 14.01.2008 per i vari stati limite e per le varie azioni e tipologie costruttive. In particolare, ai fini delle verifiche degli stati limite si definiscono le seguenti combinazioni delle azioni per cui si rimanda al § 2.5.3 NTC 2008; queste sono:

- Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi (SLU) (2.5.1)
- Combinazione caratteristica (rara), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili, da utilizzarsi nelle verifiche alle tensioni ammissibili di cui al § 2.7(2.5.2)
- Combinazione frequente, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili (2.5.3)
- Combinazione quasi permanente (SLE), generalmente impiegata per gli effetti a lungo termine(2.5.4)
- Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E (v. § 3.2 form. 2.5.5):
- Combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite ultimi connessi alle azioni eccezionali di progetto Ad (v. § 3.6 form. 2.5.6):

Nelle combinazioni per SLE, si intende che vengono omissi i carichi Q_{kj} che danno un contributo favorevole ai fini delle verifiche e, se del caso, i carichi G₂. La struttura è progettata così che il degrado nel corso della sua vita nominale, purché si adotti la normale manutenzione ordinaria, non pregiudichi le sue prestazioni in termini di resistenza, stabilità e funzionalità, portandole al di sotto del livello richiesto dalle presenti norme. Le misure di protezione contro l'eccessivo degrado devono essere stabilite con riferimento alle previste condizioni ambientali. La protezione contro l'eccessivo degrado verrà ottenuta attraverso un'opportuna scelta dei dettagli, dei materiali e delle dimensioni strutturali, con l'eventuale applicazione di sostanze o ricoprimenti protettivi, nonché con l'adozione di altre misure di protezione attiva o passiva.

Quadro normativo di riferimento adottato

2.4.1 – Norme di riferimento cogenti

- D.M 14.01.2008 - Nuove Norme tecniche per le costruzioni;
- Circ. Ministero Infrastrutture e Trasporti 2 febbraio 2009, n. 617 Istruzioni per l'applicazione delle “Nuove norme tecniche per le costruzioni” di cui al D.M. 14 gennaio 2008;

2.4.2 – Altre norme e documenti tecnici integrativi

REFERENZE TECNICHE (Cap. 12 D.M. 14.01.2008)

- UNI ENV 1992-1-1 Parte 1-1:Regole generali e regole per gli edifici.
- UNI EN 206-1/2001 - Calcestruzzo. Specificazioni, prestazioni, produzione e conformità.
- UNI EN 1993-1-1 - Parte 1-1:Regole generali e regole per gli edifici.
- UNI EN 1998-1 – Azioni sismiche e regole sulle costruzioni
- UNI EN 1998-5 – Fondazioni ed opere di sostegno

– Azioni di progetto sulla costruzione

ANALISI DELL'AZIONE DEL VENTO IN COPERTURA

-Vento (zona 2, classe di rugosità B, categoria di esposizione III)

$$p = q_{rif} \times C_e \times C_p \times C_d$$

(considerando la velocità di riferimento dato dalla norma, Zona 2 $\Rightarrow V_{rif}=25\text{m/s}$)

$$q_{rif} = v_{rif}^2 / 1.6 = 391 \text{ N/mq} = 40 \text{ Kg/mq}$$

Coefficiente di esposizione: ($k_r=0.20$ $z_o=0.1\text{m}$ $z_{min}=5\text{m}$ $C_t=1$)

$$C_e(z) = k_r^2 C_t \ln(z/z_o) [7 + \ln(z/z_o)] = 1.99 \quad z > 8\text{m}$$

Coefficiente di forma: ($\alpha=5.7^\circ$)

$C_p = -0.4$ parete sopra vento

$C_p = -0.4$ parete sottovento

(Dipendentemente dalla bassa pendenza delle falde, oltre a quella sottovento, anche quella sopravvento sarà in depressione)

Coefficiente dinamico:

La risposta dinamica al vento è tale da rendere $C_d = 1$

$$\text{In definitiva: } p = q_{rif} \times C_e \times C_p \times C_d = 40 \times 1.99 \times (-0.4) \times 1 = -31.84 \text{ Kg/mq}$$

Agli effetti del calcolo della copertura non si tiene quindi conto dell'azione del vento che, per l'assegnata pendenza delle falde, si traduce in un'azione di sostentamento.

ANALISI DELL'AZIONE DEL VENTO NELLE PARETI LATERALI

-Vento (zona 2, classe di rugosità B, categoria di esposizione III)

$$p = q_{rif} \times C_e \times C_p \times C_d$$

(considerando la velocità di riferimento dato dalla norma, Zona 2 $\Rightarrow V_{rif}=25\text{m/s}$)

$$q_{rif} = v_{rif}^2 / 1.6 = 391 \text{ N/mq} = 40 \text{ Kg/mq}$$

Coefficiente di esposizione: ($k_r=0.20$ $z_o=0.1\text{m}$ $z_{min}=5\text{m}$ $C_t=1$)

$$C_e(z) = k_r^2 C_t \ln(z/z_o) [7 + \ln(z/z_o)] = 1.99 \quad z > 8\text{m}$$

Coefficiente di forma:

$C_p = +0.8$ parete sopra vento

$C_p = -0.4$ parete sottovento

Coefficiente dinamico: La risposta dinamica al vento è tale da rendere $C_d = 1$

$$\text{In definitiva: } p = q_{rif} \times C_e \times C_p \times C_d = 40 \times 1.99 \times 0.8 \times 1 = 63.68 \text{ Kg/mq}$$

=> Cautelativamente si considererà una pressione sulla parete sopravvento $p=64 \text{ Kg/mq}$

**Di seguito si riporta la verifica della struttura in oggetto
utilizzando i coefficienti di cui alla tabella 2.5.I relativi alla categoria "E"**

ARCHIVIO TIPOLOGIE DI CARICO										
Car. N.ro	Peso Strut kg/mq	Perman NONstr u kg/mq	Varia bile kg/mq	Neve kg/mq	Destinaz. d'Uso	Psi 0	Psi 1	Psi 2	Anal Car. N.ro	DESCRIZIONE SINTETICA DEL TIPO DI CARICO
2	0	50	250	0	Loculi	1.0	1.0	1.0		Solette Interne impalcati intermedi
4	0	350	250	0	Piano Terra	1.0	0.9	0.8		Piastra di fondazione impalcato piano terra
3	0	150	0	120	CopNeve <1k	0.5	0.2	0.0		Lastra di copertura con tegole portoghesi

Nella valutazione dell'analisi dei carichi si esplicitano le seguenti considerazioni in merito alla definizione del sovraccarico permanente gravante sui singoli impalcati:

- **Sovraccarico su platea di fondazione:**

Si considera un sottofondo in alleggerito con addossata la pavimentazione nella parte esterna, mentre in proiezione ai loculi una soletta in c.a.a realizzata al di sopra di uno strato di alleggerimento in polistirolo =>

=> ne consegue quindi un sovraccarico massimo di 350daN/mq

Categoria/Azione variabile	ψ_{0j}	ψ_{1j}	ψ_{2j}
Sovraccarichi accidentali per loculi	1,0	1,0	1,0

In ragione di ciò si riallegano le principali risultanze di calcolo comprensive delle verifiche deformative agli SLE degli elementi strutturali

c) *Normativa tecnica e riferimenti tecnici utilizzati, tra cui le eventuali prescrizioni sismiche contenute negli strumenti di pianificazione territoriale ed urbanistica;*

Norme di riferimento cogenti

- D.M 14.01.2008 - Nuove Norme tecniche per le costruzioni;
- Circ. Ministero Infrastrutture e Trasporti 2 febbraio 2009, n. 617 Istruzioni per l'applicazione delle "Nuove norme tecniche per le costruzioni" di cui al D.M. 14 gennaio 2008;

Altre norme e documenti tecnici integrativi REFERENZE TECNICHE (Cap. 12 D.M. 14.01.2008)

- UNI ENV 1992-1-1 Parte 1-1:Regole generali e regole per gli edifici.
- UNI EN 206-1/2001 - Calcestruzzo. Specificazioni, prestazioni, produzione e conformità.
- UNI EN 1993-1-1 - Parte 1-1:Regole generali e regole per gli edifici.
- UNI EN 1998-1 – Azioni sismiche e regole sulle costruzioni
- UNI EN 1998-5 – Fondazioni ed opere di sostegno

d) *Definizione dei parametri di progetto che concorrono alla definizione dell'azione sismica di base del sito, delle azioni considerate sulla costruzione e degli eventuali scenari di azioni eccezionali;*

Per la definizione delle forme spettrali (spettri elastici e spettri di progetto), in conformità ai dettami del D.M. 14 gennaio 2008 § 3.2.3. sono stati definiti i seguenti termini:

- Vita Nominale: 50 Anni
- Classe d'Uso: SECONDA CLASSE
- Periodo di riferimento: $V_r = V_n \times C_u = 50 \times 1 = 50$ Anni
- Categoria del suolo: CATEGORIA "D"
- Categoria Topografica: T1
- Coefficiente Topografico: Coefficiente Topografico = 1
- Zona Sismica: SECONDA

- Latitudine e longitudine del sito oggetto di edificazione

Longitudine Est (Grd)	12.06
Latitudine Nord (Grd)	44.50

e) *Descrizione dei materiali e dei prodotti per uso strutturale, dei requisiti di resistenza meccanica e di durabilità considerati;*

Elenco dei materiali impiegati e loro modalità di posa in opera

CARATTERISTICHE DEI CONGLOMERATI CEMENTIZI						
	CLASSE DI RESISTENZA	CLASSE DI ESPOSIZIONE	TIPO CEMENTO DOSAGGIO MINIMO	RAPPORTO MAX A/C	Ø max inerti	SLUMP
FONDAZIONI	C 25/30	XC2	300 daN/mc	0,55	20 mm	S3
STRUTTURE IN ELEVAZIONE	C 25/30	XC1	300 daN/mc	0,65	15 mm	S4

In quest'ambito si è inteso utilizzare una Classe XC: Corrosione delle armature promossa dalla carbonatazione

L'elevato pH del conglomerato che si trova direttamente a contatto con le barre di armatura produce una sorta di rivestimento protettivo con notevole capacità isolante. Tale barriera è costituita da uno strato di ossido ferrico compatto, denso, aderente al sottostante strato metallico e impermeabile sia all'ossigeno che all'umidità; la velocità di corrosione risulta, pertanto, contenuta a livelli pressoché trascurabili. Come conseguenza il ferro di armatura, che si trovava precedentemente in uno stato a pH più elevato, perde la sua "passività", trasformando lo strato di ossido che avvolge le barre da elemento difensivo a elemento incoerente e poroso, tanto da ridurre drasticamente le caratteristiche protettive. Una volta venuta meno l'impermeabilità della pellicola, i metalli restano direttamente esposti al contatto con l'ambiente che li circonda; con l'apporto di ossigeno e acqua, permeati dalla superficie di un calcestruzzo tendenzialmente poroso, si instaura un processo chimico di ossido-riduzione con l'armatura metallica (catodo) seguito dalla formazione di ruggine, che comporta un aumento di volume pari a circa 7 volte quello iniziale occupato dalla barra. La ruggine genera delle tensioni interne di compressione sul calcestruzzo e delle tensioni di trazione in superficie, determinando la comparsa di fessure superficiali che corrono parallelamente ai ferri di armatura, che aumentano progressivamente e culminano con l'espulsione totale del copriferro negli spigoli ("spalling") o con la sua delaminazione nelle superfici piane e verticali. In conclusione va comunque evidenziato come l'innescò della corrosione (una volta che il fronte di carbonatazione ha raggiunto l'armatura distruggendone la naturale protezione) richieda la contemporanea presenza di acqua e ossigeno. **CLASSE XC2:** si riferisce a calcestruzzi armati immersi in acqua o in terreni non aggressivi e comunque in ambienti raramente secchi, costantemente a contatto con umidità molto elevate.

Acciaio per armatura di getti in conglomerato cementizio:

- Classe

B450C

- Tensione di snervamento di progetto

• f_{yd}

3826 daN /cm²

f) Illustrazione dei criteri di progettazione e di modellazione;

DATI GENERALI DI STRUTTURA			
PARAMETRI SISMICI			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	SECONDA
Longitudine Est (Grd)	12.05500	Latitudine Nord (Grd)	44.50500
Categoria Suolo	D	Coeff. Condiz. Topogr.	1.00000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	NO(KR=.8)	Regolarita' in Pianta	NO
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
Effetti P/Delta	NO		
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.			
Probabilita' Pvr	0.63	Periodo di Ritorno Anni	50.00
Accelerazione Ag/g	0.06	Periodo T'c (sec.)	0.28
Fo	2.49	Fv	0.82
Fattore Stratigrafia 'S'	1.80	Periodo TB (sec.)	0.22
Periodo TC (sec.)	0.66	Periodo TD (sec.)	1.83
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.			
Probabilita' Pvr	0.10	Periodo di Ritorno Anni	475.00
Accelerazione Ag/g	0.16	Periodo T'c (sec.)	0.28
Fo	2.57	Fv	1.39
Fattore Stratigrafia 'S'	1.78	Periodo TB (sec.)	0.22
Periodo TC (sec.)	0.66	Periodo TD (sec.)	2.24
PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR. 1			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/Alfa1	1.05	Fattore riduttivo KW	0.67
Fattore di struttura 'q'	1.60		
PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR. 2			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/Alfa1	1.05	Fattore riduttivo KW	0.67
Fattore di struttura 'q'	1.60		

g) Indicazione delle principali combinazioni delle azioni in relazione agli SLU e SLE indagati: coefficienti parziali per le azioni, coefficienti di combinazione;

Le combinazioni di calcolo considerate sono quelle previste dal D.M. 14.01.2008 per i vari stati limite e per le varie azioni e tipologie costruttive. In particolare, ai fini delle verifiche degli stati limite si definiscono le seguenti combinazioni delle azioni per cui si rimanda al § 2.5.3 NTC 2008; queste sono:

- Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi (SLU) (2.5.1)
- Combinazione caratteristica (rara), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili, da utilizzarsi nelle verifiche alle tensioni ammissibili di cui al § 2.7(2.5.2)
- Combinazione frequente, generalmente impiegata per stati limite di esercizio (SLE) reversibili
- Combinazione quasi permanente (SLE), generalmente impiegata per effetti a lungo termine
- Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E
- Combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite ultimi connessi alle azioni eccezionali di progetto Ad (v. § 3.6 form. 2.5.6).

Nelle combinazioni per SLE, si intende che vengono omessi i carichi Q_{kj} che danno un contributo favorevole ai fini delle verifiche e, se del caso, i carichi G₂. La struttura è progettata così che il degrado nel corso della sua vita nominale, purché si adotti la normale manutenzione ordinaria, non pregiudichi le sue prestazioni in termini di resistenza, stabilità e funzionalità, portandole al di sotto del livello richiesto dalle presenti norme. Le misure di protezione contro l'eccessivo degrado devono essere stabilite con riferimento alle previste condizioni ambientali.

h)	<i>Indicazione motivata del metodo di analisi seguito per l'esecuzione della stessa, riportando la sintesi dei principali risultati;</i>
-----------	--

Metodologia di modellazione ed analisi

La struttura è stata modellata con il metodo degli elementi finiti utilizzando vari elementi di libreria specializzati per schematizzare i vari elementi strutturali. In particolare le travi ed i pilastri sono schematizzati con elementi trave a due nodi deformabili assialmente, a flessione e taglio utilizzando funzioni di forma cubiche di Hermite.

Tale modello finito ha la caratteristica di fornire la soluzione esatta in campo elastico lineare per cui non necessita di ulteriore suddivisioni interne degli elementi strutturali. Per gli elementi strutturali bidimensionali quali pareti a taglio, setti, nuclei irrigidenti, piastre o superfici generiche viene utilizzato un modello finito a 3 o 4 nodi di tipo shell che modella sia il comportamento membranale (lastra) che flessionale (piastra).

Tale elemento finito di tipo isoparametrico viene modellato con funzioni di forma di tipo polinomiale che rappresentano una soluzione congruente ma non esatta nello spirito del metodo FEM. Per questo tipo di elementi finiti la precisione dei risultati ottenuti dipenderà quindi dalla forma e densità della MESH, si ricorda che il calcolo agli elementi finiti è per sua natura un calcolo approssimato. Il metodo è efficiente per il calcolo degli spostamenti nodali ed è sempre rispettoso dell'equilibrio a livello nodale con le azioni esterne. La precisione nel calcolo delle tensioni è inferiore a quella ottenuta nel calcolo degli spostamenti, inoltre è fortemente dipendente dalla mesh. Le verifiche saranno effettuate sia direttamente sullo stato tensionale ottenuto, per le azioni di tipo statico e di esercizio, mentre per le azioni dovute al sisma ed in genere per le azioni che provocano elevata domanda di deformazione anelastica, sulle risultanti (forze e momenti) agenti globalmente su una sezione dell'oggetto strutturale (muro a taglio, trave accoppiamento, etc..).

Nel modello vengono tenuti in conto i disassamenti tra i vari elementi strutturali schematizzandoli come vincoli cinematici rigidi. La presenza di eventuali orizzontamenti sono tenuti in conto o con vincoli cinematici rigidi o modellando la soletta con elementi SHELL. **L'analisi delle sollecitazioni viene condotta in fase elastica lineare secondo un'analisi lineare dinamica**, tenendo conto eventualmente degli effetti del secondo ordine.

Il modello di calcolo tiene in conto dell'interazione suolo-struttura schematizzando le fondazioni superficiali con elementi plinto, trave o piastra su suolo elastico alla Winkler. I legami costitutivi utilizzati nelle analisi globali finalizzate al calcolo delle sollecitazioni sono elastico lineari. Il modello di calcolo utilizzato risulta rappresentativo della realtà fisica per la configurazione finale anche in funzione delle modalità e sequenze costruttive. L'analisi sismica dinamica è stata svolta con il metodo dell'analisi modale; la ricerca dei modi e delle relative frequenze è stata perseguita con il metodo di Jacobi. I modi di vibrazione considerati sono in numero tale da assicurare l'eccitazione di più dell'85% della massa totale della struttura. Per ciascuna direzione di ingresso del sisma si sono valutate le forze applicate spazialmente agli impalcati di ogni piano (forza in X, forza in Y e momento). Le forze orizzontali così calcolate vengono ripartite fra gli elementi irrigidenti (pilastri e pareti di taglio), ipotizzando i solai dei piani sismici infinitamente rigidi assialmente. Per la verifica della struttura si è fatto riferimento all'analisi modale, pertanto sono prima calcolate le sollecitazioni e gli spostamenti modali e poi viene calcolato il loro valore efficace. I valori stampati nei tabulati finali allegati sono proprio i suddetti valori efficaci e pertanto l'equilibrio ai nodi perde di significato. I valori delle sollecitazioni sismiche sono combinate linearmente (in somma e in differenza) con quelle per carichi statici per ottenere le sollecitazioni per sisma nelle due direzioni di calcolo. Gli angoli delle direzioni di ingresso dei sismi sono valutati rispetto all'asse X del sistema di riferimento globale

- GIUDIZIO MOTIVATO DI ACCETTABILITA' DEI RISULTATI (§ 10.2 delle NTC)

Il software utilizzato permette di modellare analiticamente il comportamento fisico della struttura utilizzando la libreria disponibile di elementi finiti. Le funzioni di visualizzazione ed interrogazione sul modello permettono di controllare sia la coerenza geometrica che le azioni applicate rispetto alla realtà fisica. Inoltre la visualizzazione ed interrogazione dei risultati ottenuti dall'analisi quali sollecitazioni, tensioni, deformazioni, spostamenti, reazioni vincolari hanno permesso un immediato controllo con i risultati ottenuti mediante schemi semplificati di cui è nota la soluzione in forma chiusa nell'ambito della Scienza delle Costruzioni. Si è inoltre controllato che le reazioni vincolari diano valori in equilibrio con i carichi applicati, in particolare per i valori dei taglianti di base delle azioni sismiche si è provveduto a confrontarli con valori ottenuti da modelli SDOF semplificati. Le sollecitazioni ottenute sulle travi per i carichi verticali direttamente agenti sono stati confrontati con semplici schemi a trave continua. Per gli elementi inflessi di tipo bidimensionale si è provveduto a confrontare i valori ottenuti dall'analisi FEM con i valori di momento flettente ottenuti con gli schemi semplificati della Tecnica delle Costruzioni. Si è inoltre verificato che tutte le funzioni di controllo ed autodiagnostica del software abbiano dato esito positivo.

i) Caratteristiche e affidabilità del codice di calcolo;

Le analisi e le verifiche sono state condotte con il metodo degli stati limite (SLU ed SLE) utilizzando i coefficienti parziali della normativa di cui al DM 14.01.2008 come in dettaglio specificato negli allegati tabulati di calcolo. L'analisi delle sollecitazioni è stata effettuata in campo elastico lineare, per l'analisi sismica si è effettuata una analisi dinamica modale. SOFTWARE UTILIZZATO : CDSWin versione 2013 prodotto dalla: S.T.S. s.r.l. Software Tecnico Scientifico S.r.l.Via Tre Torri n°11 – Compl. Tre Torri 95030 Sant'Agata li Battiati (CT). Come previsto al punto 10.2 delle norme tecniche di cui al D.M. 14.01.2008 l'affidabilità del codice utilizzato è stata verificata sia effettuando il raffronto tra casi prova di cui si conoscono i risultati esatti sia esaminando le indicazioni, la documentazione ed i test forniti dal produttore stesso. Si allega alla presente i test sui casi prova forniti dalla S.T.S. s.r.l. a riprova dell'affidabilità dei risultati ottenuti. La S.T.S. s.r.l. a riprova dell'affidabilità dei risultati ottenuti fornisce direttamente on-line i test sui casi prova (<http://www.stsweb.it/STSWeb/ITA/homepage.htm>)

Il software è inoltre dotato di filtri e controlli di autodiagnostica che agiscono a vari livelli sia della definizione del modello che del calcolo vero e proprio. I controlli vengono visualizzati, sotto forma di tabulati, di videate a colori o finestre di messaggi. In particolare il software è dotato dei seguenti filtri e controlli:

- Filtri per la congruenza geometrica del modello di calcolo generato
- Controlli a priori sulla presenza di elementi non connessi, interferenze, mesh non congruenti o non adeguate. Filtri sulla precisione numerica ottenuta, controlli su eventuali mal condizionamenti delle matrici, verifica dell'indice di condizionamento.
- Controlli sulla verifiche sezionali e sui limiti dimensionali per i vari elementi strutturali in funzione della normativa utilizzata. Controlli e verifiche sugli esecutivi prodotti.

RELAZIONE DI CALCOLO E PRINCIPALI RISULTATI

Sono illustrati con la presente i risultati dei calcoli che riguardano il progetto delle armature, la verifica delle tensioni di lavoro dei materiali e del terreno.

• **NORMATIVA DI RIFERIMENTO**

I calcoli sono condotti nel pieno rispetto della normativa vigente e, in particolare, la normativa cui viene fatto riferimento nelle fasi di calcolo, verifica e progettazione è costituita dalle *Norme Tecniche per le Costruzioni*, emanate con il D.M. 14/01/2008 pubblicato nel suppl. 30 G.U. 29 del 4/02/2008, nonché la Circolare del Ministero Infrastrutture e Trasporti del 2 Febbraio 2009, n. 617 *“Istruzioni per l'applicazione delle nuove norme tecniche per le costruzioni”*.

• **METODI DI CALCOLO**

I metodi di calcolo adottati per il calcolo sono i seguenti:

- 1) Per i carichi statici: *METODO DELLE DEFORMAZIONI*;
- 2) Per i carichi sismici: metodo dell'*ANALISI MODALE* o dell'*ANALISI SISMICA STATICA EQUIVALENTE*.

Per lo svolgimento del calcolo si è accettata l'ipotesi che, in corrispondenza dei piani sismici, i solai siano infinitamente rigidi nel loro piano e che le masse ai fini del calcolo delle forze di piano siano concentrate alle loro quote.

• **CALCOLO SPOSTAMENTI E CARATTERISTICHE**

Il calcolo degli spostamenti e delle caratteristiche viene effettuato con il metodo degli elementi finiti (**F.E.M.**).

Possono essere inseriti due tipi di elementi:

- 1) Elemento monodimensionale asta (*beam*) che unisce due nodi aventi ciascuno 6 gradi di libertà. Per maggiore precisione di calcolo, viene tenuta in conto anche la deformabilità a taglio e quella assiale di questi elementi. Queste aste, inoltre, non sono considerate flessibili da nodo a nodo ma hanno sulla parte iniziale e finale due tratti infinitamente rigidi formati dalla parte di trave inglobata nello spessore del pilastro; questi tratti rigidi forniscono al nodo una dimensione reale.
- 2) L'elemento bidimensionale shell (*quad*) che unisce quattro nodi nello spazio. Il suo comportamento è duplice, funziona da lastra per i carichi agenti sul suo piano, da piastra per i carichi ortogonali.

Assemblate tutte le matrici di rigidezza degli elementi in quella della struttura spaziale, la risoluzione del sistema viene perseguita tramite il *metodo di Cholesky*. Ai fini della risoluzione della struttura, gli spostamenti X e Y e le rotazioni attorno l'asse verticale Z di tutti i nodi che giacciono su di un impalcato dichiarato rigido sono mutuamente vincolati.

• **ANALISI SISMICA DINAMICA**

L'analisi sismica dinamica è stata svolta con il metodo dell'analisi modale; la ricerca dei modi e delle relative frequenze è stata perseguita con il *metodo di Jacobi*. I modi di vibrazione considerati sono in numero tale da assicurare l'eccitazione di più dell'85% della massa totale della struttura. Per ciascuna direzione di ingresso del sisma si sono valutate le forze applicate spazialmente agli impalcati di ogni piano (forza in X, forza in Y e momento). Le forze orizzontali così calcolate vengono ripartite fra gli elementi irrigidenti (pilastri e pareti di taglio), ipotizzando i solai dei piani sismici infinitamente rigidi assialmente. Per la verifica della struttura si è fatto riferimento all'analisi modale, pertanto sono prima calcolate le sollecitazioni e gli spostamenti modali e poi viene calcolato il loro valore efficace. I valori stampati nei tabulati finali allegati sono proprio i suddetti valori efficaci e pertanto l'equilibrio ai nodi perde di significato. I valori delle sollecitazioni sismiche sono combinate linearmente (in somma e in differenza) con quelle per carichi statici per ottenere le sollecitazioni per sisma nelle due direzioni di calcolo. Gli angoli delle direzioni di ingresso dei sismi sono valutati rispetto all'asse X del sistema di riferimento globale.

• **VERIFICHE**

Le verifiche, svolte secondo il metodo degli stati limite ultimi e di esercizio, si ottengono involupando tutte le condizioni di carico prese in considerazione. In fase di verifica è stato differenziato l'elemento trave dall'elemento pilastro. Nell'elemento trave le armature sono disposte in modo asimmetrico, mentre nei pilastri sono sempre disposte simmetricamente.

Per l'elemento trave, l'armatura si determina suddividendola in cinque conci in cui l'armatura si mantiene costante, valutando per tali conci le massime aree di armatura superiore ed inferiore richieste in base ai momenti massimi riscontrati nelle varie combinazioni di carico esaminate. Lo stesso criterio è stato adottato per il calcolo delle staffe. Anche l'elemento pilastro viene scomposto in cinque conci in cui l'armatura si mantiene costante. Vengono però riportate le armature massime richieste nella metà superiore (testa) e inferiore (piede). La fondazione su travi rovesce è risolta contemporaneamente alla sovrastruttura tenendo in conto sia la rigidezza flettente che quella torcente, utilizzando per l'analisi agli elementi finiti l'elemento asta su suolo elastico alla *Winkler*. Le travate possono incrociarsi con angoli qualsiasi e avere dei disassamenti rispetto ai pilastri su cui si appoggiano. La ripartizione dei carichi, data la natura matriciale del calcolo, tiene automaticamente conto della rigidezza relativa delle varie travate convergenti su ogni nodo.

Le verifiche per gli elementi bidimensionali (setti) vengono effettuate sovrapponendo lo stato tensionale del comportamento a lastra e di quello a piastra. Vengono calcolate le armature delle due facce dell'elemento bidimensionale disponendo i ferri in due direzioni ortogonali.

• DIMENSIONAMENTO MINIMO DELLE ARMATURE.

Per il calcolo delle armature sono stati rispettati i minimi di legge di seguito riportati:

TRAVI:

- Area minima delle staffe pari a $1.5 \cdot b$ mmq/ml, essendo b lo spessore minimo dell'anima misurato in mm, con passo non maggiore di 0,8 dell'altezza utile e con un minimo di 3 staffe al metro. In prossimità degli appoggi o di carichi concentrati per una lunghezza pari all'altezza utile della sezione, il passo minimo sarà 12 volte il diametro minimo dell'armatura longitudinale.
- Armatura longitudinale in zona tesa $\geq 0,15\%$ della sezione di calcestruzzo. Alle estremità è disposta una armatura inferiore minima che possa assorbire, allo stato limite ultimo, uno sforzo di trazione uguale al taglio.
- In zona sismica, nelle zone critiche il passo staffe è non superiore al minimo di:
 - un quarto dell'altezza utile della sezione trasversale;
 - 175 mm e 225 mm, rispettivamente per CDA e CDB;
 - 6 volte e 8 volte il diametro minimo delle barre longitudinali considerate ai fini delle verifiche, rispettivamente per CDA e CDB;
 - 24 volte il diametro delle armature trasversali.

Le zone critiche si estendono, per CDB e CDA, per una lunghezza pari rispettivamente a 1 e 1,5 volte l'altezza della sezione della trave, misurata a partire dalla faccia del nodo trave-pilastro. Nelle zone critiche della trave il rapporto fra l'armatura compressa e quella tesa è maggiore o uguale a 0,5.

PILASTRI:

1. Armatura longitudinale compresa fra 0,3% e 4% della sezione effettiva e non minore di $0,10 \cdot N_{ed} / f_{yd}$;
2. Barre longitudinali con diametro ≥ 12 mm;
3. Diametro staffe ≥ 6 mm e comunque $\geq 1/4$ del diametro max delle barre longitudinali, con interasse non maggiore di 30 cm. In zona sismica l'armatura longitudinale è almeno pari all'1% della sezione effettiva; il passo delle staffe di contenimento è non superiore alla più piccola delle quantità seguenti:
 - $1/3$ e $1/2$ del lato minore della sezione trasversale, rispettivamente per CDA e CDB;
 - 125 mm e 175 mm, rispettivamente per CDA e CDB;
 - 6 e 8 volte il diametro delle barre longitudinali che collegano, rispettivamente per CDA e CDB.

• SISTEMI DI RIFERIMENTO

1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori

2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

Il sistema di riferimento locale delle aste, inclinate o meno, è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse Z coincidente con l'asse longitudinale dell'asta ed orientamento dal nodo iniziale al nodo finale, gli assi X ed Y sono orientati come nell'archivio delle sezioni

3) SISTEMA LOCALE DELL'ELEMENTO SHELL

Il sistema di riferimento locale dell'elemento shell è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse X coincidente con la direzione fra il primo ed il secondo nodo di input, l'asse Y giacente nel piano dello shell e l'asse Z in direzione dello spessore

• UNITÀ DI MISURA

Si adottano le seguenti unità di misura:

[lunghezze]	= m
[forze]	= kgf / daN
[tempo]	= sec
[temperatura]	= °C

• CONVENZIONI SUI SEGNI

I carichi agenti sono:

- 1) Carichi e momenti distribuiti lungo gli assi coordinati;

2) Forze e coppie nodali concentrate sui nodi.

Le forze distribuite sono da ritenersi positive se concordi con il sistema di riferimento locale dell'asta, quelle concentrate sono positive se concordi con il sistema di riferimento globale.

I gradi di libertà nodali sono gli omologhi agli enti forza, e quindi sono definiti positivi se concordi a questi ultimi.

● SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa dell'archivio materiali.

Materiale N.ro	: Numero identificativo del materiale in esame
Densità	: Peso specifico del materiale
Ex * 1E3	: Modulo elastico in direzione x moltiplicato per 10 al cubo
Ni.x	: Coefficiente di Poisson in direzione x
Alfa.x	: Coefficiente di dilatazione termica in direzione x
Ey * 1E3	: Modulo elastico in direzione y moltiplicato per 10 al cubo
Ni.y	: Coefficiente di Poisson in direzione y
Alfa.y	: Coefficiente di dilatazione termica in direzione y
E11 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 1a riga - 1a colonna
E12 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 1a riga - 2a colonna
E13 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 1a riga - 3a colonna
E22 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 2a riga - 2a colonna
E23 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 2a riga - 3a colonna
E33 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 3a riga - 3a colonna

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa dell'archivio shell.

Sezione N.ro	: Numero identificativo dell'archivio sezioni (dal numero 601 in poi)
Spessore	: Spessore dell'elemento
Base foro	: Base di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui il foro non sia presente)
Altezza foro	: Altezza di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui il foro non sia presente)
Codice	: Codice identificativo della posizione del foro (1 = al centro; 0 = qualunque posizione)
Ascissa foro	: Ascissa dello spigolo inferiore sinistro del foro
Ordinata foro	: Ordinata dello spigolo inferiore sinistro del foro
Tipo mater.	: Numero di archivio dei materiali shell
Tipo elem.	: Schematizzazione dell'elemento a livello di calcolo: 0 = Lastra – Piastra 1 = Lastra 2 = Piastra

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per le aste in elevazione, per quelle di fondazione, per i pilastri e per i setti.

Crit.N.ro	: Numero indicativo del criterio di progetto
Elem.	: <i>Tipo di elemento strutturale</i>
%Rig.Tors.	: <i>Percentuale di rigidità torsionale</i>
Mod. E	: <i>Modulo di elasticità normale</i>
Poisson	: <i>Coefficiente di Poisson</i>
Sgmc	: <i>Tensione massima di esercizio del calcestruzzo</i>
tauc0	: <i>Tensione tangenziale minima</i>
tauc1	: <i>Tensione tangenziale massima</i>
Sgmf	: <i>Tensione massima di esercizio dell'acciaio</i>
Om.	: <i>Coefficiente di omogeneizzazione</i>
Gamma	: <i>Peso specifico del materiale</i>
Coprstaffa	: <i>Distanza tra il lembo esterno della staffa ed il lembo esterno della sezione in calcestruzzo</i>
Fi min.	: <i>Diametro minimo utilizzabile per le armature longitudinali</i>
Fi st.	: <i>Diametro delle staffe</i>
Lar. st.	: <i>Larghezza massima delle staffe</i>
Psc	: <i>Passo di scansione per i diagrammi delle caratteristiche</i>
Psc.pol.	: <i>Numero di posizioni delle armature per la verifica di sezioni poligonali</i>
D arm.	: <i>Passo di incremento dell'armatura per la verifica di sezioni poligonali</i>
Iteraz.	: <i>Numero massimo di iterazioni per la verifica di sezioni poligonali</i>
Def. Tag.	: <i>Deformabilità a taglio (si, no)</i>
%Scorr.Staf.	: <i>Percentuale di scorrimento da far assorbire alle staffe</i>
P.max staffe	: <i>Passo massimo delle staffe</i>
P.min.staffe	: <i>Passo minimo delle staffe</i>
tMt min.	: <i>Tensione di torsione minima al di sotto del quale non si arma a torsione</i>
Ferri parete	: <i>Presenza di ferri di parete a taglio</i>
Ecc.lim.	: <i>Eccentricità M/N limite oltre la quale la verifica viene effettuata a flessione pura</i>
Tipo ver.	: <i>Tipo di verifica (0 = solo Mx; 1 = Mx e My separate; 2 = deviata)</i>
Fl.rett.	: <i>Flessione retta forzata per sezioni dissimetriche ma simmetrizzabili (0 = no; 1 = si)</i>
Den.X pos.	: <i>Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma positivo</i>
Den.X neg.	: <i>Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma negativo</i>
Den.Y pos.	: <i>Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma positivo</i>
Den.Y neg.	: <i>Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma negativo</i>
%Mag.car.	: <i>Percentuale di maggiorazione dei carichi statici della prima combinazione di carico</i>
Linear.	: <i>Coefficiente descrittivo del comportamento dell'asta:</i> 1 = comportamento lineare sia a trazione che a compressione 2 = comportamento non lineare sia a trazione che a compressione. 3 = comportamento lineare solo a trazione. 4 = comportamento non lineare solo a trazione. 5 = comportamento lineare solo a compressione. 6 = comportamento non lineare solo a compressione.
Appesi	: <i>Flag di disposizione del carico sull'asta (1 = appeso, cioè applicato all'intradosso; 0 = non appeso, cioè applicato all'estradosso)</i>
Min. T/sigma	: <i>Verifica minimo T/sigma (1 = si; 0 = no)</i>
Verif.Alette	: <i>Verifica alette travi di fondazione (1 = si; 0 = no)</i>
Kwinkl.	: <i>Costante di sottofondo del terreno</i>

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per le verifiche agli stati limite.

Cri.Nro	: Numero identificativo del criterio di progetto
Tipo Elem.	: <i>Tipo di elemento: trave di elevazione, trave di fondazione, pilastro, setto, setto elastico ("SHela")</i>
fck	: <i>Resistenza caratteristica del calcestruzzo</i>
fcd	: <i>Resistenza di calcolo del calcestruzzo</i>
rcd	: <i>Resistenza di calcolo a flessione del calcestruzzo (massimo del diagramma parabola rettangolo)</i>
fyk	: <i>Resistenza caratteristica dell'acciaio</i>
fyd	: <i>Resistenza di calcolo dell'acciaio</i>
Ey	: <i>Modulo elastico dell'acciaio</i>
ec0	: <i>Deformazione limite del calcestruzzo in campo elastico</i>
ecu	: <i>Deformazione ultima del calcestruzzo</i>
eyu	: <i>Deformazione ultima dell'acciaio</i>
Ac/At	: <i>Rapporto dell'incremento fra l'armatura compressa e quella tesa</i>
Mt/Mtu	: <i>Rapporto fra il momento torcente di calcolo e il momento torcente resistente ultimo del calcestruzzo al di sotto del quale non si arma a torsione</i>
Wra	: <i>Ampiezza limite della fessura per combinazioni rare</i>
Wfr	: <i>Ampiezza limite della fessura per combinazioni frequenti</i>
Wpe	: <i>Ampiezza limite della fessura per combinazioni permanenti</i>
σ Rara	: <i>Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni rare</i>
σ Perm	: <i>Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni permanenti</i>
σ Rara	: <i>Sigma massima dell'acciaio per combinazioni rare</i>
SpRar	: <i>Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per combinazioni rare</i>
SpPer	: <i>Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per combinazioni permanenti</i>
Coef.Visc.:	: <i>Coefficiente di viscosità</i>

Si riporta di seguito il significato delle simbologie usate nelle tabelle di stampa dei dati di input dei fili fissi:

- **Filo** : Numero del filo fisso in pianta.
- **Ascissa** : Ascissa.
- **Ordinata** : Ordinata.

Si riporta di seguito il significato delle simbologie usate nelle tabelle di stampa dei dati di input delle quote di piano:

- **Quota** : Numero identificativo della quota del piano.
- **Altezza** : Altezza dallo spiccatto di fondazione.
- **Tipologia** : Le tipologie previste sono due:
0 = Piano sismico, ovvero piano che è sede di massa, sia strutturale che portata, che deve essere considerata ai fini del calcolo sismico. Tutti i nodi a questa quota hanno gli spostamenti orizzontali legati dalla relazione di impalcato rigido.
1 = Interpiano, ovvero quota intermedia che ha rilevanza ai fini della geometria strutturale ma la cui massa non viene considerata a questa quota ai fini sismici. I nodi a questa quota hanno spostamenti orizzontali indipendenti.

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei dati di input delle travi:

Trave	: Numero identificativo della trave alla quota in esame
Sez.	: Numero di archivio della sezione della trave. Se il numero sezione è superiore a 600, si tratta di setto di altezza pari all'interpiano e di cui nei successivi dati viene specificato il solo spessore
Base x Alt.	: <i>Ingombri in X ed Y nel sistema di riferimento locale della sezione. Nel caso di sezioni rettangolari questi ingombri coincidono con base ed altezza</i>
Magrone	: <i>Larghezza del magrone di fondazione. Se presente individua ai fini del calcolo un'asta su suolo alla Winkler</i>
Ang.	: <i>Angolo di rotazione della sezione attorno all'asse</i>
Filo in.	: <i>Numero del filo fisso iniziale della trave</i>
Filo fin.	: <i>Numero del filo fisso finale della trave</i>
Quota in.	: <i>Quota dell'estremo iniziale della trave</i>

Quota fin.	: Quota dell'estremo finale della trave
dx in	: Scostamento in direzione X del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di riferimento
dx f	: Scostamento in direzione X del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di riferimento
dy in	: Scostamento in direzione Y del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di riferimento
dy f	: Scostamento in direzione Y del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di riferimento
Pann.	: Carico sulla trave dovuto a pannelli di solai.
Tamp.	: Carico sulla trave dovuto a tamponature
Ball.	: Carico sulla trave dovuto a ballatoi
Espl.	: Carico sulla trave imposto dal progettista
Tot.	: Totale dei carichi verticali precedenti
Torc.	: Momento torcente distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Orizz.	: Carico orizzontale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Assia.	: Carico assiale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Ali.	: Aliquota media pesata dei carichi accidentali per la determinazione della massa sismica
Crit.N.ro	: Numero identificativo del criterio di progetto associato alla trave

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa dell'input piastre.

Piastra N.ro	: Numero identificativo della piastra in esame
Filo 1	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il primo spigolo della piastra
Filo 2	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il secondo spigolo della piastra
Filo 3	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il terzo spigolo della piastra
Filo 4	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il quarto spigolo della piastra
Tipo carico	: Numero di archivio delle tipologie di carico
Quota filo 1	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del primo filo fisso
Quota filo 2	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del secondo filo fisso
Quota filo 3	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del terzo filo fisso
Quota filo 4	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del quarto filo fisso
Tipo sezione	: Numero identificativo della sezione della piastra
Spessore	: Spessore della piastra
Kwinkler	: Costante di Winkler del terreno su cui poggia la piastra (zero nel caso di piastre in elevazione)
Tipo mater.	: Numero di archivio dei materiali shell

ARCHIVIO MATERIALI PIASTRE: MATRICE ELASTICA													
Materiale N.ro	Densita' kg/mc	Ex*1E3 kg/cmq	Ni.x	Alfa.x (*1E5)	Ey*1E3 kg/cmq	Ni.y	Alfa.y (*1E5)	E11*1E3 kg/cmq	E12*1E3 kg/cmq	E13*1E3 kg/cmq	E22*1E3 kg/cmq	E23*1E3 kg/cmq	E33*1E3 kg/cmq
1	2500	285	0.20	0.00	285	0.20	0.00	296	59	0	296	0	119

ARCHIVIO SEZIONI SHELLS			
Sezione N.ro	Spessore cm	Tipo Mater.	Tipo Elemento (descrizione)
601	25	1	LAISTRA-PIASTRA
602	25	1	LAISTRA-PIASTRA
603	30	1	LAISTRA-PIASTRA

ARCHIVIO TIPOLOGIE DI CARICO										
Car. N.ro	Peso Strut kg/mq	Perma n. NONst ru kg/mq	Varia bile kg/mq	Neve kg/mq	Destinaz. d'Uso	Psi 0	Psi 1	Psi 2	Anal Car. N.ro	DESCRIZIONE SINTETICA DEL TIPO DI CARICO
2	750	500	300	0	Categ. C	0.7	0.7	0.6		Sovraccarichi accidentali camminamento portico perimetrale
3	375	300	250	0		1.0	1.0	1.0		Sovraccarichi accidentali per loculi
5	500	350	0	120	CopNeve<1	0.5	0.2	0.0		Sovraccarichi accidentali Copertura in muretti e tavelloni

CRITERI DI PROGETTO															
IDEN		ASTE ELEVAZIONE													
Crit N.ro	Def Tag	%Scorr Staffe	P max. Staffe	P min. Staffe	τMtmin kg/cmq	Ferri parete	Elim cm	Tipo verif.	Fl. rett	DenX pos.	DenX neg.	DenY pos.	DenY neg.	%Mag car.	
1	si	100	30	0	3	no	200	Mx	1	0	0	0	0	0	

CRITERI DI PROGETTO								
IDEN		ASTE FONDAZIONE						
Crit N.ro	Min T/σ	Verif. Alette	%Scorr Staffe	P max. Staffe	P min. Staffe	τMtmin kg/cmq	Ferri parete	
2	no	no	100	33	0	3	no	

CRITERI DI PROGETTO											
IDEN		PILASTRI						IDEN		PILASTRI	
Crit N.ro	Def Tag	τMtmin kg/cmq	Tipo verif.			Crit N.ro	Def Tag	τMtmin kg/cmq	Tipo verif.		
3	si	3.0	Mx/My								

CRITERI DI PROGETTO																		
IDENTIF.		CARATTERISTICHE DEL MATERIALE							DURABILITA'			CARATTER.COSTRUTTIVE					FLAG	
Crit N.ro	Elem.	% Rig Tors.	% Rig Fless	Classe CLS	Classe Acciaio	Mod. EI kg/cmq	Pois son	Gamm a kg/mc	Tipo Ambiente	Tipo Armatura	Toll. Copr.	Copr staf	Copr ferr	Fi min	Fi st.	Lun sta	Li n.	Ap pe
1	ELEV.	10	100	C25/30	B450C	314758	0.20	2500	ORDIN. X0	POCO SENS.	0.00	3.0	4.5	14	8	60	1	0
2	FOND.	10	100	C25/30	B450C	314758	0.20	2500	ORDIN. X0	POCO SENS.	0.00	4.0	5.5	14	8	60	1	
3	PILAS	10	100	C25/30	B450C	314758	0.20	2500	ORDIN. X0	POCO SENS.	0.00	3.0	4.5	14	8	50	1	

CRITERI DI PROGETTO																											
CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																											
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	rcd	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Ac	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar --- kg/cmq ---	σcPer ---	σfRar ---	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk			
1	ELEV.	250.0	141.0	141.0	4500	4500	3913	2100000	0.20	0.35	1.00	50	10		0.4	0.3	150.0	112.0	3600						2.0	0.08	
2	FOND.	250.0	141.0	141.0	4500	4500	3913	2100000	0.20	0.35	1.00	50	10		0.4	0.3	150.0	112.0	3600						2.0	0.08	
3	PILAS	250.0	141.0	141.0	4500	4500	3913	2100000	0.20	0.35	1.00	50	10		0.4	0.3	150.0	112.0	3600						2.0	0.08	

MATERIALI SHELL IN C.A.											
IDENT	%	CARATTERISTICHE					DURABILITA'			COPRIFERRO	
Mat. N.ro	Rig Fls	Classe CLS	Classe Acciaio	Mod. E kg/cmq	Pois-son	Gamma kg/mc	Tipo Ambiente	Tipo Armatura	Toll. Copr.	Setti (cm)	Piastre (cm)
1	100	C25/30	B450C	314758	0.20	2500	ORDIN. X0	POCO SENS.	0.00	2.5	2.5

MATERIALI SHELL IN C.A.																								
CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	rcd	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Ac	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar	σcPer	σfRar	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
					kg/cmq												---	---	---					
1	SETTI	250.0	141.0	141.0	4500	4500	3913	2100000	0.20	0.35	1.00	50				0.4	0.3	150.0	112.0	3600				

CRITERI DI PROGETTO GEOTECNICI - FONDAZIONI SUPERFICIALI E SU PALI													
IDEN	COSTANTE WINKLER				IDEN	COSTANTE WINKLER				IDEN	COSTANTE WINKLER		
Crit N.ro	KwVert kg/cm	KwOriz. kg/cm		Crit N.ro	KwVert kg/cm	KwOriz. kg/cm		Crit N.ro	KwVert kg/cm	KwOriz. kg/cm			
1	2.00	0.00		2	2.00	0.00							

DATI GENERALI DI STRUTTURA			
PARAMETRI SISMICI			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	SECONDA
Longitudine Est (Grd)	12.05500	Latitudine Nord (Grd)	44.50500
Categoria Suolo	D	Coeff. Condiz. Topogr.	1.00000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	NO(KR=.8)	Regolarita' in Pianta	NO
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
Effetti P/Delta	NO		
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.			
Probabilita' Pvr	0.63	Periodo di Ritorno Anni	50.00
Accelerazione Ag/g	0.06	Periodo T'c (sec.)	0.28
Fo	2.49	Fv	0.82
Fattore Stratigrafia 'S'	1.80	Periodo TB (sec.)	0.22
Periodo TC (sec.)	0.66	Periodo TD (sec.)	1.83
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.			
Probabilita' Pvr	0.10	Periodo di Ritorno Anni	475.00
Accelerazione Ag/g	0.16	Periodo T'c (sec.)	0.28
Fo	2.57	Fv	1.39
Fattore Stratigrafia 'S'	1.78	Periodo TB (sec.)	0.22
Periodo TC (sec.)	0.66	Periodo TD (sec.)	2.24
PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR. 1			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/Alfa1	1.05	Fattore riduttivo KW	0.67
Fattore di struttura 'q'	1.60		
PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR. 2			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/Alfa1	1.05	Fattore riduttivo KW	0.67
Fattore di struttura 'q'	1.60		

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI							
Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m		Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m	
1	1.00	1.00		2	3.60	1.00	
3	6.15	1.00		4	8.70	1.00	
5	11.30	1.00		6	3.62	2.55	
7	6.15	2.55		8	8.67	2.55	
9	1.00	3.52		10	3.62	3.47	
11	6.15	3.47		12	8.67	3.47	
13	11.30	3.52		14	1.00	6.30	
15	3.62	7.17		16	6.15	7.17	
17	8.67	7.17		18	11.30	6.30	
19	1.00	9.07		20	11.30	9.07	
21	3.62	10.87		22	6.15	10.87	
23	8.67	10.87		24	1.00	11.85	
25	11.30	11.85		26	1.00	14.62	
27	3.62	15.47		28	6.15	15.47	
29	8.67	15.47		30	11.30	14.62	
31	1.00	17.15		32	3.61	17.15	
33	6.15	17.15		34	8.70	17.15	
35	11.30	17.15		36	3.62	4.42	
37	6.15	4.42		38	8.67	4.42	
39	3.62	5.32		40	6.15	5.32	
41	8.67	5.32		42	3.62	6.22	

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m	Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
43	6.15	6.22	44	8.67	6.22

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	IrregTamp XY	Alt.	Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	IrregTamp XY	Alt.
0	0.00	Piano Terra			1	4.91	Piano sismico	NO	NO
2	0.60	Interpiano	NO	NO	3	1.45	Interpiano	NO	NO
4	2.30	Interpiano	NO	NO	5	3.15	Interpiano	NO	NO
6	4.00	Interpiano	NO	NO	7	1.05	Interpiano	NO	NO
8	1.97	Interpiano	NO	NO	9	2.43	Interpiano	NO	NO
10	2.89	Interpiano	NO	NO	11	3.34	Interpiano	NO	NO
12	3.80	Interpiano	NO	NO	13	4.26	Interpiano	NO	NO

PILASTRI IN C.A. QUOTA 4.91 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA .6 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 1.45 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett. 30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 1.45 m										
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)		Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
13	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.3 m										
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)		Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 3.15 m										
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)		Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 4 m										
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)		Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00 x 30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 4 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 1.05 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 1.97 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.43 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.43 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.89 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 3.34 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 3.8 m									
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici

PILASTRI IN C.A. QUOTA 3.8 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 4.26 m												
Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
2	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
3	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
4	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
5	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
9	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
18	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
19	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
20	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
24	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
25	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
26	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
30	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
31	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
32	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
33	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
34	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.
35	1	Rett.	30.00	x	30.00	0.0	0.00	0	0.00	0.00	3	SismoResist.

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 0 m																						
DATI GENERALI						QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI								
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %
1	11	Tel.SismoRes.	0	30	35	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
2	11	Tel.SismoRes.	0	5	13	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
3	11	Tel.SismoRes.	0	13	18	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
4	11	Tel.SismoRes.	0	18	20	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
5	11	Tel.SismoRes.	0	20	25	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
6	11	Tel.SismoRes.	0	25	30	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
7	11	Tel.SismoRes.	0	1	9	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
8	11	Tel.SismoRes.	0	9	14	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
9	11	Tel.SismoRes.	0	14	19	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
10	11	Tel.SismoRes.	0	19	24	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
11	11	Tel.SismoRes.	0	24	26	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
12	11	Tel.SismoRes.	0	26	31	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
13	11	Tel.SismoRes.	0	31	32	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
14	11	Tel.SismoRes.	0	32	33	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
15	11	Tel.SismoRes.	0	33	34	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
16	11	Tel.SismoRes.	0	34	35	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
17	11	Tel.SismoRes.	0	1	2	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
18	11	Tel.SismoRes.	0	2	3	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
19	11	Tel.SismoRes.	0	3	4	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
20	11	Tel.SismoRes.	0	4	5	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
21	13	Tel.SismoRes.	0	4	8	0.00	0.00	-3	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
22	13	Tel.SismoRes.	0	12	17	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
23	13	Tel.SismoRes.	0	17	23	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
24	13	Tel.SismoRes.	0	23	29	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
25	13	Tel.SismoRes.	0	29	34	0.00	0.00	0	0	40	-3	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2
26	13	Tel.SismoRes.	0	2	6	0.00	0.00	3	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	2

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 0 m																									
		DATI GENERALI				QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI											
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %	Cr Nr	Cit Geo	
27	13	Tel.SismoRes.	0	10	15	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
28	13	Tel.SismoRes.	0	15	21	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
29	13	Tel.SismoRes.	0	21	27	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
30	13	Tel.SismoRes.	0	27	32	0.00	0.00	0	0	40	1	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
31	13	Tel.SismoRes.	0	24	21	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
32	13	Tel.SismoRes.	0	14	15	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
33	13	Tel.SismoRes.	0	23	25	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
34	13	Tel.SismoRes.	0	17	18	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
35	13	Tel.SismoRes.	0	9	10	0.00	0.00	0	-5	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
36	13	Tel.SismoRes.	0	12	13	0.00	0.00	0	0	40	0	-5	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
37	4	Tel.SismoRes.	0	3	7	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
38	4	Tel.SismoRes.	0	28	33	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
39	4	Tel.SismoRes.	0	6	7	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
40	4	Tel.SismoRes.	0	7	8	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
41	13	Tel.SismoRes.	0	10	11	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
42	13	Tel.SismoRes.	0	11	12	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
43	13	Tel.SismoRes.	0	15	16	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
44	13	Tel.SismoRes.	0	16	17	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
45	13	Tel.SismoRes.	0	21	22	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
46	13	Tel.SismoRes.	0	22	23	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
47	4	Tel.SismoRes.	0	7	11	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
48	13	Tel.SismoRes.	0	8	12	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
49	4	Tel.SismoRes.	0	11	16	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
50	4	Tel.SismoRes.	0	16	22	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
51	4	Tel.SismoRes.	0	22	28	0.00	0.00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
52	13	Tel.SismoRes.	0	6	10	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
53	13	Tel.SismoRes.	0	27	28	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
54	13	Tel.SismoRes.	0	28	29	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
55	13	Tel.SismoRes.	0	26	27	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
56	13	Tel.SismoRes.	0	29	30	0.00	0.00	0	0	40	0	0	40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 4.91 m																									
		DATI GENERALI				QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI											
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %	Cr Nr	Cit Geo	
2	26	Tel.SismoRes.	0	30	35	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
3	26	Tel.SismoRes.	0	5	13	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
17	26	Tel.SismoRes.	0	13	18	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
18	26	Tel.SismoRes.	0	18	20	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
19	26	Tel.SismoRes.	0	20	25	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
20	26	Tel.SismoRes.	0	25	30	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
21	26	Tel.SismoRes.	0	1	9	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
22	26	Tel.SismoRes.	0	9	14	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
23	26	Tel.SismoRes.	0	14	19	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
24	26	Tel.SismoRes.	0	19	24	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
25	26	Tel.SismoRes.	0	24	26	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
26	26	Tel.SismoRes.	0	26	31	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
27	26	Tel.SismoRes.	0	31	32	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
28	26	Tel.SismoRes.	0	32	33	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
29	26	Tel.SismoRes.	0	33	34	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
30	26	Tel.SismoRes.	0	34	35	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
31	26	Tel.SismoRes.	0	1	2	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
32	26	Tel.SismoRes.	0	2	3	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
33	26	Tel.SismoRes.	0	3	4	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
34	26	Tel.SismoRes.	0	4	5	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
35	3	Tel.SismoRes.	0	4	8	4.91	4.91	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
36	3	Tel.SismoRes.	0	12	17	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
37	3	Tel.SismoRes.	0	17	23	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
38	3	Tel.SismoRes.	0	23	29	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
39	3	Tel.SismoRes.	0	29	34	4.91	4.91	0	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
40	3	Tel.SismoRes.	0	2	6	4.91	4.91	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
41	3	Tel.SismoRes.	0	10	15	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
42	3	Tel.SismoRes.	0	15	21	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
43	3	Tel.SismoRes.	0	21	27	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
44	3	Tel.SismoRes.	0	27	32	4.91	4.91	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
45	3	Tel.SismoRes.	0	24	21	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
46	3	Tel.SismoRes.	0	14	15	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
47	3	Tel.SismoRes.	0	23	25	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
48	3	Tel.SismoRes.	0	17	18	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
49	3	Tel.SismoRes.	0	9	10	4.91	4.91	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
50	3	Tel.SismoRes.	0	12	13	4.91	4.91	0	0	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
51	3	Tel.SismoRes.	0	3	7	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
52	3	Tel.SismoRes.	0	28	33	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
53	3	Tel.SismoRes.	0	26	27	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
54	3	Tel.SismoRes.	0	29	30	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
55	2	Tel.SismoRes.	0	6	7	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
56	2	Tel.SismoRes.	0	7	8	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		

Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
1	602	25	27	28	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
4	602	25	10	11	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
5	602	25	11	12	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	602	25	15	16	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	602	25	16	17	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
8	602	25	21	22	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
9	602	25	22	23	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
10	602	25	28	29	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
11	602	25	28	22	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
12	602	25	11	7	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
13	602	25	16	11	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
14	602	25	22	16	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	602	25	10	6	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
16	602	25	12	8	4.91	4.91	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

SETTI ALLA QUOTA .6 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI MUR		
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
1	601	25	27	28	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
2	601	25	15	10	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
3	601	25	17	12	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
4	601	25	10	11	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	601	25	11	12	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	25	15	16	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	25	16	17	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	25	21	22	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
9	601	25	22	23	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
10	601	25	28	29	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
11	601	25	28	22	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
12	601	25	11	7	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
13	601	25	16	11	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
14	601	25	22	16	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
15	601	25	10	6	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
16	601	25	12	8	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
17	601	25	21	15	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
18	601	25	23	17	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
19	601	25	27	21	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
20	601	25	29	23	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
21	601	25	6	7	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
22	601	25	7	8	0.60	0.60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 1.45 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI MUR		
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
1	601	25	27	28	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
4	601	25	10	11	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	601	25	11	12	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	25	15	16	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	25	16	17	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	25	21	22	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
9	601	25	22	23	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
10	601	25	28	29	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
11	601	25	28	22	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
12	601	25	11	7	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
13	601	25	16	11	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
14	601	25	22	16	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
15	601	25	10	6	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
16	601	25	12	8	1.45	1.45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 2.3 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI MUR		
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
1	601	25	27	28	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
4	601	25	10	11	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	601	25	11	12	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	25	15	16	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	25	16	17	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	25	21	22	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
9	601	25	22	23	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
10	601	25	28	29	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
11	601	25	28	22	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
12	601	25	11	7	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
13	601	25	16	11	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
14	601	25	22	16	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
15	601	25	10	6	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
16	601	25	12	8	2.30	2.30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 2.43 m																											
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI MUR		
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
6	601	25	15	16	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	25	16	17	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	25	21	22	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
9	601	25	22	23	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
10	601	25	28	29	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
11	601	25	28	22	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
12	601	25	11	7	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
13	601	25	16	11	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
14	601	25	22	16	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
15	601	25	10	6	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
16	601	25	12	8	2.43	2.43	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 2.89 m																											
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI MUR		
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin. (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin cm	
1	601	25	27	28	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
4	601	25	10	11	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	601	25	11	12	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	25	15	16	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	25	16	17	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	25	21	22	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
9	601	25	22	23	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
10	601	25	28	29	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
11	601	25	28	22	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
12	601	25	11	7	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
13	601	25	16	11	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
14	601	25	22	16	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
15	601	25	10	6	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
16	601	25	12	8	2.89	2.89	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 3.34 m																										
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI									PRESSIONI		RINFORZI MUR		
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia kg / m	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin cm
1	601	25	27	28	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
4	601	25	10	11	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
5	601	25	11	12	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	601	25	15	16	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	601	25	16	17	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
8	601	25	21	22	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
9	601	25	22	23	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
10	601	25	28	29	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
11	601	25	28	22	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
12	601	25	11	7	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
13	601	25	16	11	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
14	601	25	22	16	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	601	25	10	6	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
16	601	25	12	8	3.34	3.34	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

SETTI ALLA QUOTA 3.8 m																										
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI								PRESSIONI		RINFORZI MUR			
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
1	601	25	27	28	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
4	601	25	10	11	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
5	601	25	11	12	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	601	25	15	16	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	601	25	16	17	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
8	601	25	21	22	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
9	601	25	22	23	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
10	601	25	28	29	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
11	601	25	28	22	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
12	601	25	11	7	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
13	601	25	16	11	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
14	601	25	22	16	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	601	25	10	6	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
16	601	25	12	8	3.80	3.80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

SETTI ALLA QUOTA 4.26 m																										
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI								PRESSIONI		RINFORZI MUR			
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
1	601	25	27	28	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
4	601	25	10	11	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
5	601	25	11	12	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	601	25	15	16	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	601	25	16	17	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
8	601	25	21	22	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

SETTI ALLA QUOTA 4.26 m																										
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI								PRESSIONI		RINFORZI MUR			
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
9	601	25	22	23	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
10	601	25	28	29	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
11	601	25	28	22	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
12	601	25	11	7	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
13	601	25	16	11	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
14	601	25	22	16	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	601	25	10	6	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
16	601	25	12	8	4.26	4.26	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

GEOMETRIA MEGA-PIASTRE ALLA QUOTA 0 m									
Mega N.ro	Tipo Carico	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.	Vert. N.ro	X (m)	Y (m)	
1	2	1	35.0	4.0	1	1	11.65	17.50	
						2	0.65	17.50	
						3	0.65	0.65	
						4	11.65	0.65	

GEOMETRIA MEGA-PIASTRE ALLA QUOTA 4.91 m									
Mega N.ro	Tipo Carico	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.	Vert. N.ro	X (m)	Y (m)	
1	5	4	20.0	0.0	1	1	11.30	17.15	
						2	1.00	17.15	
						3	1.00	1.00	
						4	11.30	1.00	

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA .6 m													
Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
1	28	27	21	22	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
2	10	6	7	11	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
4	15	10	11	16	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
5	16	11	12	17	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
6	21	15	16	22	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
7	22	16	17	23	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1
8	28	22	23	29	3	2	2	2	2	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 1.45 m													
Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
1	28	27	21	22	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
2	10	6	7	11	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
4	15	10	11	16	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
5	16	11	12	17	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
6	21	15	16	22	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
7	22	16	17	23	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1
8	28	22	23	29	3	3	3	3	3	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 2.3 m													
Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
1	28	27	21	22	3	4	4	4	4	3	15.0	0.0	1
4	15	10	11	16	3	4	4	4	4	3	15.0	0.0	1
5	16	11	12	17	3	4	4	4	4	3	15.0	0.0	1
6	21	15	16	22	3	4	4	4	4	3	15.0	0.0	1
7	22	16	17	23	3	4	4	4	4	3	15.0	0.0	1
8	28	22	23	29	3	4	4	4	4	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.15 m													
Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
1	28	27	21	22	3	5	5	5	5	3	15.0	0.0	1
4	15	10	11	16	3	5	5	5	5	3	15.0	0.0	1
5	16	11	12	17	3	5	5	5	5	3	15.0	0.0	1
6	21	15	16	22	3	5	5	5	5	3	15.0	0.0	1
7	22	16	17	23	3	5	5	5	5	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.15 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
8	28	22	23	29	3	5	5	5	5	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 4 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
1	28	27	21	22	3	6	6	6	6	3	15.0	0.0	1
4	15	10	11	16	3	6	6	6	6	3	15.0	0.0	1
5	16	11	12	17	3	6	6	6	6	3	15.0	0.0	1
6	21	15	16	22	3	6	6	6	6	3	15.0	0.0	1
7	22	16	17	23	3	6	6	6	6	3	15.0	0.0	1
8	28	22	23	29	3	6	6	6	6	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 1.05 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	7	7	7	7	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	7	7	7	7	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 1.97 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	8	8	8	8	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	8	8	8	8	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 2.43 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	9	9	9	9	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	9	9	9	9	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 2.89 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	10	10	10	10	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	10	10	10	10	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.34 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	11	11	11	11	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	11	11	11	11	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.8 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	12	12	12	12	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	12	12	12	12	3	15.0	0.0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 4.26 m

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	10	6	7	11	3	13	13	13	13	3	15.0	0.0	1
3	11	7	8	12	3	13	13	13	13	3	15.0	0.0	1

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)	Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
117	6.15	15.47	2.30	132	6.15	15.47	2.43
146	3.62	15.47	2.89	147	6.15	15.47	2.89
157	8.67	15.47	2.89	161	3.62	15.47	3.15
162	6.15	15.47	3.15	172	8.67	15.47	3.15
236	3.62	15.47	4.91	237	6.15	15.47	4.91
247	8.67	15.47	4.91	255	4.25	15.47	0.00
555	4.89	15.47	4.91	556	4.25	15.47	4.91
575	8.04	15.47	4.91	576	7.41	15.47	4.91
577	6.78	15.47	4.91	1262	4.25	15.47	2.89

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
1263	4.89	15.47	2.89		1264	5.52	15.47	2.89
1283	6.78	15.47	2.89		1284	7.41	15.47	2.89
1285	8.04	15.47	2.89		1301	4.25	15.47	3.15
1302	4.89	15.47	3.15		1303	5.52	15.47	3.15
1322	6.78	15.47	3.15		1323	7.41	15.47	3.15
1324	8.04	15.47	3.15					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
26	3.62	2.55	0.00		27	3.62	3.47	0.00
30	3.62	15.47	0.00		56	3.62	15.47	0.60
69	3.62	2.55	0.60		249	3.62	2.55	4.91
258	3.62	6.24	0.00		294	3.62	9.94	0.00
296	3.62	8.10	0.00		300	3.62	14.32	0.00
823	3.62	4.39	0.60		857	3.62	9.94	0.60
863	3.62	14.32	0.60					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
21	8.67	2.55	0.00		22	8.67	3.47	0.00
25	8.67	15.47	0.00		67	8.67	15.47	0.60
70	8.67	2.55	0.60		261	8.67	6.24	0.00
263	8.67	4.39	0.00		299	8.67	8.10	0.00
303	8.67	14.32	0.00		826	8.67	4.39	0.60
860	8.67	9.94	0.60		866	8.67	14.32	0.60
868	8.67	12.02	0.60					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
22	8.67	3.47	0.00		179	6.15	3.47	3.34
194	6.15	3.47	3.80		195	8.67	3.47	3.80
208	3.62	3.47	4.00		209	6.15	3.47	4.00
210	8.67	3.47	4.00		223	3.62	3.47	4.26
224	6.15	3.47	4.26		225	8.67	3.47	4.26
238	3.62	3.47	4.91		1412	6.78	3.47	3.34
1448	4.25	3.47	3.80		1449	4.89	3.47	3.80
1450	5.52	3.47	3.80		1451	6.78	3.47	3.80
1452	7.41	3.47	3.80		1453	8.04	3.47	3.80
1487	4.25	3.47	4.00		1488	4.89	3.47	4.00
1489	5.52	3.47	4.00		1490	6.78	3.47	4.00
1491	7.41	3.47	4.00		1492	8.04	3.47	4.00
1592	4.25	3.47	4.26		1593	4.89	3.47	4.26
1594	5.52	3.47	4.26		1595	6.78	3.47	4.26
1596	7.41	3.47	4.26		1597	8.04	3.47	4.26

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 5

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
23	8.67	7.17	0.00		28	3.62	7.17	0.00
58	3.62	7.17	0.60		60	8.67	7.17	0.60
167	6.15	7.17	3.15		181	3.62	7.17	3.34
182	6.15	7.17	3.34		183	8.67	7.17	3.34
197	6.15	7.17	3.80		212	6.15	7.17	4.00
241	3.62	7.17	4.91		275	8.04	7.17	0.00
833	4.25	7.17	0.60		838	8.04	7.17	0.60
938	4.25	7.17	1.05		943	8.04	7.17	1.05
977	4.25	7.17	1.45		982	8.04	7.17	1.45
1416	4.89	7.17	3.34		1417	5.52	7.17	3.34
1418	6.78	7.17	3.34		1419	7.41	7.17	3.34
1454	4.25	7.17	3.80		1455	4.89	7.17	3.80
1456	5.52	7.17	3.80		1457	6.78	7.17	3.80
1458	7.41	7.17	3.80		1494	4.89	7.17	4.00
1495	5.52	7.17	4.00		1497	7.41	7.17	4.00

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 6

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
-----------------	------------	------------	------------	--	-----------------	------------	------------	------------

N.ro	(m)	(m)	(m)		N.ro	(m)	(m)	(m)
24	8.67	10.87	0.00		29	3.62	10.87	0.00
64	3.62	10.87	0.60		65	6.15	10.87	0.60
66	8.67	10.87	0.60		79	3.62	10.87	1.05
80	6.15	10.87	1.05		94	3.62	10.87	1.45
95	6.15	10.87	1.45		96	8.67	10.87	1.45
110	6.15	10.87	1.97		125	6.15	10.87	2.30
139	3.62	10.87	2.43		140	6.15	10.87	2.43
141	8.67	10.87	2.43		155	6.15	10.87	2.89
185	6.15	10.87	3.34		200	6.15	10.87	3.80
230	6.15	10.87	4.26		281	8.04	10.87	0.00
839	4.25	10.87	0.60		844	8.04	10.87	0.60
944	4.25	10.87	1.05		949	8.04	10.87	1.05
983	4.25	10.87	1.45		988	8.04	10.87	1.45
1318	5.52	10.87	3.15		1319	6.78	10.87	3.15
1423	5.52	10.87	3.34		1424	6.78	10.87	3.34

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 7

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
31	6.15	2.55	0.00		57	6.15	15.47	0.60
68	6.15	2.55	0.60		72	6.15	15.47	1.05
87	6.15	15.47	1.45		102	6.15	15.47	1.97
117	6.15	15.47	2.30		132	6.15	15.47	2.43
147	6.15	15.47	2.89		162	6.15	15.47	3.15
248	6.15	2.55	4.91		848	6.15	14.32	0.60
953	6.15	14.32	1.05		992	6.15	14.32	1.45
1103	6.15	14.32	1.97		1108	6.15	4.39	1.97
1111	6.15	8.10	1.97		1142	6.15	14.32	2.30
1147	6.15	4.39	2.30		1247	6.15	14.32	2.43
1252	6.15	4.39	2.43		1253	6.15	9.94	2.43
1255	6.15	8.10	2.43		1286	6.15	14.32	2.89
1291	6.15	4.39	2.89		1294	6.15	8.10	2.89
1325	6.15	14.32	3.15		1330	6.15	4.39	3.15
1333	6.15	8.10	3.15		1430	6.15	14.32	3.34
1435	6.15	4.39	3.34		1438	6.15	8.10	3.34
1469	6.15	14.32	3.80		1474	6.15	4.39	3.80
1477	6.15	8.10	3.80		1508	6.15	14.32	4.00
1513	6.15	4.39	4.00		1516	6.15	8.10	4.00
1613	6.15	14.32	4.26		1618	6.15	4.39	4.26
1621	6.15	8.10	4.26					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 8

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
21	8.67	2.55	0.00		306	4.25	2.55	0.00
311	8.04	2.55	0.00		873	7.41	2.55	0.60
874	8.04	2.55	0.60					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI PIASTRA - QUOTA: 2 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
56	3.62	15.47	0.60		67	8.67	15.47	0.60
818	4.25	15.47	0.60		819	4.89	15.47	0.60
822	3.62	5.32	0.60		823	3.62	4.39	0.60
825	8.67	5.32	0.60		826	8.67	4.39	0.60
846	7.41	15.47	0.60		847	8.04	15.47	0.60
858	3.62	9.02	0.60		863	3.62	14.32	0.60
864	3.62	13.17	0.60		866	8.67	14.32	0.60
867	8.67	13.17	0.60		915	7.41	9.02	0.60
916	7.41	8.10	0.60		917	8.04	9.94	0.60
918	8.04	9.02	0.60		919	8.04	8.10	0.60
920	6.78	14.32	0.60		921	6.78	13.17	0.60
922	6.78	12.02	0.60		923	7.41	14.32	0.60
924	7.41	13.17	0.60		925	7.41	12.02	0.60
926	8.04	14.32	0.60		927	8.04	13.17	0.60
928	8.04	12.02	0.60					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - NODI PIASTRA - QUOTA: 3 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
85	8.67	2.55	1.05		964	5.52	2.55	1.05
965	6.78	2.55	1.05		966	7.41	2.55	1.05

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -NODI PIASTRA - QUOTA: 3 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
967	8.04	2.55	1.05					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -NODI PIASTRA - QUOTA: 4 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
86	3.62	15.47	1.45		91	3.62	7.17	1.45
94	3.62	10.87	1.45		96	8.67	10.87	1.45
97	8.67	15.47	1.45		968	4.25	15.47	1.45
991	8.04	15.47	1.45		993	6.15	13.17	1.45
994	6.15	12.02	1.45		999	6.15	9.02	1.45
1004	3.62	14.32	1.45		1008	3.62	13.17	1.45
1063	8.04	8.10	1.45		1064	8.67	9.94	1.45
1065	8.67	9.02	1.45		1066	8.67	8.10	1.45
1067	6.78	14.32	1.45		1068	6.78	13.17	1.45
1069	6.78	12.02	1.45		1070	7.41	14.32	1.45
1071	7.41	13.17	1.45		1072	7.41	12.02	1.45
1073	8.04	14.32	1.45		1074	8.04	13.17	1.45
1075	8.04	12.02	1.45		1076	8.67	14.32	1.45
1077	8.67	13.17	1.45		1078	8.67	12.02	1.45

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -NODI PIASTRA - QUOTA: 5 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
115	8.67	2.55	1.97		1114	5.52	2.55	1.97
1115	6.78	2.55	1.97		1116	7.41	2.55	1.97
1117	8.04	2.55	1.97					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -NODI PIASTRA - QUOTA: 6 ELEMENTO: 1

Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)		Nodo 3d N.ro	X3d (m)	Y3d (m)	Z3d (m)
116	3.62	15.47	2.30		124	3.62	10.87	2.30
126	8.67	10.87	2.30		127	8.67	15.47	2.30
1138	8.04	10.87	2.30		1158	3.62	13.17	2.30
1211	6.78	14.32	2.30		1212	6.78	13.17	2.30
1213	6.78	12.02	2.30		1214	7.41	14.32	2.30
1215	7.41	13.17	2.30		1216	7.41	12.02	2.30
1217	8.04	14.32	2.30		1218	8.04	13.17	2.30
1219	8.04	12.02	2.30		1220	8.67	14.32	2.30
1221	8.67	13.17	2.30		1222	8.67	12.02	2.30
1226	4.25	3.47	2.43		1228	5.52	3.47	2.43
1229	6.78	3.47	2.43		1230	7.41	3.47	2.43
1231	8.04	3.47	2.43		1256	4.25	2.55	2.43
1257	4.89	2.55	2.43		1258	5.52	2.55	2.43
1259	6.78	2.55	2.43		1260	7.41	2.55	2.43
1261	8.04	2.55	2.43					

COMBINAZIONI CARICHI - S.L.V. - A1 / S.L.D.

DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
Peso Strutturale	1.30	1.30	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Perm.Non Strutturale	1.50	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Var.Amb.affol.	1.50	1.05	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60
Var.Bibl.Arch.	1.50	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Var.Neve h<=1000	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Var.Coperture	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Corr. Tors. dir. 0	0.00	0.00	1.00	-1.00	1.00	-1.00	1.00	-1.00	1.00	-1.00	-1.00	1.00	-1.00	1.00	-1.00
Corr. Tors. dir. 90	0.00	0.00	0.30	0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	0.30	0.30	0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30
Sisma direz. grd 0	0.00	0.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	-1.00	-1.00	-1.00	-1.00	-1.00
Sisma direz. grd 90	0.00	0.00	0.30	0.30	0.30	0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	-0.30

COMBINAZIONI CARICHI - S.L.V. - A1 / S.L.D.

DESCRIZIONI	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
Peso Strutturale	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Perm.Non Strutturale	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Var.Amb.affol.	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60
Var.Bibl.Arch.	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Var.Neve h<=1000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Var.Coperture	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Corr. Tors. dir. 0	1.00	-1.00	1.00	0.30	-0.30	0.30	-0.30	0.30	-0.30	0.30	-0.30	-0.30	0.30	-0.30	0.30
Corr. Tors. dir. 90	-0.30	0.30	0.30	1.00	1.00	-1.00	-1.00	-1.00	-1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	-1.00	-1.00
Sisma direz. grd 0	-1.00	-1.00	-1.00	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30
Sisma direz. grd 90	-0.30	-0.30	-0.30	1.00	1.00	1.00	1.00	-1.00	-1.00	-1.00	-1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

COMBINAZIONI CARICHI - S.L.V. - A1 / S.L.D.

DESCRIZIONI	31	32	33	34
Peso Strutturale	1.00	1.00	1.00	1.00
Perm.Non Strutturale	1.00	1.00	1.00	1.00
Var.Amb.affol.	0.60	0.60	0.60	0.60
Var.Bibl.Arch.	1.00	1.00	1.00	1.00
Var.Neve h<=1000	0.00	0.00	0.00	0.00
Var.Coperture	0.00	0.00	0.00	0.00
Corr. Tors. dir. 0	-0.30	0.30	-0.30	0.30
Corr. Tors. dir. 90	-1.00	-1.00	1.00	1.00
Sisma direz. grd 0	-0.30	-0.30	-0.30	-0.30
Sisma direz. grd 90	-1.00	-1.00	-1.00	-1.00

COMBINAZIONI RARE - S.L.E.

DESCRIZIONI	1	2
Peso Strutturale	1.00	1.00
Perm.Non Strutturale	1.00	1.00
Var.Amb.affol.	1.00	0.70
Var.Bibl.Arch.	1.00	1.00
Var.Neve h<=1000	0.50	1.00
Var.Coperture	1.00	0.00
Corr. Tors. dir. 0	0.00	0.00
Corr. Tors. dir. 90	0.00	0.00
Sisma direz. grd 0	0.00	0.00
Sisma direz. grd 90	0.00	0.00

COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1	2
Peso Strutturale	1.00	1.00
Perm.Non Strutturale	1.00	1.00
Var.Amb.affol.	0.70	0.60
Var.Bibl.Arch.	0.90	0.80
Var.Neve h<=1000	0.00	0.20
Var.Coperture	0.00	0.00
Corr. Tors. dir. 0	0.00	0.00
Corr. Tors. dir. 90	0.00	0.00
Sisma direz. grd 0	0.00	0.00
Sisma direz. grd 90	0.00	0.00

COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
Peso Strutturale	1.00
Perm.Non Strutturale	1.00
Var.Amb.affol.	0.60
Var.Bibl.Arch.	0.80
Var.Neve h<=1000	0.00
Var.Coperture	0.00
Corr. Tors. dir. 0	0.00
Corr. Tors. dir. 90	0.00
Sisma direz. grd 0	0.00
Sisma direz. grd 90	0.00

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa delle forze di piano modali.

Massa eccitata	: <i>Sommatoria delle masse efficaci, estesa a tutti i modi considerati ed espressa come forza peso</i>
Massa totale	: <i>Massa sismica di tutti i piani espressa come forza peso</i>
Rapporto	: <i>Rapporto tra Massa eccitata e Massa totale. Deve essere secondo la norma non inferiore a 0,85</i>
Modo	: <i>Numero del modo di vibrazione</i>
Fattore Modale	: <i>Coefficiente di partecipazione modale</i>
Fmod/Fmax	: <i>Influenza percentuale del modo attuale rispetto a quello di massimo effetto</i>
Massa Mod. Eff.	: <i>Massa modale efficace</i>
Mmod/Mmax	: <i>Percentuale di massa eccitata per il singolo modo</i>
Piano	: <i>Numero del piano sismico</i>
FX	: <i>Forza di piano agente con direzione parallela alla direzione X del sistema di riferimento globale</i>
FY	: <i>Forza di piano agente con direzione parallela alla direzione Y del sistema di riferimento globale</i>
Mt	: <i>Momento torcente di piano rispetto all'asse Z del sistema di riferimento globale ottenuto dal trasporto delle forze di piano, agenti sul baricentro delle masse, sul baricentro delle rigidezze</i>
Mom.Ecc. 5%	: <i>Momento torcente di piano rispetto all'asse Z del sistema di riferimento globale relativo ad una eccentricità accidentale pari al 5% della dimensione massima del piano in direzione ortogonale alla direzione del sisma. Se in questa colonna non è stampato nulla l'effetto torsionale accidentale è tenuto in conto incrementando le sollecitazioni di verifica con il fattore delta (vedi punto 4.5.2)</i>

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa.

- Tabulato BARICENTRI MASSE E RIGIDEZZE

PIANO	: Numero del piano sismico
QUOTA	: <i>Altezza del piano dallo spiccatto di fondazione</i>
PESO	: <i>Peso sismico di piano (peso proprio, carichi permanenti e aliquota dei sovraccarichi variabili)</i>
XG	: <i>Ascissa del baricentro delle masse rispetto all'origine del sistema di riferimento globale</i>
YG	: <i>Ordinata del baricentro delle masse rispetto all'origine del sistema di riferimento globale</i>
XR	: <i>Ascissa del baricentro delle rigidezze rispetto all'origine del sistema di riferimento globale</i>
YR	: <i>Ordinata del baricentro delle rigidezze rispetto all'origine del sistema di riferimento globale</i>
DX	: <i>Scostamento in ascissa del baricentro delle rigidezze rispetto a quello delle masse (XR – XG)</i>
DY	: <i>Scostamento in ordinata del baricentro delle rigidezze rispetto a quello delle masse (YR – YG)</i>
Lpianta	: <i>Dimensione in pianta del piano nella direzione ortogonale al primo sisma</i>
Bpianta	: Dimensione in pianta del piano nella direzione ortogonale al secondo sisma
RigFleX	: <i>Rigidezza flessionale di piano nella direzione primo sisma. E' calcolata come rapporto fra la forza unitaria applicata sul baricentro delle masse del piano in direzione del primo sisma e la differenza di spostamento, sempre nella direzione del sisma, fra il piano in questione e quello sottostante.</i>
RigFleY	: <i>Rigidezza flessionale di piano nella direzione secondo sisma</i>
RigTors	: <i>Rigidezza torsionale di piano</i>
r/ls	: <i>Rapporto di piano per determinare se una struttura è deformabile torsionalmente (vedi DM 2008 7.4.3.1)</i>

- Tabulato VARIAZIONI MASSE E RIGIDEZZE DI PIANO

PIANO	: Numero del piano sismico
QUOTA	: <i>Altezza del piano dallo spiccatto di fondazione</i>
PESO	: <i>Peso sismico di piano (peso proprio, carichi permanenti e aliquota dei sovraccarichi variabili)</i>
Variar%	: <i>Variatione percentuale della massa rispetto al piano superiore</i>
Tagliante (t)	: <i>Tagliante relativo al piano nella direzione X/Y. Nel caso di analisi sismica dinamica il valore si riferisce al modo principale</i>
Spost(mm)	: <i>Spostamento del baricentro del piano in direzione X/Y calcolato come differenza fra lo spostamento del piano in questione ed il sottostante</i>
Klat(t/m)	: <i>Rigidezza laterale del piano in direzione X/Y calcolata come rapporto fra il tagliante e lo spostamento</i>
Variar(%)	: <i>Variatione della rigidezza della massa rispetto al piano superiore in direzione X/Y</i>
Teta	: <i>Indice di stabilità per gli effetti p-d (DM 2008, formula 7.3.2)</i>

- Tabulato REGOLARITA' STRUTTURALE

Questo tabulato verrà omesso se la struttura è dichiarata in input NON regolare, poiché superfluo.

N. piano	: Numero del piano sismico
Res X (t)	: <i>Resistenza a taglio complessiva nel piano in direzione X (Sisma1/Sisma2)</i>
Res Y (t)	: <i>Resistenza a taglio complessiva nel piano in direzione Y (Sisma1/Sisma2)</i>
Dom X (t)	: <i>Domanda a taglio complessiva nel piano in direzione X (Sisma1/Sisma2)</i>
Dom Y (t)	: <i>Domanda a taglio complessiva nel piano in direzione Y (Sisma1/Sisma2)</i>
Res/Dom	: <i>Rapporto tra la resistenza e la domanda (Sisma1/Sisma2)</i>
Var.R/D	: <i>Variatione del rapporto resistenza/capacità rispetto ai piani superiori (Sisma1/Sisma2)</i>
Flag Verifica	: <i>Esito del controllo sulla variatione del rapporto resistenza/capacità (DM 2008, 7.2.2 punto g)</i>

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica degli elementi bidimensionali allo stato limite ultimo.

Quota N.ro:	: Quota a cui si trova l'elemento
Perim. N.ro	: <i>Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica</i>
Nodo 3d N.ro	: <i>Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi</i>
Nx	: <i>Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale (il sistema di riferimento locale è quello delle armature)</i>
Ny	: <i>Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale</i>
Txy	: <i>Sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione y e agente sulla faccia di normale x del sistema locale (ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)</i>
Mx	: <i>Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Nx. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy</i>
My	: <i>Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Ny. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy</i>
Mxy	: <i>Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x (ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali momento torcente con asse vettore y e agente sulla sezione di normale y)</i>
ε_{cx} *10000	: <i>Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. 0.35% = 35)</i>
ε_{cy} *10000	: <i>Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. 0.35% = 35)</i>
ε_{fx} *10000	: <i>Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)</i>
ε_{fy} *10000	: <i>Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale y *10000 (Es. 1% = 100)</i>
Ax superiore	: <i>Area totale armatura superiore diretta lungo x. Area totale è l'area della presso-flessione più l'area per il taglio riportata dopo)</i>
Ay superiore	: <i>Area totale armatura superiore diretta lungo y</i>
Ax inferiore	: <i>Area totale armatura inferiore diretta lungo x</i>
Ay inferiore	: <i>Area totale armatura inferiore diretta lungo y</i>
Atag	: <i>Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni</i>
σ_t	: <i>Tensione massima di contatto con il terreno</i>
Eta	: <i>Abbassamento verticale del nodo in esame</i>

Fpunz	: Forza di punzonamento determinata amplificando il massimo valore della forza punzonante (ottenuta dall'involuppo fra le varie combinazioni di carico agenti) per un coefficiente beta raccomandato nell'eurocodice 2 (figura 6.21). Per le piastre di fondazione la forza di punzonamento è stata ridotta dell'effetto favorevole della pressione del suolo
FpunzLi	: Resistenza al punzonamento ottenuta dall'applicazione della formula (6.47) dell'eurocodice 2, utilizzando il perimetro di base definito nelle figure 6.13 e 6.15
Apunz	: Armatura di punzonamento calcolata dalla formula (6.51) dell'eurocodice 2

Nel caso di stampa di riverifiche degli elementi con le armature effettivamente disposte sul disegno ferri le colonne delle ε vengono sostituite con:

Molt.	: Moltiplicatore delle sollecitazioni che porta a rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y
x/d	: Posizione adimensionalizzata dell'asse neutro rispettivamente nelle direzioni X e Y

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa delle verifiche agli stati limite di esercizio degli elementi bidimensionali.

Quota	: Quota a cui si trova l'elemento
Perim.	: Numero identificativo del macro-elemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica
Nodo	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macro-elemento in microelementi
Comb Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti
Fes lim	: Fessura limite espressa in mm
Fess.	: Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non si aprono fessure tutta la riga sarà nulla
Dist mm	: Distanza fra le fessure
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Cos teta	: Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione
Sin teta	: Seno dell'angolo teta
Combina Carico	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul cls, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul cls
s lim	: Valore della tensione limite in Kg/cm ²
s cal	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale x
Conbin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
s cal	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale y
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica degli elementi bidimensionali allo stato limite ultimo.

Gruppo Quote	: Numero identificativo del gruppo di quote definito prima di eseguire la verifica
Generatrice	: Numero identificativo della generatrice definita prima di eseguire la verifica
Nodo 3d N.ro	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi
Nx	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale ha l'asse x nella direzione del setto e l'asse y verticale)
Ny	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Txy	: Sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione y e agente sulla faccia di normale x del sistema locale. (Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)
Mx	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Nx. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
My	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Ny. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
Mxy	: Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x (ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, momento torcente con asse vettore y e agente sulla sezione di normale y)
$\epsilon_{cx} \times 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x $\times 10000$ (Es. 0.35% = 35)
$\epsilon_{cy} \times 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y $\times 10000$ (Es. 0.35% = 35)
$\epsilon_{fx} \times 10000$: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale x $\times 10000$ (Es. 1% = 100)
$\epsilon_{fy} \times 10000$: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale y $\times 10000$ (Es. 1% = 100)
Ax superiore	: Area totale armatura superiore diretta lungo x. (Area totale è l'area della presso-flessione più l'area per il taglio riportata dopo)
Ay superiore	: Area totale armatura superiore diretta lungo y
Ax inferiore	: Area totale armatura inferiore diretta lungo x
Ay inferiore	: Area totale armatura inferiore diretta lungo y
Atag	: Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni
σ_t	: Tensione massima di contatto con il terreno
Eta	: Abbassamento verticale del nodo in esame

Nel caso di stampa di riverifiche degli elementi con le armature effettivamente disposte sul disegno ferri le colonne delle e vengono sostituite con:

Molt.	: Moltiplicatore delle sollecitazioni che porta a rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y
--------------	---

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa delle verifiche agli stati limite di esercizio degli elementi bidimensionali.

Gr.Q	: Numero identificativo del gruppo di quote definito prima di eseguire la verifica
Gen	: Numero identificativo della generatrice definita prima di eseguire la verifica
Nodo	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macro-elemento in microelementi
Comb. Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti
Fes lim	: Fessura limite espressa in mm
Fess.	: Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non si aprono fessure tutta la riga sarà nulla
Dist mm	: Distanza fra le fessure
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Cos teta	: Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione
Sin teta	: Seno dell'angolo teta
Combina Carico	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul cls, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul cls
s lim	: Valore della tensione limite in Kg/cm ²

s cal : Valore della tensione di calcolo in Kg/cm² sulla faccia di normale x
Conbin : Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf X : Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X : Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
s cal : Valore della tensione di calcolo in Kg/cm² sulla faccia di normale y
Conbin : Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf Y : Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale
N Y : Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale

PULSAZIONI E MODI DI VIBRAZIONE													
Modo N.ro	Pulsazione (rad/sec)	Periodo (sec)	Smorz Mod(%)	Sd/g SLO	Sd/g SLD	Sd/g SLV X	Sd/g SLV Y	Sd/g SLC X	Sd/g SLC Y	Piano N.ro	X (m)	Y (m)	Rot (rad)
1	61.747	0.10176	5.0		0.176	0.364	0.364			1	0.098665	-0.053814	0.008738
2	64.785	0.09699	5.0		0.173	0.361	0.361			1	0.009342	0.025066	-0.004071
3	96.197	0.06532	5.0		0.151	0.336	0.336			1	0.000198	0.050001	0.000022

FATTORI E FORZE DI PIANO MODALI S.L.D.									
SISMA DIREZIONE: 0°									
Massa eccitata (t): 397.84			Massa totale (t): 397.84			Rapporto:.99			
Modo N.ro	Fattore Modale	Fmod/Fmax (%)	Massa Mod Eff. (t)	Mmod/Mtot %	Piano N.ro	FX (t)	FY (t)	Mt (t*m)	Mom.Ecc. 5% (t*m)
1	8.423	46.59	70.95	17.83	1	12.51	-0.06	141.99	56.65
2	18.080	100.00	326.89	82.17	1	56.54	0.05	-126.52	
3	0.002	0.01	0.00	0.00	1	0.00	0.01	0.00	

FATTORI E FORZE DI PIANO MODALI S.L.V.									
SISMA DIREZIONE: 0°									
Massa eccitata (t): 397.84			Massa totale (t): 397.84			Rapporto:.99			
Modo N.ro	Fattore Modale	Fmod/Fmax (%)	Massa Mod Eff. (t)	Mmod/Mtot %	Piano N.ro	FX (t)	FY (t)	Mt (t*m)	Mom.Ecc. 5% (t*m)
1	8.423	46.59	70.95	17.83	1	25.86	-0.13	293.45	117.08
2	18.080	100.00	326.89	82.17	1	117.91	0.11	-263.85	
3	0.002	0.01	0.00	0.00	1	0.00	0.01	0.00	

FATTORI E FORZE DI PIANO MODALI S.L.D.									
SISMA DIREZIONE: 90°									
Massa eccitata (t): 397.84			Massa totale (t): 397.84			Rapporto:1			
Modo N.ro	Fattore Modale	Fmod/Fmax (%)	Massa Mod Eff. (t)	Mmod/Mtot %	Piano N.ro	FX (t)	FY (t)	Mt (t*m)	Mom.Ecc. 5% (t*m)
1	0.042	0.21	0.00	0.00	1	-0.06	0.00	-0.70	36.13
2	0.017	0.09	0.00	0.00	1	0.05	0.00	-0.12	
3	19.946	100.00	397.85	100.00	1	0.01	59.91	0.29	

FATTORI E FORZE DI PIANO MODALI S.L.V.									
SISMA DIREZIONE: 90°									
Massa eccitata (t): 397.84			Massa totale (t): 397.84			Rapporto:1			
Modo N.ro	Fattore Modale	Fmod/Fmax (%)	Massa Mod Eff. (t)	Mmod/Mtot %	Piano N.ro	FX (t)	FY (t)	Mt (t*m)	Mom.Ecc. 5% (t*m)
1	0.042	0.21	0.00	0.00	1	-0.13	0.00	-1.45	74.67
2	0.017	0.09	0.00	0.00	1	0.11	0.00	-0.25	
3	19.946	100.00	397.85	100.00	1	0.01	133.67	0.66	

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI											
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.			INVILUPPO S.L.O.			Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma N.ro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma N.ro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
1	0.00	4.91	8	36	1	0.636	24.550				VERIFICATO
2	0.00	4.91	18	37	1	0.588	24.550				VERIFICATO
3	0.00	4.91	19	38	1	0.562	24.550				VERIFICATO
4	0.00	4.91	20	39	1	0.590	24.550				VERIFICATO
5	0.00	4.91	3	40	1	0.637	24.550				VERIFICATO
6	0.00	0.60	26	69	1	0.059	3.000				VERIFICATO
6	0.60	1.05	69	84	1	0.058	2.250				VERIFICATO
6	1.05	1.45	84	99	1	0.047	2.000				VERIFICATO
6	1.45	1.97	99	114	1	0.062	2.600				VERIFICATO
6	1.97	2.30	114	129	1	0.040	1.650				VERIFICATO
6	2.30	2.43	129	144	1	0.016	0.650				VERIFICATO
6	2.43	2.89	144	159	1	0.056	2.300				VERIFICATO
6	2.89	3.15	159	174	1	0.032	1.300				VERIFICATO

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI											
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.			INVILUPPO S.L.O.			Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
6	3.15	3.34	174	189	1	0.023	0.950				VERIFICATO
6	3.34	3.80	189	204	1	0.057	2.300				VERIFICATO
6	3.80	4.00	204	219	1	0.025	1.000				VERIFICATO
6	4.00	4.26	219	234	1	0.034	1.300				VERIFICATO
6	4.26	4.91	234	249	1	0.072	3.250				VERIFICATO
7	0.00	0.60	31	68	1	0.050	3.000				VERIFICATO
7	0.60	1.05	68	83	1	0.047	2.250				VERIFICATO
7	1.05	1.45	83	98	1	0.044	2.000				VERIFICATO
7	1.45	1.97	98	113	1	0.057	2.600				VERIFICATO
7	1.97	2.30	113	128	1	0.037	1.650				VERIFICATO
7	2.30	2.43	128	143	1	0.015	0.650				VERIFICATO
7	2.43	2.89	143	158	1	0.052	2.300				VERIFICATO
7	2.89	3.15	158	173	1	0.029	1.300				VERIFICATO
7	3.15	3.34	173	188	1	0.022	0.950				VERIFICATO
7	3.34	3.80	188	203	1	0.053	2.300				VERIFICATO
7	3.80	4.00	203	218	1	0.023	1.000				VERIFICATO
7	4.00	4.26	218	233	1	0.031	1.300				VERIFICATO
7	4.26	4.91	233	248	1	0.072	3.250				VERIFICATO
8	0.00	0.60	21	70	1	0.058	3.000				VERIFICATO
8	0.60	1.05	70	85	1	0.058	2.250				VERIFICATO
8	1.05	1.45	85	100	1	0.047	2.000				VERIFICATO
8	1.45	1.97	100	115	1	0.062	2.600				VERIFICATO
8	1.97	2.30	115	130	1	0.040	1.650				VERIFICATO
8	2.30	2.43	130	145	1	0.016	0.650				VERIFICATO
8	2.43	2.89	145	160	1	0.056	2.300				VERIFICATO
8	2.89	3.15	160	175	1	0.032	1.300				VERIFICATO
8	3.15	3.34	175	190	1	0.023	0.950				VERIFICATO
8	3.34	3.80	190	205	1	0.057	2.300				VERIFICATO
8	3.80	4.00	205	220	1	0.025	1.000				VERIFICATO
8	4.00	4.26	220	235	1	0.034	1.300				VERIFICATO
8	4.26	4.91	235	250	1	0.073	3.250				VERIFICATO
9	0.00	4.91	9	41	1	0.590	24.550				VERIFICATO
10	0.00	0.60	27	59	1	0.059	3.000				VERIFICATO
10	0.60	1.05	59	73	1	0.049	2.250				VERIFICATO
10	1.05	1.45	73	88	1	0.046	2.000				VERIFICATO
10	1.45	1.97	88	103	1	0.060	2.600				VERIFICATO
10	1.97	2.30	103	118	1	0.039	1.650				VERIFICATO
10	2.30	2.43	118	133	1	0.015	0.650				VERIFICATO
10	2.43	2.89	133	148	1	0.056	2.300				VERIFICATO
10	2.89	3.15	148	163	1	0.031	1.300				VERIFICATO
10	3.15	3.34	163	178	1	0.022	0.950				VERIFICATO
10	3.34	3.80	178	193	1	0.056	2.300				VERIFICATO
10	3.80	4.00	193	208	1	0.024	1.000				VERIFICATO
10	4.00	4.26	208	223	1	0.030	1.300				VERIFICATO
10	4.26	4.91	223	238	1	0.073	3.250				VERIFICATO
11	0.00	0.60	33	62	1	0.052	3.000				VERIFICATO
11	0.60	1.05	62	74	1	0.043	2.250				VERIFICATO
11	1.05	1.45	74	89	1	0.040	2.000				VERIFICATO
11	1.45	1.97	89	104	1	0.054	2.600				VERIFICATO
11	1.97	2.30	104	119	1	0.035	1.650				VERIFICATO
11	2.30	2.43	119	134	1	0.014	0.650				VERIFICATO
11	2.43	2.89	134	149	1	0.050	2.300				VERIFICATO
11	2.89	3.15	149	164	1	0.028	1.300				VERIFICATO
11	3.15	3.34	164	179	1	0.021	0.950				VERIFICATO
11	3.34	3.80	179	194	1	0.051	2.300				VERIFICATO
11	3.80	4.00	194	209	1	0.022	1.000				VERIFICATO
11	4.00	4.26	209	224	1	0.028	1.300				VERIFICATO
11	4.26	4.91	224	239	1	0.071	3.250				VERIFICATO
12	0.00	0.60	22	61	1	0.059	3.000				VERIFICATO
12	0.60	1.05	61	75	1	0.049	2.250				VERIFICATO
12	1.05	1.45	75	90	1	0.046	2.000				VERIFICATO
12	1.45	1.97	90	105	1	0.060	2.600				VERIFICATO
12	1.97	2.30	105	120	1	0.039	1.650				VERIFICATO
12	2.30	2.43	120	135	1	0.015	0.650				VERIFICATO
12	2.43	2.89	135	150	1	0.056	2.300				VERIFICATO
12	2.89	3.15	150	165	1	0.031	1.300				VERIFICATO
12	3.15	3.34	165	180	1	0.022	0.950				VERIFICATO
12	3.34	3.80	180	195	1	0.056	2.300				VERIFICATO
12	3.80	4.00	195	210	1	0.024	1.000				VERIFICATO
12	4.00	4.26	210	225	1	0.031	1.300				VERIFICATO

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI											
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.			INVILUPPO S.L.O.			Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
12	4.26	4.91	225	240	1	0.073	3.250				VERIFICATO
13	0.00	4.91	4	42	1	0.590	24.550				VERIFICATO
14	0.00	4.91	10	43	1	0.597	24.550				VERIFICATO
15	0.00	0.60	28	58	1	0.058	3.000				VERIFICATO
15	0.60	1.05	58	76	1	0.046	2.250				VERIFICATO
15	1.05	1.45	76	91	1	0.054	2.000				VERIFICATO
15	1.45	1.97	91	106	1	0.057	2.600				VERIFICATO
15	1.97	2.30	106	121	1	0.035	1.650				VERIFICATO
15	2.30	2.43	121	136	1	0.014	0.650				VERIFICATO
15	2.43	2.89	136	151	1	0.048	2.300				VERIFICATO
15	2.89	3.15	151	166	1	0.027	1.300				VERIFICATO
15	3.15	3.34	166	181	1	0.020	0.950				VERIFICATO
15	3.34	3.80	181	196	1	0.049	2.300				VERIFICATO
15	3.80	4.00	196	211	1	0.021	1.000				VERIFICATO
15	4.00	4.26	211	226	1	0.028	1.300				VERIFICATO
15	4.26	4.91	226	241	1	0.065	3.250				VERIFICATO
16	0.00	0.60	34	63	1	0.044	3.000				VERIFICATO
16	0.60	1.05	63	77	1	0.036	2.250				VERIFICATO
16	1.05	1.45	77	92	1	0.034	2.000				VERIFICATO
16	1.45	1.97	92	107	1	0.046	2.600				VERIFICATO
16	1.97	2.30	107	122	1	0.030	1.650				VERIFICATO
16	2.30	2.43	122	137	1	0.012	0.650				VERIFICATO
16	2.43	2.89	137	152	1	0.044	2.300				VERIFICATO
16	2.89	3.15	152	167	1	0.025	1.300				VERIFICATO
16	3.15	3.34	167	182	1	0.018	0.950				VERIFICATO
16	3.34	3.80	182	197	1	0.045	2.300				VERIFICATO
16	3.80	4.00	197	212	1	0.019	1.000				VERIFICATO
16	4.00	4.26	212	227	1	0.025	1.300				VERIFICATO
16	4.26	4.91	227	242	1	0.063	3.250				VERIFICATO
17	0.00	0.60	23	60	1	0.058	3.000				VERIFICATO
17	0.60	1.05	60	78	1	0.046	2.250				VERIFICATO
17	1.05	1.45	78	93	1	0.054	2.000				VERIFICATO
17	1.45	1.97	93	108	1	0.057	2.600				VERIFICATO
17	1.97	2.30	108	123	1	0.035	1.650				VERIFICATO
17	2.30	2.43	123	138	1	0.014	0.650				VERIFICATO
17	2.43	2.89	138	153	1	0.048	2.300				VERIFICATO
17	2.89	3.15	153	168	1	0.027	1.300				VERIFICATO
17	3.15	3.34	168	183	1	0.020	0.950				VERIFICATO
17	3.34	3.80	183	198	1	0.048	2.300				VERIFICATO
17	3.80	4.00	198	213	1	0.021	1.000				VERIFICATO
17	4.00	4.26	213	228	1	0.028	1.300				VERIFICATO
17	4.26	4.91	228	243	1	0.065	3.250				VERIFICATO
18	0.00	4.91	5	44	1	0.595	24.550				VERIFICATO
19	0.00	4.91	11	45	1	0.623	24.550				VERIFICATO
20	0.00	4.91	6	46	1	0.621	24.550				VERIFICATO
21	0.00	0.60	29	64	1	0.060	3.000				VERIFICATO
21	0.60	1.05	64	79	1	0.050	2.250				VERIFICATO
21	1.05	1.45	79	94	1	0.050	2.000				VERIFICATO
21	1.45	1.97	94	109	1	0.061	2.600				VERIFICATO
21	1.97	2.30	109	124	1	0.037	1.650				VERIFICATO
21	2.30	2.43	124	139	1	0.015	0.650				VERIFICATO
21	2.43	2.89	139	154	1	0.053	2.300				VERIFICATO
21	2.89	3.15	154	169	1	0.028	1.300				VERIFICATO
21	3.15	3.34	169	184	1	0.021	0.950				VERIFICATO
21	3.34	3.80	184	199	1	0.054	2.300				VERIFICATO
21	3.80	4.00	199	214	1	0.023	1.000				VERIFICATO
21	4.00	4.26	214	229	1	0.032	1.300				VERIFICATO
21	4.26	4.91	229	244	1	0.071	3.250				VERIFICATO
22	0.00	0.60	35	65	1	0.043	3.000				VERIFICATO
22	0.60	1.05	65	80	1	0.036	2.250				VERIFICATO
22	1.05	1.45	80	95	1	0.033	2.000				VERIFICATO
22	1.45	1.97	95	110	1	0.046	2.600				VERIFICATO
22	1.97	2.30	110	125	1	0.030	1.650				VERIFICATO
22	2.30	2.43	125	140	1	0.012	0.650				VERIFICATO
22	2.43	2.89	140	155	1	0.044	2.300				VERIFICATO
22	2.89	3.15	155	170	1	0.025	1.300				VERIFICATO
22	3.15	3.34	170	185	1	0.018	0.950				VERIFICATO
22	3.34	3.80	185	200	1	0.045	2.300				VERIFICATO
22	3.80	4.00	200	215	1	0.019	1.000				VERIFICATO
22	4.00	4.26	215	230	1	0.025	1.300				VERIFICATO

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI											
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.			INVILUPPO S.L.O.			Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
22	4.26	4.91	230	245	1	0.064	3.250				VERIFICATO
23	0.00	0.60	24	66	1	0.060	3.000				VERIFICATO
23	0.60	1.05	66	81	1	0.050	2.250				VERIFICATO
23	1.05	1.45	81	96	1	0.050	2.000				VERIFICATO
23	1.45	1.97	96	111	1	0.061	2.600				VERIFICATO
23	1.97	2.30	111	126	1	0.037	1.650				VERIFICATO
23	2.30	2.43	126	141	1	0.015	0.650				VERIFICATO
23	2.43	2.89	141	156	1	0.053	2.300				VERIFICATO
23	2.89	3.15	156	171	1	0.028	1.300				VERIFICATO
23	3.15	3.34	171	186	1	0.021	0.950				VERIFICATO
23	3.34	3.80	186	201	1	0.054	2.300				VERIFICATO
23	3.80	4.00	201	216	1	0.023	1.000				VERIFICATO
23	4.00	4.26	216	231	1	0.031	1.300				VERIFICATO
23	4.26	4.91	231	246	1	0.071	3.250				VERIFICATO
24	0.00	4.91	12	47	1	0.677	24.550				VERIFICATO
25	0.00	4.91	7	48	1	0.675	24.550				VERIFICATO
26	0.00	4.91	13	49	1	0.835	24.550				VERIFICATO
27	0.00	0.60	30	56	1	0.079	3.000				VERIFICATO
27	0.60	1.05	56	71	1	0.069	2.250				VERIFICATO
27	1.05	1.45	71	86	1	0.089	2.000				VERIFICATO
27	1.45	1.97	86	101	1	0.100	2.600				VERIFICATO
27	1.97	2.30	101	116	1	0.060	1.650				VERIFICATO
27	2.30	2.43	116	131	1	0.024	0.650				VERIFICATO
27	2.43	2.89	131	146	1	0.080	2.300				VERIFICATO
27	2.89	3.15	146	161	1	0.046	1.300				VERIFICATO
27	3.15	3.34	161	176	1	0.034	0.950				VERIFICATO
27	3.34	3.80	176	191	1	0.083	2.300				VERIFICATO
27	3.80	4.00	191	206	1	0.036	1.000				VERIFICATO
27	4.00	4.26	206	221	1	0.046	1.300				VERIFICATO
27	4.26	4.91	221	236	1	0.120	3.250				VERIFICATO
28	0.00	0.60	32	57	1	0.072	3.000				VERIFICATO
28	0.60	1.05	57	72	1	0.060	2.250				VERIFICATO
28	1.05	1.45	72	87	1	0.057	2.000				VERIFICATO
28	1.45	1.97	87	102	1	0.079	2.600				VERIFICATO
28	1.97	2.30	102	117	1	0.052	1.650				VERIFICATO
28	2.30	2.43	117	132	1	0.020	0.650				VERIFICATO
28	2.43	2.89	132	147	1	0.075	2.300				VERIFICATO
28	2.89	3.15	147	162	1	0.043	1.300				VERIFICATO
28	3.15	3.34	162	177	1	0.031	0.950				VERIFICATO
28	3.34	3.80	177	192	1	0.078	2.300				VERIFICATO
28	3.80	4.00	192	207	1	0.033	1.000				VERIFICATO
28	4.00	4.26	207	222	1	0.043	1.300				VERIFICATO
28	4.26	4.91	222	237	1	0.110	3.250				VERIFICATO
29	0.00	0.60	25	67	1	0.079	3.000				VERIFICATO
29	0.60	1.05	67	82	1	0.069	2.250				VERIFICATO
29	1.05	1.45	82	97	1	0.089	2.000				VERIFICATO
29	1.45	1.97	97	112	1	0.100	2.600				VERIFICATO
29	1.97	2.30	112	127	1	0.060	1.650				VERIFICATO
29	2.30	2.43	127	142	1	0.024	0.650				VERIFICATO
29	2.43	2.89	142	157	1	0.080	2.300				VERIFICATO
29	2.89	3.15	157	172	1	0.046	1.300				VERIFICATO
29	3.15	3.34	172	187	1	0.034	0.950				VERIFICATO
29	3.34	3.80	187	202	1	0.083	2.300				VERIFICATO
29	3.80	4.00	202	217	1	0.036	1.000				VERIFICATO
29	4.00	4.26	217	232	1	0.046	1.300				VERIFICATO
29	4.26	4.91	232	247	1	0.120	3.250				VERIFICATO
30	0.00	4.91	1	50	1	0.833	24.550				VERIFICATO
31	0.00	4.91	14	51	1	0.997	24.550				VERIFICATO
32	0.00	4.91	15	52	1	0.919	24.550				VERIFICATO
33	0.00	4.91	16	53	1	0.880	24.550				VERIFICATO
34	0.00	4.91	17	54	1	0.917	24.550				VERIFICATO
35	0.00	4.91	2	55	1	0.994	24.550				VERIFICATO
40	0.00	4.91	255	556	1	0.784	24.550				VERIFICATO
41	0.00	4.91	256	555	1	0.771	24.550				VERIFICATO
42	0.00	4.91	257	554	1	0.761	24.550				VERIFICATO
43	0.00	4.91	258	661	1	0.489	24.550				VERIFICATO
44	0.00	4.91	259	660	1	0.504	24.550				VERIFICATO
45	0.00	4.91	260	659	1	0.521	24.550				VERIFICATO
46	0.00	4.91	261	650	1	0.489	24.550				VERIFICATO
47	0.00	4.91	262	649	1	0.505	24.550				VERIFICATO

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI											
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.			INVILUPPO S.L.O.			Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
48	0.00	4.91	263	648	1	0.521	24.550				VERIFICATO
49	0.00	4.91	264	559	1	0.528	24.550				VERIFICATO
50	0.00	4.91	265	558	1	0.520	24.550				VERIFICATO
51	0.00	4.91	266	557	1	0.513	24.550				VERIFICATO
52	0.00	4.91	267	562	1	0.514	24.550				VERIFICATO
53	0.00	4.91	268	561	1	0.521	24.550				VERIFICATO
54	0.00	4.91	269	560	1	0.529	24.550				VERIFICATO
55	0.00	4.91	270	565	1	0.463	24.550				VERIFICATO
56	0.00	4.91	271	564	1	0.453	24.550				VERIFICATO
57	0.00	4.91	272	563	1	0.446	24.550				VERIFICATO
58	0.00	4.91	273	568	1	0.446	24.550				VERIFICATO
59	0.00	4.91	274	567	1	0.454	24.550				VERIFICATO
60	0.00	4.91	275	566	1	0.463	24.550				VERIFICATO
61	0.00	4.91	276	571	1	0.489	24.550				VERIFICATO
62	0.00	4.91	277	570	1	0.468	24.550				VERIFICATO
63	0.00	4.91	278	569	1	0.452	24.550				VERIFICATO
64	0.00	4.91	279	574	1	0.452	24.550				VERIFICATO
65	0.00	4.91	280	573	1	0.468	24.550				VERIFICATO
66	0.00	4.91	281	572	1	0.488	24.550				VERIFICATO
67	0.00	4.91	282	577	1	0.760	24.550				VERIFICATO
68	0.00	4.91	283	576	1	0.770	24.550				VERIFICATO
69	0.00	4.91	284	575	1	0.782	24.550				VERIFICATO
70	0.00	4.91	285	580	1	0.669	24.550				VERIFICATO
71	0.00	4.91	286	579	1	0.584	24.550				VERIFICATO
72	0.00	4.91	287	578	1	0.500	24.550				VERIFICATO
73	0.00	4.91	288	583	1	0.456	24.550				VERIFICATO
74	0.00	4.91	289	582	1	0.473	24.550				VERIFICATO
75	0.00	4.91	290	581	1	0.491	24.550				VERIFICATO
76	0.00	4.91	291	586	1	0.424	24.550				VERIFICATO
77	0.00	4.91	292	585	1	0.410	24.550				VERIFICATO
78	0.00	4.91	293	584	1	0.425	24.550				VERIFICATO
79	0.00	4.91	294	664	1	0.500	24.550				VERIFICATO
80	0.00	4.91	295	663	1	0.487	24.550				VERIFICATO
81	0.00	4.91	296	662	1	0.475	24.550				VERIFICATO
82	0.00	4.91	297	653	1	0.498	24.550				VERIFICATO
83	0.00	4.91	298	652	1	0.485	24.550				VERIFICATO
84	0.00	4.91	299	651	1	0.474	24.550				VERIFICATO
85	0.00	4.91	300	665	1	0.719	24.550				VERIFICATO
86	0.00	4.91	301	666	1	0.641	24.550				VERIFICATO
87	0.00	4.91	302	667	1	0.566	24.550				VERIFICATO
88	0.00	4.91	303	656	1	0.717	24.550				VERIFICATO
89	0.00	4.91	304	655	1	0.639	24.550				VERIFICATO
90	0.00	4.91	305	654	1	0.564	24.550				VERIFICATO
91	0.00	4.91	306	697	1	0.547	24.550				VERIFICATO
92	0.00	4.91	307	696	1	0.539	24.550				VERIFICATO
93	0.00	4.91	308	695	1	0.532	24.550				VERIFICATO
94	0.00	4.91	309	698	1	0.533	24.550				VERIFICATO
95	0.00	4.91	310	699	1	0.540	24.550				VERIFICATO
96	0.00	4.91	311	700	1	0.548	24.550				VERIFICATO
97	0.00	4.91	312	587	1	0.872	24.550				VERIFICATO
98	0.00	4.91	313	588	1	0.912	24.550				VERIFICATO
99	0.00	4.91	314	589	1	0.953	24.550				VERIFICATO
100	0.00	4.91	315	590	1	0.625	24.550				VERIFICATO
101	0.00	4.91	316	591	1	0.613	24.550				VERIFICATO
102	0.00	4.91	317	592	1	0.601	24.550				VERIFICATO
103	0.00	4.91	318	593	1	0.580	24.550				VERIFICATO
104	0.00	4.91	319	594	1	0.584	24.550				VERIFICATO
105	0.00	4.91	320	595	1	0.590	24.550				VERIFICATO
106	0.00	4.91	321	596	1	0.601	24.550				VERIFICATO
107	0.00	4.91	322	597	1	0.607	24.550				VERIFICATO
108	0.00	4.91	323	598	1	0.614	24.550				VERIFICATO
109	0.00	4.91	324	599	1	0.629	24.550				VERIFICATO
110	0.00	4.91	325	600	1	0.637	24.550				VERIFICATO
111	0.00	4.91	326	601	1	0.645	24.550				VERIFICATO
112	0.00	4.91	327	604	1	0.791	24.550				VERIFICATO
113	0.00	4.91	328	603	1	0.751	24.550				VERIFICATO
114	0.00	4.91	329	602	1	0.712	24.550				VERIFICATO
115	0.00	4.91	330	605	1	0.624	24.550				VERIFICATO
116	0.00	4.91	331	606	1	0.612	24.550				VERIFICATO
117	0.00	4.91	332	607	1	0.601	24.550				VERIFICATO

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI											
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.			INVILUPPO S.L.O.			Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
118	0.00	4.91	333	608	1	0.581	24.550				VERIFICATO
119	0.00	4.91	334	609	1	0.586	24.550				VERIFICATO
120	0.00	4.91	335	610	1	0.591	24.550				VERIFICATO
121	0.00	4.91	336	611	1	0.603	24.550				VERIFICATO
122	0.00	4.91	337	612	1	0.609	24.550				VERIFICATO
123	0.00	4.91	338	613	1	0.616	24.550				VERIFICATO
124	0.00	4.91	339	614	1	0.630	24.550				VERIFICATO
125	0.00	4.91	340	615	1	0.638	24.550				VERIFICATO
126	0.00	4.91	341	616	1	0.647	24.550				VERIFICATO
127	0.00	4.91	342	617	1	0.714	24.550				VERIFICATO
128	0.00	4.91	343	618	1	0.753	24.550				VERIFICATO
129	0.00	4.91	344	619	1	0.793	24.550				VERIFICATO
130	0.00	4.91	345	620	1	0.875	24.550				VERIFICATO
131	0.00	4.91	346	621	1	0.915	24.550				VERIFICATO
132	0.00	4.91	347	622	1	0.955	24.550				VERIFICATO
133	0.00	4.91	348	623	1	0.974	24.550				VERIFICATO
134	0.00	4.91	349	624	1	0.953	24.550				VERIFICATO
135	0.00	4.91	350	625	1	0.935	24.550				VERIFICATO
136	0.00	4.91	351	626	1	0.905	24.550				VERIFICATO
137	0.00	4.91	352	627	1	0.894	24.550				VERIFICATO
138	0.00	4.91	353	628	1	0.886	24.550				VERIFICATO
139	0.00	4.91	354	629	1	0.884	24.550				VERIFICATO
140	0.00	4.91	355	630	1	0.893	24.550				VERIFICATO
141	0.00	4.91	356	631	1	0.904	24.550				VERIFICATO
142	0.00	4.91	357	634	1	0.972	24.550				VERIFICATO
143	0.00	4.91	358	633	1	0.951	24.550				VERIFICATO
144	0.00	4.91	359	632	1	0.933	24.550				VERIFICATO
145	0.00	4.91	360	635	1	0.623	24.550				VERIFICATO
146	0.00	4.91	361	636	1	0.610	24.550				VERIFICATO
147	0.00	4.91	362	637	1	0.599	24.550				VERIFICATO
148	0.00	4.91	363	638	1	0.579	24.550				VERIFICATO
149	0.00	4.91	364	639	1	0.572	24.550				VERIFICATO
150	0.00	4.91	365	640	1	0.565	24.550				VERIFICATO
151	0.00	4.91	366	641	1	0.567	24.550				VERIFICATO
152	0.00	4.91	367	642	1	0.573	24.550				VERIFICATO
153	0.00	4.91	368	643	1	0.581	24.550				VERIFICATO
154	0.00	4.91	369	646	1	0.623	24.550				VERIFICATO
155	0.00	4.91	370	645	1	0.611	24.550				VERIFICATO
156	0.00	4.91	371	644	1	0.600	24.550				VERIFICATO
157	0.00	4.91	372	647	1	0.573	24.550				VERIFICATO
158	0.00	4.91	373	657	1	0.857	24.550				VERIFICATO
159	0.00	4.91	374	658	1	0.572	24.550				VERIFICATO
160	0.00	4.91	375	668	1	0.859	24.550				VERIFICATO
161	0.00	4.91	376	669	1	0.630	24.550				VERIFICATO
162	0.00	4.91	377	670	1	0.583	24.550				VERIFICATO
163	0.00	4.91	378	671	1	0.545	24.550				VERIFICATO
164	0.00	4.91	379	672	1	0.560	24.550				VERIFICATO
165	0.00	4.91	380	673	1	0.525	24.550				VERIFICATO
166	0.00	4.91	381	674	1	0.492	24.550				VERIFICATO
167	0.00	4.91	382	675	1	0.628	24.550				VERIFICATO
168	0.00	4.91	383	676	1	0.581	24.550				VERIFICATO
169	0.00	4.91	384	677	1	0.544	24.550				VERIFICATO
170	0.00	4.91	385	678	1	0.558	24.550				VERIFICATO
171	0.00	4.91	386	679	1	0.523	24.550				VERIFICATO
172	0.00	4.91	387	680	1	0.491	24.550				VERIFICATO
173	0.00	4.91	388	681	1	0.575	24.550				VERIFICATO
174	0.00	4.91	389	682	1	0.561	24.550				VERIFICATO
175	0.00	4.91	390	683	1	0.549	24.550				VERIFICATO
176	0.00	4.91	391	684	1	0.575	24.550				VERIFICATO
177	0.00	4.91	392	685	1	0.562	24.550				VERIFICATO
178	0.00	4.91	393	686	1	0.550	24.550				VERIFICATO
179	0.00	4.91	394	687	1	0.545	24.550				VERIFICATO
180	0.00	4.91	395	688	1	0.817	24.550				VERIFICATO
181	0.00	4.91	396	689	1	0.821	24.550				VERIFICATO
182	0.00	4.91	397	690	1	0.811	24.550				VERIFICATO
183	0.00	4.91	398	691	1	0.803	24.550				VERIFICATO
184	0.00	4.91	399	692	1	0.819	24.550				VERIFICATO
185	0.00	4.91	400	693	1	0.809	24.550				VERIFICATO
186	0.00	4.91	401	694	1	0.801	24.550				VERIFICATO

BARICENTRI MASSE E RIGIDEZZE														
IDENTIFICATORE		BARICENTRI MASSE E RIGIDEZZE							RIGIDEZZE FLESSIONALI E TORSIONAALI					
PIANO	QUOTA	PESO	XG	YG	XR	YR	DX	DY	Lpianta	Bpianta	Rig.FleX	Rig.FleY	RigTors.	r / Is
N.ro	(m)	(t)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(t/m)	(t/m)	(t*m)	
1	4.91	397.85	6.15	8.87	6.15	9.05	0.01	0.19	16.15	10.30	167434	375295	4251747	0.61

VARIAZIONI MASSE E RIGIDEZZE DI PIANO														
				DIREZIONE X					DIREZIONE Y					
Piano	Quota	Peso	Variaz.	Tagliante	Spost.	Klat.	Variaz	Teta	Tagliante	Spost.	Klat.	Variaz	Teta	
N.ro	(m)	(t)	(%)	(t)	(mm)	(t/m)	(%)		(t)	(mm)	(t/m)	(%)		
1	4.91	397.85	0.0	117.91	0.70	167434	0.0	0.002	133.67	0.36	375295	0.0	0.001	

PERCENTUALI TAGLI PILASTRI E SETTI						
RAPPORTO DELLE RIGIDEZZE IN DIREZIONE X				RAPPORTO DELLE RIGIDEZZE IN DIREZIONE Y		
Piano	RigidezzaPilastri	Rigidezza Setti	Rigid.Elem.Second	RigidezzaPilastri	Rigidezza Setti	Rigid.Elem.Second
N.r	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti
1	0.01	0.99	0.00	0.00	1.00	0.00

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE									VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE													
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
30	0.00	1	11	1	6	1.10	2.7	0.7	23	3	1	4.5	4.5	4	0.0	-4.4	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	9	11	0.0	16	56	8
35	0.00	/	30	3	6	1.10	2.7	0.7	23	3	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	6	1.10	2.7	0.7	23	3	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
5	0.00	1	11	1	12	1.10	0.9	0.2	23	1	0	4.5	4.5	3	0.0	-1.9	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	4	4	0.0	16	56	8
13	0.00	/	30	3	12	1.10	0.9	0.2	23	1	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	12	1.10	0.9	0.2	23	1	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
13	0.00	1	11	1	12	1.10	2.8	0.5	24	3	1	4.5	4.5	9	0.0	-5.0	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	10	13	0.0	16	62	8
18	0.00	/	30	3	12	1.10	2.8	0.5	24	3	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	12	1.10	2.8	0.5	24	3	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
18	0.00	1	11	1	3	1.10	1.8	0.7	23	2	1	4.5	4.5	2	0.0	-3.5	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	8	9	0.0	16	62	8
20	0.00	/	30	3	3	1.10	1.8	0.7	23	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	8	1.10	-0.4	0.7	10	1	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
20	0.00	1	11	1	2	1.10	1.8	0.0	25	2	1	4.5	4.5	1	0.0	-3.6	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	8	9	0.0	16	62	8
25	0.00	/	30	3	2	1.10	1.8	0.0	25	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	12	1.10	1.6	0.4	23	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
25	0.00	1	11	1	3	1.10	1.1	0.7	22	2	0	4.5	4.5	1	0.0	-3.5	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	7	9	0.0	16	62	8
30	0.00	/	30	3	3	1.10	1.1	0.7	22	2	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	6	1.10	-1.0	0.7	14	2	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
1	0.00	1	11	1	6	1.10	0.9	0.2	23	1	0	4.5	4.5	13	0.0	-1.8	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	4	4	0.0	16	56	8
9	0.00	/	30	3	6	1.10	0.9	0.2	23	1	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	6	1.10	0.9	0.2	23	1	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
9	0.00	1	11	1	13	1.10	2.8	0.6	24	4	1	4.5	4.5	11	0.0	-5.7	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	13	15	0.0	16	62	8
14	0.00	/	30	3	13	1.10	2.8	0.6	24	4	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	22	1.10	1.4	0.5	23	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
14	0.00	1	11	1	13	1.10	1.8	0.7	23	2	1	4.5	4.5	11	0.0	-3.8	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	8	10	0.0	16	62	8
19	0.00	/	30	3	13	1.10	1.8	0.7	23	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	34	1.10	-0.4	0.6	11	1	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
19	0.00	1	11	1	2	1.10	1.7	0.0	25	2	1	4.5	4.5	2	0.0	-3.5	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	7	9	0.0	16	62	8
24	0.00	/	30	3	2	1.10	1.7	0.0	25	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	6	1.10	1.6	0.4	23	2	1	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
24	0.00	1	11	1	13	1.10	1.1	0.7	22	2	0	4.5	4.5	1	0.0	-3.5	0.0	13.5	38.2	12.0	0.0	7	9	0.0	16	62	8
26	0.00	/	30	3	13	1.10	1.1	0.7	22	2	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8
2.5		4	75	5	12	1.10	-1.0	0.7	14	2	0	4.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	9.8	27.8	8.7	0.0	0	0	0.0	22	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																										
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE									VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE												
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi		
26 31 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	2.6 2.6 2.6	0.7 0.7 0.7	23 23 23	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4 0 0	0.0 0.0 0.0	-3.9 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	8 0 0	10 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	56 0 0	8 8 8
31 32 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-1.8 -1.8 -1.8	0.4 0.4 0.4	15 15 15	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4 0 0	0.0 0.0 0.0	-2.5 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 0 0	6 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	58 0 0	8 8 8
32 33 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	7.7 7.7 7.7	0.5 0.5 0.5	25 25 25	9 9 9	3 3 3	4.5 4.5 4.5	12 0 0	0.0 0.0 0.0	-6.6 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	14 0 0	17 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	56 0 0	8 8 8
33 34 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	22 22 22	1.10 1.10 1.10	3.4 3.4 3.4	0.5 0.5 0.5	24 24 24	4 4 4	1 1 1	4.5 4.5 4.5	12 0 0	0.0 0.0 0.0	-5.2 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	11 0 0	13 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	56 0 0	8 8 8
34 35 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	8.7 8.7 8.7	0.5 0.5 0.5	25 25 25	10 10 10	4 4 4	4.5 4.5 4.5	6 0 0	0.0 0.0 0.0	-10.6 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	23 0 0	27 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	58 0 0	8 8 8
1 2 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	-1.1 -1.1 -1.1	0.4 0.4 0.4	15 15 15	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	3 0 0	0.0 0.0 0.0	-1.9 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 0 0	5 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	58 0 0	8 8 8
2 3 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	6.4 6.4 6.4	0.5 0.5 0.5	24 24 24	8 8 8	3 3 3	4.5 4.5 4.5	15 0 0	0.0 0.0 0.0	-6.9 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	15 0 0	17 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	56 0 0	8 8 8
3 4 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	25 25 25	1.10 1.10 1.10	3.7 3.7 3.7	0.5 0.5 0.5	24 24 24	4 4 4	2 2 2	4.5 4.5 4.5	2 0 0	0.0 0.0 0.0	-5.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	10 0 0	13 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	56 0 0	8 8 8
4 5 2.5	0.00 0.00	1 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	7.2 7.2 7.2	0.5 0.5 0.5	25 25 25	9 9 9	3 3 3	4.5 4.5 4.5	7 0 0	0.0 0.0 0.0	-8.5 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	13.5 9.8 9.8	38.2 27.8 27.8	12.0 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	19 0 0	22 0 0	0.0 0.0 0.0	16 22 22	58 0 0	8 8 8
4 8 2.5	0.00 0.00	1 / 2	13 25 70	1 3 5	9 9 25	1.10 1.10 1.10	-1.6 -1.6 1.9	0.5 0.5 0.6	14 14 26	4 4 2	1 1 3	3.5 3.5 3.5	9 7 0	0.0 0.0 0.0	5.7 5.9 0.0	0.0 0.0 0.0	10.7 6.6 6.6	35.5 21.8 21.8	7.5 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	16 17 0	16 27 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	65 6 0	8 8 8
12 17 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	9 9 8	1.10 1.10 1.10	5.8 5.8 -1.9	0.0 0.0 0.0	28 28 15	7 7 4	3 3 1	3.5 3.5 3.5	9 9 0	0.0 0.0 0.0	-9.8 -9.7 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	27 27 0	44 44 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
17 23 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	9 9 8	1.10 1.10 1.10	6.1 6.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	28 28 15	7 7 2	3 3 0	3.5 3.5 3.5	9 7 0	0.0 0.0 0.0	-9.6 -9.4 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	27 26 0	44 43 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
23 29 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	4.4 4.4 -1.4	0.0 0.0 0.0	28 28 15	5 5 3	2 2 1	3.5 3.5 3.5	6 6 0	0.0 0.0 0.0	-7.7 -7.5 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	21 21 0	35 34 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
29 34 2.5	0.00 0.00	1 / 2	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	16.7 16.7 16.0	0.0 0.0 0.0	32 32 32	15 15 15	8 8 8	3.5 3.5 3.5	6 6 0	0.0 0.0 0.0	-17.3 -13.9 0.0	0.0 0.0 0.0	29.9 6.6 6.6	35.3 21.8 21.8	6.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	49 39 0	48 63 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	65 12 0	8 8 8
2 6 2.5	0.00 0.00	1 / 2	13 25 70	1 3 5	15 31 31	1.10 1.10 1.10	-1.7 2.2 2.2	0.5 0.6 0.6	14 26 26	4 3 3	1 1 1	3.5 3.5 3.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	6.5 6.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.7 6.6 6.6	35.5 21.8 21.8	7.5 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	18 19 0	18 31 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	65 6 0	8 8 8
10 15 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	15 15 18	1.10 1.10 1.10	5.8 5.8 -2.0	0.0 0.0 0.0	28 28 15	7 7 4	3 3 1	3.5 3.5 3.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	-9.9 -9.8 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	27 27 0	45 44 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
15 21 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	15 15 18	1.10 1.10 1.10	6.1 6.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	28 28 15	7 7 2	3 3 0	3.5 3.5 3.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	-9.7 -9.5 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	27 26 0	44 43 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
21 27 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	4.5 4.5 -1.3	0.0 0.0 0.0	28 28 15	5 5 3	2 2 0	3.5 3.5 3.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-7.7 -7.4 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	21 21 0	35 34 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
27 32 2.5	0.00 0.00	1 / 2	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	17.2 17.2 16.5	0.0 0.0 0.0	32 32 32	15 15 15	8 8 8	3.5 3.5 3.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-17.9 -14.6 0.0	0.0 0.0 0.0	10.7 6.6 6.6	35.5 21.8 21.8	7.5 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	50 41 0	50 66 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	65 12 0	8 8 8
24 21 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-2.4 -2.4 -2.4	0.7 0.7 0.7	14 14 14	5 5 5	1 1 1	3.5 3.5 3.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	2.8 2.9 0.0	0.0 0.0 0.0	29.9 6.6 6.6	35.3 21.8 21.8	6.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	8 8 0	7 13 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	65 1 0	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE									VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE													
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
14	0.00	1	13	1	13	1.10	-2.1	0.7	14	5	1	3.5	3.5	15	0.0	2.9	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	8	8	0.0	16	64	8
15	0.00	/	25	3	13	1.10	-2.1	0.7	14	5	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	13	1.10	-2.1	0.7	14	5	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
23	0.00	1	13	1	6	1.10	10.4	0.0	29	12	6	3.5	3.8	4	0.0	-9.3	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	26	26	0.0	16	65	8
25	0.00	/	25	3	6	1.10	10.4	0.0	29	12	6	3.5	3.8	6	0.0	-6.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	18	29	0.0	26	1	8
2.5		4	70	5	6	1.10	10.4	0.0	29	12	6	3.5	3.8	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
17	0.00	1	13	1	9	1.10	12.5	0.0	30	13	6	3.5	4.5	9	0.0	-12.8	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	36	36	0.0	16	65	8
18	0.00	/	25	3	9	1.10	12.5	0.0	30	13	6	3.5	4.5	3	0.0	-9.6	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	27	44	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	9	1.10	12.5	0.0	30	13	6	3.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
9	0.00	1	13	1	15	1.10	-2.6	0.7	14	6	1	3.5	3.5	13	0.0	2.8	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	8	8	0.0	16	62	8
10	0.00	/	25	3	15	1.10	-2.6	0.7	14	6	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	15	1.10	-2.6	0.7	14	6	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
12	0.00	1	13	1	9	1.10	16.3	0.0	32	15	8	3.5	5.9	9	0.0	-14.3	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	40	40	0.0	16	62	8
13	0.00	/	25	3	9	1.10	16.3	0.0	32	15	8	3.5	5.9	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	9	1.10	16.3	0.0	32	15	8	3.5	5.9	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
3	0.00	1	4	1	31	1.10	-0.5	0.5	18	3	1	3.6	3.6	23	0.0	1.4	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	4	7	0.0	11	25	8
7	0.00	/	60	3	31	1.10	-0.5	0.5	18	3	1	3.6	3.6	23	0.0	1.3	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	4	6	0.0	11	46	8
2.5		2	30	5	31	1.10	0.4	0.5	17	3	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
28	0.00	1	4	1	22	1.10	1.3	0.0	19	7	2	3.6	3.6	19	0.0	-0.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	4	0.0	11	25	8
33	0.00	/	60	3	22	1.10	1.2	0.0	19	7	2	3.6	3.6	19	0.0	-1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	52	8
2.5		2	30	5	22	1.10	0.8	0.0	19	5	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
6	0.00	1	4	1	15	1.10	1.5	0.0	19	9	3	3.6	3.6	15	0.0	-1.5	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	4	7	0.0	11	0	8
7	0.00	/	60	3	15	1.10	1.5	0.0	19	9	3	3.6	3.6	15	0.0	-1.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	5	9	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	15	1.10	0.9	0.0	19	5	2	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
7	0.00	1	4	1	24	1.10	0.5	0.0	19	3	1	3.6	3.6	23	0.0	-0.5	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	1	2	0.0	11	0	8
8	0.00	/	60	3	24	1.10	0.5	0.0	19	3	1	3.6	3.6	23	0.0	-0.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	4	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	34	1.10	0.3	0.0	19	2	0	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
10	0.00	1	13	1	15	1.10	12.3	0.0	30	13	6	3.5	4.5	15	0.0	-13.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	38	61	0.0	26	0	8
11	0.00	/	25	3	15	1.10	12.3	0.0	30	13	6	3.5	4.5	15	0.0	-13.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	37	60	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	15	1.10	12.3	0.0	30	13	6	3.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
11	0.00	1	13	1	24	1.10	2.4	0.0	28	3	1	3.5	3.5	23	0.0	-4.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	11	18	0.0	26	0	8
12	0.00	/	25	3	24	1.10	2.4	0.0	28	3	1	3.5	3.5	25	0.0	-3.9	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	11	18	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	24	1.10	2.4	0.0	28	3	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
15	0.00	1	13	1	15	1.10	8.4	0.0	28	10	4	3.5	3.5	15	0.0	-5.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	16	26	0.0	26	0	8
16	0.00	/	25	3	15	1.10	8.4	0.0	28	10	4	3.5	3.5	15	0.0	-5.6	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	15	25	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	15	1.10	8.4	0.0	28	10	4	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
16	0.00	1	13	1	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	1	0.0	-4.9	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	14	22	0.0	26	0	8
17	0.00	/	25	3	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	1	0.0	-4.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	13	21	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
21	0.00	1	13	1	12	1.10	7.7	0.0	28	9	4	3.5	3.5	12	0.0	-4.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	12	20	0.0	26	0	8
22	0.00	/	25	3	12	1.10	7.7	0.0	28	9	4	3.5	3.5	12	0.0	-4.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	12	19	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	12	1.10	7.7	0.0	28	9	4	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
22	0.00	1	13	1	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	1	0.0	-4.6	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	13	21	0.0	26	0	8
23	0.00	/	25	3	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	1	0.0	-4.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	12	20	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
7	0.00		4	1	34	1.10</																					

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE									VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE													
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
6 10 2.5	0.00 0.00		13 25 70	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	11.8 11.8 10.2	0.0 0.0 0.0	29 29 29	13 13 12	6 6 5	3.5 3.5 3.5	4.3 4.3 3.7	15 15 0	0.0 0.0 0.0	-9.0 -8.7 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	25 24 0	41 40 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
27 28 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	11.3 11.3 11.3	0.0 0.0 0.0	29 29 29	13 13 13	6 6 6	3.5 3.5 3.5	4.1 4.1 4.1	8 1 0	0.0 0.0 0.0	2.0 2.6 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	5 7 0	9 12 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 63 0	8 8 8
28 29 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	22 22 22	1.10 1.10 1.10	2.5 2.5 2.5	0.0 0.0 0.0	28 28 28	3 3 3	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 3.5	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-3.1 -2.9 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	8 8 0	14 13 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 63 0	8 8 8
26 27 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-3.0 -3.0 -3.0	0.7 0.7 0.7	14 14 14	7 7 7	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 3.5	12 0 0	0.0 0.0 0.0	3.2 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	10.7 6.6 6.6	35.5 21.8 21.8	7.5 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	9 0 0	9 0 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	64 0 0	8 8 8
29 30 2.5	0.00 0.00	1 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	11.6 11.6 11.6	0.0 0.0 0.0	29 29 29	13 13 13	6 6 6	3.5 3.5 3.5	4.2 4.2 4.2	6 0 0	0.0 0.0 0.0	-9.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	10.7 6.6 6.6	35.5 21.8 21.8	7.5 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	25 0 0	25 0 0	0.0 0.0 0.0	16 26 26	64 0 0	8 8 8
30 35 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	25 25 25	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	4 4 0	0.0 0.0 0.0	-2.0 -2.0 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	7 7 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
30 35 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-0.9 -0.9 -0.9	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
30 35 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	8 8 8	1.10 1.10 1.10	1.2 1.2 1.2	0.4 0.4 0.4	23 23 23	2 2 2	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	4 0 4	0.0 0.0 0.0	1.1 0.0 2.3	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	2 0 5	4 0 6	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
5 13 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	8 8 8	1.10 1.10 1.10	-0.9 -0.9 -0.9	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	12 9 0	0.0 0.0 0.0	-0.5 0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
5 13 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	8 9 9	1.10 1.10 1.10	-0.7 1.1 1.1	0.0 0.0 0.0	16 25 25	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	7 7 0	0.0 0.0 0.0	1.2 3.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 7 0	4 12 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 55 0	8 8 8
5 13 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	25 9 9	1.10 1.10 1.10	2.2 2.8 2.8	0.6 0.7 0.7	23 23 23	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	7 0 9	0.0 0.0 0.0	3.2 0.0 5.7	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	7 0 12	11 0 15	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
13 18 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	12 8 8	1.10 1.10 1.10	1.0 -1.1 -1.0	0.0 0.0 0.0	25 16 16	1 2 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	3 9 0	0.0 0.0 0.0	-2.5 -2.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 4 0	9 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
13 18 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	8 8 8	1.10 1.10 1.10	-1.0 -1.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	12 4 0	0.0 0.0 0.0	-0.7 1.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
13 18 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	9 8 8	1.10 1.10 1.10	-0.7 1.1 1.1	0.7 0.7 0.7	13 22 22	1 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	2 0 2	0.0 0.0 0.0	2.3 0.0 3.5	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	5 0 7	8 0 9	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
18 20 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	-0.8 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	3 3 0	0.0 0.0 0.0	-1.9 -1.7 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 3 0	6 6 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
18 20 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	-0.8 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	15 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 1.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 3 0	2 5 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
18 20 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	15 8 8	1.10 1.10 1.10	0.9 1.7 1.7	0.4 0.6 0.6	22 23 23	1 2 2	0 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 0 1	0.0 0.0 0.0	2.3 0.0 3.5	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	5 0 7	8 0 9	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
20 25 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-0.6 -0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-1.5 -1.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	5 5 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
20 25 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	3 3 8	1.10 1.10 1.10	-0.5 -0.5 0.4	0.0 0.0 0.0	16 16 24	1 1 0	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	4 4 0	0.0 0.0 0.0	0.6 1.7 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 4 0	2 6 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
20 25 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	8 8 8	1.10 1.10 1.10	2.3 2.3 2.3	0.7 0.7 0.7	23 23 23	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	4 0 4	0.0 0.0 0.0	2.9 0.0 3.9	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	6 0 9	10 0 10	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
25 30 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-1.1 -1.2 -1.1	0.0 0.0 0.0	16 16 16	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-1.2 -1.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	4 4 4	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
25 30 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 5	1.10 1.10 1.10	-1.1 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	16 16 16	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	4 4 0	0.0 0.0 0.0	1.1 2.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 5 0	4 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
25 30 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	3 8 8	1.10 1.10 1.10	-0.7 2.6 2.6	0.7 0.7 0.7	13 23 23	1 3 3	0 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	8 0 6	0.0 0.0 0.0	3.9 0.0 5.4	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	8 0 11	14 0 14	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
1 9 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	18 18 18	1.10 1.10 1.10	-0.9 -0.9 -0.9	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	6 15 0	0.0 0.0 0.0	-0.5 0.9 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
1 9 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	18 15 15	1.10 1.10 1.10	-0.7 1.1 1.1	0.0 0.0 0.0	16 25 25	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	1.1 3.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 7 0	4 12 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 55 0	8 8 8
1 9 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	31 15 15	1.10 1.10 1.10	2.2 2.8 2.8	0.6 0.7 0.7	23 23 23	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	13 0 15	0.0 0.0 0.0	3.1 0.0 5.8	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	7 0 12	11 0 15	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
9 14 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	6 18 18	1.10 1.10 1.10	1.0 -1.1 -1.0	0.0 0.0 0.0	25 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	13 13 0	0.0 0.0 0.0	-2.6 -2.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 4 0	9 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
9 14 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	18 18 18	1.10 1.10 1.10	-1.0 -1.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	4 12 0	0.0 0.0 0.0	-0.7 1.1 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
9 14 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	15 18 18	1.10 1.10 1.10	-0.7 1.2 1.2	0.7 0.7 0.7	13 22 22	1 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	2 0 2	0.0 0.0 0.0	2.3 0.0 3.5	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	5 0 7	8 0 9	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
14 19 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	-0.8 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	13 11 0	0.0 0.0 0.0	-2.0 -1.8 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 3 0	7 6 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
14 19 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	-0.8 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	18 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 1.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 3 0	2 5 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
14 19 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	9 18 18	1.10 1.10 1.10	1.0 1.7 1.7	0.4 0.6 0.6	23 23 23	1 2 2	0 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 0 2	0.0 0.0 0.0	2.6 0.0 3.8	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	5 0 8	9 0 10	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
19 24 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	12 18 12	1.10 1.10 1.10	-0.5 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-1.3 -1.3 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
19 24 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	13 18 18	1.10 1.10 1.10	-0.5 0.5 0.5	0.0 0.0 0.0	16 24 24	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	16 16 0	0.0 0.0 0.0	0.8 2.0 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 4 0	3 7 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
19 24 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	18 18 18	1.10 1.10 1.10	2.2 2.2 2.2	0.7 0.7 0.7	23 23 23	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	12 0 12	0.0 0.0 0.0	2.9 0.0 3.9	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	6 0 9	10 0 10	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
24 26 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-1.1 -1.2 -1.1	0.0 0.0 0.0	16 16 16	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-1.3 -1.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
24 26 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 11	1.10 1.10 1.10	-1.1 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	16 16 16	2 2 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	1.2 2.3 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 5 0	4 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
24 26 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	13 18 18	1.10 1.10 1.10	-0.7 2.5 2.5	0.7 0.7 0.7	13 23 23	1 3 3	0 1 1	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	18 0 12	0.0 0.0 0.0	3.7 0.0 5.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	8 0 11	13 0 13	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 62	8 8 8
26 31 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	25 25 25	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	11 11 0	0.0 0.0 0.0	-1.7 -1.7 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 3 0	6 6 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
26 31 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-0.9 -0.9 -0.9	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	4.5 4.5 4.5	1 11 0	0.0 0.0 0.0	-0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																										
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final	T a t	Sez Bas Alt	C o n	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE									VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE												
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi		
26 31 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	18 18 18	1.10 1.10 1.10	1.2 1.2 1.2	0.4 0.4 0.4	23 23 23	2 2 2	1 1 1	4.5 4.5 4.5	12 0 12	0.0 0.0 0.0	1.2 0.0 2.4	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	2 0 5	4 0 6	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
31 32 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	8 8 8	1.10 1.10 1.10	-1.6 -1.6 -1.6	0.0 0.0 0.0	16 16 16	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	2.7 4.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 9 0	9 15 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 58 0	8 8 8
31 32 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	4.0 4.0 4.0	0.0 0.0 0.0	25 25 25	5 5 5	2 2 2	4.5 4.5 4.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	5.2 6.7 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	11 15 0	18 24 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 58 0	8 8 8
31 32 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	8.7 8.7 8.7	0.5 0.5 0.5	25 25 25	10 10 10	4 4 4	4.5 4.5 4.5	12 0 12	0.0 0.0 0.0	8.9 0.0 10.7	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	19 0 23	31 0 28	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 58	8 8 8
32 33 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	5.6 5.6 5.6	0.0 0.0 0.0	25 25 25	6 6 6	2 2 2	4.5 4.5 4.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-4.3 -4.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	9 9 0	15 15 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
32 33 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	25 25 25	4 4 4	2 2 2	4.5 4.5 4.5	12 4 0	0.0 0.0 0.0	-1.7 2.3 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	3 5 0	6 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
32 33 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	28 28 28	1.10 1.10 1.10	3.6 3.6 3.6	0.5 0.5 0.5	24 24 24	4 4 4	2 2 2	4.5 4.5 4.5	4 0 21	0.0 0.0 0.0	3.3 0.0 4.6	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	7 0 10	11 0 12	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
33 34 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	25 25 25	4 4 4	2 2 2	4.5 4.5 4.5	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-2.5 -2.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 5 0	8 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
33 34 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	5.6 5.6 5.6	0.0 0.0 0.0	25 25 25	6 6 6	2 2 2	4.5 4.5 4.5	4 4 0	0.0 0.0 0.0	2.5 4.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 9 0	9 15 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
33 34 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	7.6 7.6 7.6	0.5 0.5 0.5	25 25 25	9 9 9	3 3 3	4.5 4.5 4.5	6 0 6	0.0 0.0 0.0	3.9 0.0 5.8	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	8 0 12	14 0 15	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
34 35 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	3.9 3.9 3.9	0.0 0.0 0.0	25 25 25	5 5 5	2 2 2	4.5 4.5 4.5	6 6 0	0.0 0.0 0.0	-6.9 -6.8 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	15 14 0	24 24 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
34 35 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	18 18 18	1.10 1.10 1.10	-1.6 -1.6 -1.6	0.0 0.0 0.0	16 16 16	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	6 4 0	0.0 0.0 0.0	-4.2 -4.0 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	9 8 0	15 14 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
34 35 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-1.8 -1.8 -1.8	0.4 0.4 0.4	15 15 15	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	12 0 12	0.0 0.0 0.0	2.4 0.0 2.5	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	5 0 5	8 0 6	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 58	8 8 8
1 2 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	3 3 3	1.10 1.10 1.10	-1.0 -1.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	2.0 3.4 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 7 0	7 12 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 58 0	8 8 8
1 2 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	3.4 3.4 3.4	0.0 0.0 0.0	25 25 25	4 4 4	1 1 1	4.5 4.5 4.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	4.3 5.9 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	9 12 0	15 21 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
1 2 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	7.2 7.2 7.2	0.5 0.5 0.5	25 25 25	9 9 9	3 3 3	4.5 4.5 4.5	15 0 15	0.0 0.0 0.0	7.1 0.0 8.9	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	15 0 19	25 0 23	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 58	8 8 8
2 3 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	4.0 4.0 4.0	0.0 0.0 0.0	25 25 25	5 5 5	2 2 2	4.5 4.5 4.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	-3.8 -3.7 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	8 8 0	13 13 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
2 3 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	2.4 2.4 2.4	0.0 0.0 0.0	25 25 25	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	11 7 0	0.0 0.0 0.0	-1.0 1.9 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	2 4 0	3 7 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
2 3 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	31 31 31	1.10 1.10 1.10	3.8 3.8 3.8	0.5 0.5 0.5	24 24 24	5 5 5	2 2 2	4.5 4.5 4.5	2 0 2	0.0 0.0 0.0	3.4 0.0 5.4	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	7 0 11	12 0 14	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
3 4 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	2.4 2.4 2.4	0.0 0.0 0.0	25 25 25	3 3 3	1 1 1	4.5 4.5 4.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	-2.1 -2.0 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	7 7 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																										
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE													
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRId (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi		
3 4 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	4.2 4.2 4.2	0.0 0.0 0.0	25 25 25	5 5 5	2 2 2	4.5 4.5 4.5	7 7 0	0.0 0.0 0.0	2.5 4.2 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	5 9 0	9 15 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
3 4 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	6.3 6.3 6.3	0.5 0.5 0.5	24 24 24	8 8 8	3 3 3	4.5 4.5 4.5	7 0 7	0.0 0.0 0.0	4.1 0.0 5.8	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	8 0 12	14 0 15	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 56	8 8 8
4 5 2.5	0.00 0.00	2 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	25 25 25	4 4 4	2 2 2	4.5 4.5 4.5	7 9 0	0.0 0.0 0.0	-6.8 -6.8 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	15 14 0	24 24 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
4 5 2.5	0.00 0.00	3 / 4	11 30 75	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	-1.0 -1.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	16 16 16	1 1 1	0 0 0	4.5 4.5 4.5	7 3 0	0.0 0.0 0.0	-2.0 -1.7 0.0	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 9.8	27.8 27.8 27.8	8.7 8.7 8.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	7 6 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
4 5 2.5	0.00 0.00	4 / 4	11 30 75	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	-1.1 -1.1 -1.1	0.4 0.4 0.4	15 15 15	2 2 2	0 0 0	4.5 4.5 4.5	11 0 11	0.0 0.0 0.0	1.4 0.0 1.9	0.0 0.0 0.0	9.8 9.8 13.5	27.8 27.8 38.2	8.7 8.7 12.0	0.0 0.0 0.0	3 0 4	5 0 5	0.0 0.0 0.0	22 22 16	0 0 58	8 8 8
4 8 2.5	0.00 0.00	2 / 2	13 25 70	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	12.0 12.0 12.0	0.0 0.0 0.0	30 30 30	13 13 13	6 6 6	3.5 3.5 3.5	9 9 9	0.0 0.0 0.0	11.9 12.0 15.3	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	33 34 43	54 54 43	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 6 65	8 8 8
12 17 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	8 8 8	1.10 1.10 1.10	-2.2 -2.4 -2.2	0.0 0.0 0.0	15 15 15	5 5 4	1 1 1	3.5 3.5 3.5	9 1 0	0.0 0.0 0.0	-3.1 -2.8 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	8 7 0	14 12 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
12 17 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	-2.7 -2.7 -2.6	0.0 0.0 0.0	15 15 15	5 5 5	1 1 1	3.5 3.5 3.5	11 7 0	0.0 0.0 0.0	-0.7 4.3 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	2 12 0	3 19 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
12 17 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	-1.3 3.3 3.3	0.0 0.0 0.0	15 28 28	3 4 4	1 2 2	3.5 3.5 3.5	9 7 0	0.0 0.0 0.0	2.7 7.1 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	7 20 0	12 32 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
17 23 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	3 9 9	1.10 1.10 1.10	0.7 -2.9 -2.9	0.0 0.0 0.0	27 15 15	1 6 6	0 1 1	3.5 3.5 3.5	3 3 0	0.0 0.0 0.0	-6.0 -5.8 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	16 16 0	27 26 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
17 23 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	9 3 3	1.10 1.10 1.10	-1.4 -1.6 -1.6	0.0 0.0 0.0	15 15 15	3 3 3	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3 1 0	0.0 0.0 0.0	-1.3 3.2 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	3 9 0	6 14 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
17 23 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	5.0 6.6 6.6	0.0 0.0 0.0	28 28 28	6 8 8	3 3 3	3.5 3.5 3.5	6 4 0	0.0 0.0 0.0	4.8 9.1 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	13 25 0	22 41 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
23 29 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-3.2 -3.6 -3.6	0.0 0.0 0.0	15 15 15	7 7 7	1 1 1	3.5 3.5 3.5	4 4 0	0.0 0.0 0.0	-5.2 -4.9 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	14 14 0	23 22 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
23 29 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-3.3 -3.3 -2.9	0.0 0.0 0.0	15 15 15	7 7 6	1 1 1	3.5 3.5 3.5	11 4 0	0.0 0.0 0.0	-1.3 5.6 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	4 16 0	6 25 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
23 29 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	18 6 6	1.10 1.10 1.10	-2.6 14.4 14.4	0.0 0.0 0.0	15 31 31	5 14 14	1 7 7	3.5 3.5 3.5	6 6 0	0.0 0.0 0.0	10.4 16.5 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	29 46 0	47 75 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
29 34 2.5	0.00 0.00	2 / 2	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	3.1 3.1 -1.1	0.5 0.5 0.5	27 27 13	4 4 2	2 2 0	3.5 3.5 3.5	6 6 6	0.0 0.0 0.0	-7.2 -7.0 -6.5	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	20 19 18	33 32 18	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 12 65	8 8 8
2 6 2.5	0.00 0.00	2 / 2	13 25 70	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	11.9 11.9 11.9	0.0 0.0 0.0	29 29 29	13 13 13	6 6 6	3.5 3.5 3.5	15 15 15	0.0 0.0 0.0	11.9 12.0 15.3	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	33 34 43	54 55 43	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 6 65	8 8 8
10 15 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	18 18 18	1.10 1.10 1.10	-2.2 -2.4 -2.2	0.0 0.0 0.0	15 15 15	5 5 4	1 1 1	3.5 3.5 3.5	15 1 0	0.0 0.0 0.0	-3.1 -2.7 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	8 7 0	14 12 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
10 15 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	-2.7 -2.7 -2.6	0.0 0.0 0.0	15 15 15	5 5 5	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3 15 0	0.0 0.0 0.0	-0.7 4.3 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	2 12 0	3 19 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
10 15 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	-1.3 3.2 3.2	0.0 0.0 0.0	15 28 28	3 4 4	1 2 2	3.5 3.5 3.5	15 15 0	0.0 0.0 0.0	2.6 7.1 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	7 20 0	12 32 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
15 21 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	13 15 15	1.10 1.10 1.10	0.7 -2.9 -2.9	0.0 0.0 0.0	27 15 15	1 6 6	0 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	11 11 0	0.0 0.0 0.0	-6.0 -5.8 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	17 16 0	27 26 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
15 21 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	15 13 13	1.10 1.10 1.10	-1.4 -1.6 -1.6	0.0 0.0 0.0	15 15 15	3 3 3	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	11 1 0	0.0 0.0 0.0	-1.4 3.2 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	3 9 0	6 14 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 92 0	8 8 8
15 21 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	4.8 6.1 6.1	0.0 0.0 0.0	28 28 28	6 7 7	2 3 3	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	11 12 0	0.0 0.0 0.0	3.5 7.9 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	10 22 0	16 36 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 93 0	8 8 8
21 27 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-2.7 -2.8 -2.8	0.0 0.0 0.0	15 15 15	6 6 6	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	2 12 0	0.0 0.0 0.0	-2.6 2.7 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	7 7 0	12 12 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
21 27 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	-3.4 -3.4 -2.9	0.0 0.0 0.0	15 15 15	7 7 6	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	4 12 0	0.0 0.0 0.0	-1.6 5.7 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	4 16 0	7 26 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
21 27 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	8 12 12	1.10 1.10 1.10	-2.5 14.1 14.1	0.0 0.0 0.0	15 31 31	5 14 14	1 7 7	3.5 5.1 5.1	3.5 5.1 0	12 12 0	0.0 0.0 0.0	10.0 16.0 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	28 45 0	45 73 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 115 0	8 8 8
27 32 2.5	0.00 0.00	2 / 2	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	3.5 3.5 -1.2	0.5 0.5 0.5	27 27 13	4 4 3	2 2 0	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 12	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-7.8 -7.6 -7.1	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	22 21 20	35 34 20	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 12 65	8 8 8
24 21 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	2 2 2	1.10 1.10 1.10	-2.8 -2.8 -2.8	0.0 0.0 0.0	15 15 15	6 6 6	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	11 12 0	0.0 0.0 0.0	2.9 5.0 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	8 14 0	13 23 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 65 0	8 8 8
24 21 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	4.4 4.4 4.4	0.0 0.0 0.0	28 28 28	5 5 5	2 2 2	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	12 12 0	0.0 0.0 0.0	5.1 7.5 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	14 21 0	23 34 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 65 0	8 8 8
24 21 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	12 12 12	1.10 1.10 1.10	10.4 10.4 10.4	0.0 0.0 0.0	29 29 29	12 12 12	6 6 6	3.5 3.5 3.5	3.8 3.8 12	12 0 12	0.0 0.0 0.0	6.4 0.0 9.3	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	18 0 26	29 0 26	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 1 65	8 8 8
14 15 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	2 2 2	1.10 1.10 1.10	-2.2 -2.2 -2.2	0.0 0.0 0.0	15 15 15	5 5 5	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	15 15 0	0.0 0.0 0.0	2.4 4.6 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	6 13 0	11 21 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 64 0	8 8 8
14 15 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	4.5 4.5 4.5	0.0 0.0 0.0	28 28 28	5 5 5	2 2 2	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	11 11 0	0.0 0.0 0.0	3.8 6.3 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	10 18 0	17 29 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 64 0	8 8 8
14 15 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	15 15 15	1.10 1.10 1.10	12.4 12.4 12.4	0.0 0.0 0.0	30 30 30	13 13 13	6 6 6	3.5 3.5 3.5	4.5 4.5 15	13 0 15	0.0 0.0 0.0	9.6 0.0 12.8	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	27 0 36	44 0 36	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 0 64	8 8 8
23 25 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	4.0 4.0 4.0	0.0 0.0 0.0	28 28 28	5 5 5	2 2 2	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	-7.0 -6.9 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	20 19 0	32 31 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 65 0	8 8 8
23 25 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	2 2 2	1.10 1.10 1.10	-2.7 -2.7 -2.7	0.0 0.0 0.0	15 15 15	6 6 6	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	4 3 0	0.0 0.0 0.0	-4.4 -4.2 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	12 12 0	20 19 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 65 0	8 8 8
23 25 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	6 6 6	1.10 1.10 1.10	-2.4 -2.4 -2.4	0.7 0.7 0.7	14 14 14	5 5 5	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 6	6 0 6	0.0 0.0 0.0	-2.9 0.0 -2.8	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 29.9	21.8 21.8 35.3	4.6 4.6 6.6	0.0 0.0 0.0	8 0 8	13 0 7	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 1 65	8 8 8
17 18 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	4.5 4.5 4.5	0.0 0.0 0.0	28 28 28	5 5 5	2 2 2	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	9 7 0	0.0 0.0 0.0	-6.6 -6.4 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	18 18 0	30 29 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 65 0	8 8 8
17 18 2.5	0.00 0.00	3 / 4	13 25 70	1 3 5	2 2 2	1.10 1.10 1.10	-2.1 -2.1 -2.1	0.0 0.0 0.0	15 15 15	4 4 4	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	7 9 0	0.0 0.0 0.0	-4.2 -4.2 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	11 11 0	19 19 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 65 0	8 8 8
17 18 2.5	0.00 0.00	4 / 4	13 25 70	1 3 5	9 9 9	1.10 1.10 1.10	-2.1 -2.1 -2.1	0.7 0.7 0.7	14 14 14	5 5 5	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 3	7 0 3	0.0 0.0 0.0	-2.9 0.0 -2.6	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 10.7	21.8 21.8 35.5	4.6 4.6 7.5	0.0 0.0 0.0	8 0 7	13 0 7	0.0 0.0 0.0	26 26 16	0 0 65	8 8 8
9 10 2.5	0.00 0.00	2 / 4	13 25 70	1 3 5	3 3 3	1.10 1.10 1.10	-2.0 -2.0 -2.0	0.0 0.0 0.0	15 15 15	4 4 4	1 1 1	3.5 3.5 3.5	3.5 3.5 0	15 15 0	0.0 0.0 0.0	3.6 6.0 0.0	0.0 0.0 0.0	6.6 6.6 6.6	21.8 21.8 21.8	4.6 4.6 4.6	0.0 0.0 0.0	10 16 0	16 27 0	0.0 0.0 0.0	26 26 26	0 62 0	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
9	0.00	3	13	1	15	1.10	7.3	0.0	28	9	4	3.5	3.5	15	0.0	7.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	21	35	0.0	26	0	8
10	0.00	/	25	3	15	1.10	7.3	0.0	28	9	4	3.5	3.5	15	0.0	10.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	29	48	0.0	26	62	8
2.5		4	70	5	15	1.10	7.3	0.0	28	9	4	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
9	0.00	4	13	1	15	1.10	16.1	0.0	32	15	8	3.5	5.9	15	0.0	10.9	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	30	49	0.0	26	0	8
10	0.00	/	25	3	15	1.10	16.1	0.0	32	15	8	3.5	5.9	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	15	1.10	16.1	0.0	32	15	8	3.5	5.9	15	0.0	14.2	0.0	29.9	35.3	6.6	0.0	40	39	0.0	16	62	8
12	0.00	2	13	1	9	1.10	6.2	0.0	28	8	3	3.5	3.5	9	0.0	-7.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	21	35	0.0	26	0	8
13	0.00	/	25	3	9	1.10	6.2	0.0	28	8	3	3.5	3.5	9	0.0	-7.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	21	34	0.0	26	62	8
2.5		4	70	5	9	1.10	6.2	0.0	28	8	3	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
12	0.00	3	13	1	13	1.10	-1.9	0.0	15	4	1	3.5	3.5	9	0.0	-6.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	16	27	0.0	26	0	8
13	0.00	/	25	3	13	1.10	-1.9	0.0	15	4	1	3.5	3.5	9	0.0	-5.8	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	16	26	0.0	26	62	8
2.5		4	70	5	13	1.10	-1.9	0.0	15	4	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
12	0.00	4	13	1	9	1.10	-2.6	0.7	14	6	1	3.5	3.5	9	0.0	-3.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	8	14	0.0	26	0	8
13	0.00	/	25	3	9	1.10	-2.6	0.7	14	6	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	9	1.10	-2.6	0.7	14	6	1	3.5	3.5	3	0.0	-2.9	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	8	8	0.0	16	62	8
3	0.00	2	4	1	25	1.10	0.9	0.0	19	5	2	3.6	3.6	23	0.0	1.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	5	9	0.0	11	0	8
7	0.00	/	60	3	34	1.10	1.6	0.0	19	9	3	3.6	3.6	23	0.0	1.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	5	9	0.0	11	46	8
2.5		2	30	5	34	1.10	1.6	0.0	19	9	3	3.6	3.6	23	0.0	1.6	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	5	8	0.0	11	25	8
28	0.00	2	4	1	28	1.10	0.4	0.5	17	2	1	3.6	3.6	19	0.0	-0.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	4	0.0	11	0	8
33	0.00	/	60	3	28	1.10	-0.4	0.5	17	3	1	3.6	3.6	19	0.0	-1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	52	8
2.5		2	30	5	28	1.10	-0.4	0.5	18	3	1	3.6	3.6	27	0.0	-1.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	6	0.0	11	25	8
6	0.00	2	4	1	15	1.10	0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	15	0.0	-0.7	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	3	0.0	11	0	8
7	0.00	/	60	3	15	1.10	0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	15	0.0	-1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	34	1.10	-0.3	0.0	19	1	0	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
6	0.00	3	4	1	15	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	1	0.0	0.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
7	0.00	/	60	3	15	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	1	0.0	-0.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	1	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	15	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
6	0.00	4	4	1	24	1.10	0.3	0.0	19	2	0	3.6	3.6	25	0.0	0.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	4	0.0	11	0	8
7	0.00	/	60	3	34	1.10	0.5	0.0	19	3	1	3.6	3.6	31	0.0	0.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	4	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	34	1.10	0.5	0.0	19	3	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
7	0.00	2	4	1	9	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	1	0.0	0.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	1	0.0	11	0	8
8	0.00	/	60	3	9	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	1	0.0	0.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	1	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	9	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
7	0.00	3	4	1	24	1.10	-0.2	0.0	19	1	0	3.6	3.6	7	0.0	1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	0	8
8	0.00	/	60	3	9	1.10	0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	7	0.0	1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	9	1.10	0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
7	0.00	4	4	1	9	1.10	0.9	0.0	19	5	2	3.6	3.6	7	0.0	1.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	5	9	0.0	11	0	8
8	0.00	/	60	3	9	1.10	1.5	0.0	19	9	3	3.6	3.6	7	0.0	1.8	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	5	9	0.0	11	63	8
2.5		4	30	5	9	1.10	1.5	0.0	19	9	3	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
10	0.00	2	13	1	15	1.10	4.9	0.0	28	6	3	3.5	3.5	15	0.0	-7.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	20	33	0.0	26	0	8
11	0.00	/	25	3	15	1.10	4.9	0.0	28	6	3	3.5	3.5	15	0.0	-7.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	20	32	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	15	1.10	4.9	0.0	28	6	3	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
10	0.00	3	13	1	24	1.10	1.0	0.0	28	1	1	3.5	3.5	11	0.0	-1.6	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	4	7	0.0	26	0	8
11	0.00	/	25	3	24	1.10	1.0	0.0	28	1	1	3.5	3.5	25	0.0	2.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	6	11	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	24	1.10	1.0	0.0	28	1	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
10	0.00	4	13	1	34	1.																					

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE									VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE													
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
15	0.00	3	13	1	15	1.10	2.3	0.0	28	3	1	3.5	3.5	11	0.0	-3.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	8	14	0.0	26	0	8
16	0.00	/	25	3	15	1.10	2.3	0.0	28	3	1	3.5	3.5	11	0.0	-3.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	8	13	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	15	1.10	2.3	0.0	28	3	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
15	0.00	4	13	1	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	2	0.0	1.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	4	7	0.0	26	0	8
16	0.00	/	25	3	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	1	0.0	4.9	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	14	22	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
16	0.00	2	13	1	9	1.10	2.3	0.0	28	3	1	3.5	3.5	13	0.0	-1.8	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	5	8	0.0	26	0	8
17	0.00	/	25	3	9	1.10	2.3	0.0	28	3	1	3.5	3.5	3	0.0	3.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	9	14	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	9	1.10	2.3	0.0	28	3	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
16	0.00	3	13	1	9	1.10	4.8	0.0	28	6	3	3.5	3.5	9	0.0	2.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	6	10	0.0	26	0	8
17	0.00	/	25	3	9	1.10	4.8	0.0	28	6	3	3.5	3.5	3	0.0	5.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	14	23	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	9	1.10	4.8	0.0	28	6	3	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
16	0.00	4	13	1	9	1.10	8.4	0.0	28	10	5	3.5	3.5	11	0.0	-3.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	8	13	0.0	26	0	8
17	0.00	/	25	3	9	1.10	8.4	0.0	28	10	5	3.5	3.5	7	0.0	5.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	16	26	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	9	1.10	8.4	0.0	28	10	5	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
21	0.00	2	13	1	12	1.10	5.5	0.0	28	7	3	3.5	3.5	12	0.0	-5.8	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	16	26	0.0	26	0	8
22	0.00	/	25	3	12	1.10	5.5	0.0	28	7	3	3.5	3.5	12	0.0	-5.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	16	25	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	12	1.10	5.5	0.0	28	7	3	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
21	0.00	3	13	1	12	1.10	2.1	0.0	28	3	1	3.5	3.5	12	0.0	-2.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	7	11	0.0	26	0	8
22	0.00	/	25	3	12	1.10	2.1	0.0	28	3	1	3.5	3.5	11	0.0	-2.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	6	10	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	12	1.10	2.1	0.0	28	3	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
21	0.00	4	13	1	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	19	0.0	1.6	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	4	7	0.0	26	0	8
22	0.00	/	25	3	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	1	0.0	4.7	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	13	21	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	2	1.10	2.9	0.0	28	4	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
22	0.00	2	13	1	6	1.10	2.2	0.0	28	3	1	3.5	3.5	11	0.0	-2.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	6	9	0.0	26	0	8
23	0.00	/	25	3	6	1.10	2.2	0.0	28	3	1	3.5	3.5	6	0.0	2.6	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	7	12	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	6	1.10	2.2	0.0	28	3	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
22	0.00	3	13	1	6	1.10	5.4	0.0	28	7	3	3.5	3.5	4	0.0	3.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	8	14	0.0	26	0	8
23	0.00	/	25	3	6	1.10	5.4	0.0	28	7	3	3.5	3.5	4	0.0	6.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	17	27	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	6	1.10	5.4	0.0	28	7	3	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
22	0.00	4	13	1	6	1.10	8.3	0.0	28	10	4	3.5	3.5	12	0.0	-3.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	9	14	0.0	26	0	8
23	0.00	/	25	3	6	1.10	8.3	0.0	28	10	4	3.5	3.5	6	0.0	5.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	14	23	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	6	1.10	8.3	0.0	28	10	4	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
11	0.00	2	4	1	2	1.10	-0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	1	0.0	1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	0	8
16	0.00	/	60	3	2	1.10	0.3	0.0	19	2	1	3.6	3.6	1	0.0	1.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	5	0.0	11	93	8
2.5		4	30	5	2	1.10	0.3	0.0	19	2	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
11	0.00	3	4	1	2	1.10	-0.5	0.0	19	3	1	3.6	3.6	1	0.0	1.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	6	0.0	11	0	8
16	0.00	/	60	3	2	1.10	-0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	2	0.0	1.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	6	0.0	11	92	8
2.5		4	30	5	2	1.10	0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
11	0.00	4	4	1	25	1.10	-0.2	0.0	19	1	0	3.6	3.6	1	0.0	0.5	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	1	2	0.0	11	0	8
16	0.00	/	60	3	25	1.10	-0.2	0.0	19	1	0	3.6	3.6	1	0.0	0.5	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	1	2	0.0	11	93	8
2.5		4	30	5	34	1.10	0.1	0.0	19	1	0	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
16	0.00	2	4	1	2	1.10	0.4	0.0	19	2	1	3.6	3.6	1	0.0	-0.6	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	2	3	0.0	11	0	8
22	0.00	/	60	3	2	1.10	-0.3	0.0	19	2	1	3.6	3.6	1	0.0	-1.2	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	3	6	0.0	11	93	8
2.5		4	30	5	2	1.10	-0.5	0.0	19	3	1	3.6	3.6	0	0.0	0.0	0.0	43.6	19.6	8.3	0.0	0	0	0.0	11	0	8
16	0.00	3	4	1	2	1.10	0.3	0.0	1																		

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz. Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
27	0.00	2	13	1	12	1.10	9.9	0.0	28	12	5	3.5	3.6	12	0.0	-10.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	29	46	0.0	26	0	8
28	0.00	/	25	3	12	1.10	9.9	0.0	28	12	5	3.5	3.6	12	0.0	-10.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	28	46	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	12	1.10	9.9	0.0	28	12	5	3.5	3.6	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
27	0.00	3	13	1	12	1.10	3.2	0.0	28	4	2	3.5	3.5	12	0.0	-3.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	9	16	0.0	26	0	8
28	0.00	/	25	3	12	1.10	3.2	0.0	28	4	2	3.5	3.5	12	0.0	-3.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	9	15	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	12	1.10	3.2	0.0	28	4	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
27	0.00	4	13	1	28	1.10	2.5	0.0	28	3	1	3.5	3.5	19	0.0	0.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	1	1	0.0	26	0	8
28	0.00	/	25	3	28	1.10	2.5	0.0	28	3	1	3.5	3.5	1	0.0	3.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	9	14	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	28	1.10	2.5	0.0	28	3	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
28	0.00	2	13	1	6	1.10	3.7	0.0	28	5	2	3.5	3.5	12	0.0	-2.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	6	10	0.0	26	0	8
29	0.00	/	25	3	6	1.10	3.7	0.0	28	5	2	3.5	3.5	6	0.0	4.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	12	19	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	6	1.10	3.7	0.0	28	5	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
28	0.00	3	13	1	6	1.10	9.8	0.0	28	12	5	3.5	3.6	6	0.0	7.9	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	22	36	0.0	26	0	8
29	0.00	/	25	3	6	1.10	9.8	0.0	28	12	5	3.5	3.6	6	0.0	11.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	31	51	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	6	1.10	9.8	0.0	28	12	5	3.5	3.6	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
28	0.00	4	13	1	6	1.10	12.2	0.0	30	13	6	3.5	4.5	12	0.0	-4.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	11	18	0.0	26	0	8
29	0.00	/	25	3	6	1.10	12.2	0.0	30	13	6	3.5	4.5	12	0.0	-4.1	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	11	18	0.0	26	63	8
2.5		4	70	5	6	1.10	12.2	0.0	30	13	6	3.5	4.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
26	0.00	2	13	1	12	1.10	-2.2	0.0	15	5	1	3.5	3.5	12	0.0	2.9	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	8	13	0.0	26	0	8
27	0.00	/	25	3	12	1.10	-2.2	0.0	15	5	1	3.5	3.5	12	0.0	5.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	15	24	0.0	26	64	8
2.5		4	70	5	6	1.10	-2.2	0.0	15	5	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
26	0.00	3	13	1	12	1.10	5.2	0.0	28	6	3	3.5	3.5	12	0.0	6.5	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	18	29	0.0	26	0	8
27	0.00	/	25	3	12	1.10	5.2	0.0	28	6	3	3.5	3.5	12	0.0	9.2	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	26	42	0.0	26	64	8
2.5		4	70	5	12	1.10	5.2	0.0	28	6	3	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
26	0.00	4	13	1	12	1.10	13.6	0.0	30	14	7	3.5	5.0	12	0.0	10.8	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	30	49	0.0	26	0	8
27	0.00	/	25	3	12	1.10	13.6	0.0	30	14	7	3.5	5.0	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	12	1.10	13.6	0.0	30	14	7	3.5	5.0	12	0.0	13.9	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	39	39	0.0	16	64	8
29	0.00	2	13	1	6	1.10	4.6	0.0	28	6	2	3.5	3.5	6	0.0	-7.4	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	21	34	0.0	26	0	8
30	0.00	/	25	3	6	1.10	4.6	0.0	28	6	2	3.5	3.5	6	0.0	-7.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	20	33	0.0	26	64	8
2.5		4	70	5	6	1.10	4.6	0.0	28	6	2	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
29	0.00	3	13	1	2	1.10	-2.3	0.0	15	5	1	3.5	3.5	4	0.0	-5.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	15	24	0.0	26	0	8
30	0.00	/	25	3	6	1.10	-2.3	0.0	15	5	1	3.5	3.5	6	0.0	-5.3	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	14	24	0.0	26	64	8
2.5		4	70	5	6	1.10	-2.3	0.0	15	5	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
29	0.00	4	13	1	6	1.10	-3.0	0.7	14	7	1	3.5	3.5	6	0.0	-3.8	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	10	17	0.0	26	0	8
30	0.00	/	25	3	6	1.10	-3.0	0.7	14	7	1	3.5	3.5	0	0.0	0.0	0.0	6.6	21.8	4.6	0.0	0	0	0.0	26	0	8
2.5		4	70	5	6	1.10	-3.0	0.7	14	7	1	3.5	3.5	4	0.0	-3.6	0.0	10.7	35.5	7.5	0.0	10	10	0.0	16	64	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRId (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
27	4.91	1	3	1	12	0.6	0.0	0.0	23	6	3	3.2	3.2	8	0.0	0.9	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	5	8	0.0	12	0	8
28	4.91	/	50	3	8	-0.5	0.0	0.0	23	6	2	3.2	3.2	12	0.0	-1.1	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	6	10	0.0	12	63	8
2.5	1.00	4	20	5	8	-0.2	0.0	0.0	23	2	1	3.2	3.1	0	0.0	0.0	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8
10	4.91	1	3	1	3	-0.3	0.0	0.0	23	3	1	3.2	3.2	3	0.0	0.5	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	4	0.0	12	0	8
11	4.91	/	50	3	3	-0.2	0.0	0.0	23	2	1	3.2	3.2	3	0.0	0.5	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	4	0.0	12	63	8
2.5	1.00	4	20	5	3	0.0	0.0	0.0	23	0	0	3.2	3.2	0	0.0	0.0	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8
11	4.91	1	3	1	9	0.1	0.0	0.0	23	1	1	3.2	3.2	13	0.0	0.2	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	1	2	0.0	12	0	8
12	4.91	/	50	3	9	0.1	0.0	0.0	23	1	0	3.2	3.2	7	0.0	-0.3	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	2	3	0.0	12	63	8
2.5	1.00	4	20	5	9	-0.1	0.0	0.0	23	1	0	3.2	3.2	0	0.0	0.0	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8
15	4.91	1	3	1	3	-0.3	0.0	0.0	23	4	2	3.2	3.2	3	0.0	0.5	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	4	0.0	12	0	8
16	4.91	/	50	3	3	-0.3	0.0	0.0	23	3	1	3.2	3.2	3	0.0	0.5	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	4	0.0	12	63	8
2.5	1.00	4	20	5	3	-0.1	0.0	0.0	23	1	1	3.2	3.1	0	0.0	0.0	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8
16	4.91	1	3	1	13	-0.1	0.0	0.0	23	1	0	3.2	3.2	11	0.0	0.2	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	1	1	0.0	12	0	8
17	4.91	/	50	3	13	-0.1	0.0	0.0	23	1	0	3.2	3.2	3	0.0	-0.2	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	1	1	0.0	12	63	8
2.5	1.00	4	20	5	9	0.0	0.0	0.0	23	0	0	3.2	3.2	0	0.0	0.0	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8
21	4.91	1	3	1	8	-0.4	0.0	0.0	23	4	2	3.2	3.2	3	0.0	0.6	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	5	0.0	12	0	8
22	4.91	/	50	3	8	-0.4	0.0	0.0	23	4	2	3.2	3.2	3	0.0	0.6	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	5	0.0	12	63	8
2.5	1.00	4	20	5	8	-0.1	0.0	0.0	23	1	1	3.2	3.1	0	0.0	0.0	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8
22	4.91	1	3	1	18	-0.1	0.0	0.0	23	1	0	3.2	3.2	12	0.0	0.2	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	1	2	0.0	12	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
23 2.5	4.91 1.00	/	50 20	3 5	18 6	-0.1 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 0	0 0	3.2 3.2	3.2 3.2	12 0	0.0 0.0	0.2 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 0	2 0	0.0 0.0	12 12	63 0	8 8
28 29 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	3 50 20	1 3 5	6 6 8	0.1 0.1 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	12 3 0	0.0 0.0 0.0	0.2 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
28 22 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	3 50 20	1 3 5	2 19 31	-0.1 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 0 0	0 0 0	3.2 3.1 3.2	3.1 3.2 3.1	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.2 0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 1 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 115 0	8 8 8
11 7 2.5	4.91 4.91 1.00		3 50 20	1 3 5	24 24 24	-0.1 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 2 3	1 1 1	3.2 3.2 3.2	3.1 3.2 3.2	1 23 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
16 11 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	3 50 20	1 3 5	28 28 24	-0.1 0.0 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 0 1	0 0 0	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	19 19 0	0.0 0.0 0.0	0.2 0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 1 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
22 16 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	3 50 20	1 3 5	28 28 28	-0.1 -0.1 0.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	1 0 0	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	19 19 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
10 6 2.5	4.91 4.91 1.00		3 50 20	1 3 5	18 31 34	-0.3 0.2 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 2 3	1 1 1	3.2 3.2 3.1	3.1 3.2 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	0.7 0.7 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	6 6 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
12 8 2.5	4.91 4.91 1.00		3 50 20	1 3 5	2 9 9	-0.2 0.3 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 4	1 1 2	3.2 3.2 3.2	3.1 3.2 3.2	7 7 0	0.0 0.0 0.0	0.7 0.7 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	6 6 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
30 35 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	34 34 6	-0.6 -0.6 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 24	1 1 0	0 0 0	6.7 6.7 3.3	3.3 6.7 6.7	2 0 0	0.0 0.0 0.0	1.3 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
5 13 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	1.1 1.1 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.4 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
13 18 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	-1.3 -1.3 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.6 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	20.4 10.2 10.2	52.4 26.2 26.2	11.4 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	3 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
18 20 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	-1.1 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.6 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	20.4 10.2 10.2	52.4 26.2 26.2	11.4 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	3 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
20 25 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	-1.2 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.8 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	4 0 0	3 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
25 30 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	-1.6 -1.6 -1.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	2.8 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	6 0 0	5 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
1 9 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	6 6 6	1.2 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.5 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
9 14 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	-1.3 -1.3 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	2 0 0	0.0 0.0 0.0	1.8 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	4 0 0	3 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
14 19 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	-1.1 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.4 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
19 24 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	-1.1 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.7 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	4 0 0	3 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
24 26 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	-1.3 -1.3 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	2 2 2	1 0 0	6.7 6.7 6.7	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	2.2 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	5 0 0	4 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	62 0 0	8 8 8
26 31 2.5	4.91 4.91 1.00	1 / 4	26 30 70	1 3 5	24 24 12	-0.5 -0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 24	1 1 0	0 0 0	6.7 6.7 3.3	3.3 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.3 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
31	4.91	1	26	1	12	-1.9	0.0	0.0	23	2	1	6.7	6.7	12	0.0	3.7	0.0	39.1	43.0	5.6	0.0	8	7	0.0	11	58	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRId (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
32 2.5	4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 8	-1.9 1.6	0.0 0.0	0.0 0.0	23 24	2 2	1 1	6.7 3.3	6.7 6.7	0 0	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	10.2 10.2	26.2 26.2	5.7 5.7	0.0 0.0	0 0	0 0	0.0 0.0	22 22	0 0	8 8
32 33 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	12 12 12	1.7 1.7 1.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.4 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
33 34 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	6 6 6	1.7 1.7 1.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.2 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	20.4 10.2 10.2	52.4 26.2 26.2	11.4 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
34 35 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	6 6 6	3.2 3.2 3.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 4 4	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	16 0 0	0.0 0.0 0.0	2.7 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	6 0 0	5 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	58 0 0	8 8 8
1 2 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	15 15 12	-1.3 -1.3 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 24	2 2 1	1 1 0	6.7 6.7 3.3	6.7 6.7 6.7	15 0 0	0.0 0.0 0.0	3.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	7 0 0	5 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	58 0 0	8 8 8
2 3 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	15 15 15	1.5 1.5 1.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.4 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
3 4 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	9 9 9	1.4 1.4 1.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 24	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 3.3	6.7 6.7 6.7	1 0 0	0.0 0.0 0.0	1.5 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 0 0	2 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	56 0 0	8 8 8
4 5 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 30 70	1 3 5	9 9 9	2.4 2.4 2.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	11 0 0	0.0 0.0 0.0	1.9 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	39.1 10.2 10.2	43.0 26.2 26.2	5.6 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	4 0 0	3 0 0	0.0 0.0 0.0	11 22 22	58 0 0	8 8 8
4 8 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	9 9 25	-0.7 -0.5 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	8 6 4	3 2 2	3.2 3.2 3.1	3.1 3.2 3.2	7 7 0	0.0 0.0 0.0	1.6 1.5 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	9 9 0	3 13 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 50 0	8 8 8
12 17 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	8 8 8	-0.5 -0.4 -0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 4 2	2 2 1	3.2 3.2 3.2	3.1 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	1 4 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 72 0	8 8 8
17 23 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	2 2 12	-0.7 -0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	7 5 2	3 2 1	3.2 3.2 3.1	3.1 3.1 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	1.0 1.0 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	6 6 0	2 9 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 73 0	8 8 8
23 29 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	2 2 18	-0.8 -0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	9 6 2	4 2 1	3.2 3.2 3.1	3.1 3.1 3.2	2 1 0	0.0 0.0 0.0	1.1 0.9 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	6 5 0	2 8 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 95 0	8 8 8
29 34 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	18 18 6	-0.7 -0.6 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	8 7 2	3 3 1	3.2 3.2 3.1	3.2 3.2 3.2	16 18 0	0.0 0.0 0.0	1.2 1.2 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	7 6 0	2 10 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 56 0	8 8 8
2 6 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	15 15 15	-0.7 -0.5 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	8 6 4	3 2 2	3.2 3.2 3.1	3.1 3.2 3.2	15 15 0	0.0 0.0 0.0	1.6 1.6 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	9 9 0	3 13 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 50 0	8 8 8
10 15 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	18 18 3	-0.6 -0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	7 5 2	3 2 1	3.2 3.2 3.2	3.1 3.2 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	0.9 0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	5 4 0	2 7 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 72 0	8 8 8
15 21 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	2 2 6	-0.7 -0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	8 5 2	3 2 1	3.2 3.2 3.1	3.1 3.2 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	1.0 1.0 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	6 6 0	2 9 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 73 0	8 8 8
21 27 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	2 2 8	-0.8 -0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	9 6 3	4 2 1	3.2 3.2 3.1	3.1 3.1 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	1.0 1.0 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	6 6 0	2 8 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 95 0	8 8 8
27 32 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	8 8 12	-0.9 -0.7 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	10 8 2	4 3 1	3.2 3.2 3.1	3.2 3.2 3.2	8 8 0	0.0 0.0 0.0	1.4 1.4 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	8 8 0	3 12 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 56 0	8 8 8
24 21 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	12 12 2	-1.0 -0.8 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	10 8 3	4 4 1	3.2 3.2 3.1	3.2 3.2 3.2	11 12 0	0.0 0.0 0.0	1.9 2.0 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	11 11 0	4 17 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 45 0	8 8 8
14 15 2.5	4.91 4.91 1.00	/	3 50 20	1 3 5	15 15 2	-1.0 -0.8 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	11 9 4	5 4 2	3.2 3.2 3.1	3.2 3.2 3.2	11 11 0	0.0 0.0 0.0	2.1 2.1 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	12 12 0	4 18 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 44 0	8 8 8
23	4.91	/	3	1	18	-0.5	0.0	0.0	23	5	2	3.2	3.2	1	0.0	0.7	0.0	19.9	17.0	2.0	0.0	4	1	0.0	3	20	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
25 2.5	4.91 1.00	/	50 20	3 5	6 6	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	5 5	2 2	3.2 3.1	3.2 3.2	11 0	0.0 0.0	0.7 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	4 0	6 0	0.0 0.0	12 12	45 0	8 8
17 18 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	9 9	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	5 5	2 2	3.2 3.1	3.2 3.2	1 11 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	1 5 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 45 0	8 8 8
9 10 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	15 15 2	-1.1 -0.9 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	12 10 3	5 4 1	3.2 3.2 3.1	3.2 3.2 3.2	15 15 0	0.0 0.0 0.0	2.3 2.3 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	13 13 0	5 19 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 42 0	8 8 8
12 13 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	9 9 9	0.6 0.6 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	7 7 6	3 3 2	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	11 13 0	0.0 0.0 0.0	0.7 0.7 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	1 6 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 42 0	8 8 8
3 7 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	25 25 2	-0.6 -0.4 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	6 5 3	3 2 1	3.2 3.2 3.1	3.1 3.2 3.2	1 23 0	0.0 0.0 0.0	1.2 1.3 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	7 7 0	2 11 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 50 0	8 8 8
28 33 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	28 28 22	0.4 0.4 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 4 3	2 2 1	3.2 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	19 28 0	0.0 0.0 0.0	-0.2 -0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	0 3 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 56 0	8 8 8
26 27 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	12 12 12	-1.3 -1.1 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	14 11 5	6 5 2	3.2 3.2 3.1	3.2 3.2 3.2	12 12 0	0.0 0.0 0.0	2.8 2.8 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	16 16 0	6 24 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 44 0	8 8 8
29 30 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	18 18 6	-0.9 0.8 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	9 8 7	4 4 3	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	18 16 0	0.0 0.0 0.0	1.4 1.3 0.0	0.0 0.0 0.0	19.9 33.4 33.4	17.0 11.4 11.4	2.0 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	8 7 0	2 11 0	0.0 0.0 0.0	3 12 12	20 44 0	8 8 8
6 7 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 40	3 5	18 18 18	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.8 3.8	3.8 3.8 3.8	4 15 0	0.0 0.0 0.0	0.5 -0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	22.3 10.2 10.2	23.3 14.2 14.2	2.8 2.9 2.9	0.0 0.0 0.0	2 2 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	8 22 22	40 23 0	8 8 8
7 8 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 40	3 5	22 22 34	-0.3 -0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.8 3.8	3.8 3.8 3.8	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	22.3 10.2 10.2	23.3 14.2 14.2	2.8 2.9 2.9	0.0 0.0 0.0	2 2 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	8 22 22	40 23 0	8 8 8
27 28 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	8 8 8	-0.1 -0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	3 3 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
27 28 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	12 12 28	-0.1 -0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.2 3.1 3.1	3.1 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
27 28 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	12 12 12	-0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 1	3.2 3.2 3.2	3.1 3.2 3.2	11 11 0	0.0 0.0 0.0	0.4 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
10 11 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	2 2 3	-0.1 -0.1 0.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 0	0 0 0	3.2 3.1 3.1	3.1 3.1 3.2	2 1 0	0.0 0.0 0.0	0.2 0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 1 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
10 11 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	15 15 15	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	0 0 0	0 0 0	3.2 3.1 3.2	3.2 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.1 0.1 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 0 0	1 1 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
10 11 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	15 15 15	-0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	15 15 0	0.0 0.0 0.0	0.4 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
11 12 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	9 25 25	0.0 0.0 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	0 0 1	0 0 0	3.1 3.2 3.2	3.2 3.2 3.1	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.0 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	0 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
11 12 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	8 2 2	0.0 -0.1 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	0 1 1	0 0 0	3.1 3.2 3.1	3.2 3.1 3.1	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.0 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	0 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
11 12 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	13 13 13	-0.1 -0.2 -0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 2 2	0 1 1	3.2 3.2 3.2	3.1 3.2 3.2	9 3 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 1 0	3 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
15 16 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	2 2 15	-0.1 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 0 0	0 0 0	3.2 3.2 3.2	3.1 3.1 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	0.2 0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 1 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 63 0	8 8 8
15	4.91	3	3	1	13	0.0	0.0	0.0	23	0	0	3.2	3.2	1	0.0	0.1	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	0	0	0.0	12	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
16 2.5	4.91 1.00	/	50 20	3 5	12 2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.2 3.2	3.2 3.1	1 0	0.0 0.0	-0.1 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 0	1 0	0.0 0.0	12 12	63 0	8 8
15 16 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	3 3	-0.1 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 1	0 0	3.2 3.2	3.1 3.2	11 3	0.0 0.0	0.2 -0.2	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 0	1 1	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
16 17 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	12 9	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.2 3.2	3.1 3.2	1 3	0.0 0.0	0.1 -0.1	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 0	1 1	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
16 17 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	15 2	0.0 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 1	0 0	3.2 3.2	3.2 3.1	1 1	0.0 0.0	0.0 -0.2	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 1	0 1	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
16 17 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	13 13	-0.1 -0.3	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 4	1 2	3.2 3.2	3.1 3.2	3 11	0.0 0.0	0.5 -0.6	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	2 3	4 5	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
21 22 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	2 18	-0.1 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 1	0 0	3.2 3.2	3.1 3.2	1 2	0.0 0.0	0.2 0.2	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 1	1 1	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
21 22 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	13 3	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.2 3.2	3.2 3.2	1 0	0.0 0.0	0.1 0.1	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 0	1 0	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
21 22 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	12 8	-0.1 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 1	0 0	3.2 3.2	3.1 3.2	11 0	0.0 0.0	0.3 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 0	2 0	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
22 23 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	2 18	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.2 3.2	3.1 3.2	1 2	0.0 0.0	0.2 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 1	1 0	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
22 23 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	6 2	0.0 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 1	0 0	3.2 3.2	3.2 3.1	1 1	0.0 0.0	0.0 -0.2	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 1	0 2	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
22 23 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	18 18	-0.1 -0.4	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 4	1 2	3.2 3.2	3.1 3.2	11 16	0.0 0.0	-0.5 -0.7	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	3 4	4 6	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
28 29 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	19 28	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.2 3.2	3.2 3.2	27 1	0.0 0.0	0.2 0.1	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 0	1 1	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
28 29 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	6 6	-0.1 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 1	0 0	3.2 3.2	3.2 3.1	3 3	0.0 0.0	0.4 0.3	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	2 2	3 3	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
28 29 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	6 18	-0.1 -0.6	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 6	1 3	3.2 3.2	3.2 3.2	4 6	0.0 0.0	1.1 1.2	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	6 6	10 10	0.0 0.0	12 12	0 63	8 8
28 22 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	31 31	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.2 3.1	3.2 3.1	1 1	0.0 0.0	0.1 -0.2	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 1	1 2	0.0 0.0	12 12	0 115	8 8
28 22 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	2 2	0.1 0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 1	0 0	3.1 3.1	3.2 3.1	1 0	0.0 0.0	0.1 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 2	0 3	0.0 0.0	12 12	0 93	8 8
28 11 2.5	4.91 4.91 1.00	/	50 20	3 5	24 24	0.1 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 2	0 1	3.1 3.2	3.2 3.1	1 0	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	0 2	0 3	0.0 0.0	12 12	0 92	8 8
22	4.91	/	50	3	1	28	-0.1	0.0	23	1	0	3.2	3.2	1	0.0	0.2	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	1	1	0.0	12	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
16 2.5	4.91 1.00	/	50 20	3 5	28 24	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	0 0	0 0	3.1 3.2	3.2 3.2	1 0	0.0 0.0	0.2 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	1 0	1 0	0.0 0.0	12 12	92 0	8 8
22 16 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	3 3 5	1 24 24	0.0 0.0 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	0 0 1	0 0 0	3.2 3.1 3.2	3.2 3.2 3.1	19 2 0	0.0 0.0 0.0	0.1 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
22 16 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	3 3 5	1 24 24	0.1 -0.1 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 1	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	19 1 0	0.0 0.0 0.0	0.2 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
30 35 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 24	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.8 0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 1 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
30 35 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	1.5 1.5 1.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	8 8 0	0.0 0.0 0.0	0.9 0.9 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 1 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
30 35 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	8 8 8	1.3 1.3 1.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 1	0.0 0.0 0.0	-0.8 0.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 20.4	26.2 26.2 52.4	5.7 5.7 11.4	0.0 0.0 0.0	2 0 2	3 0 2	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
5 13 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	1.2 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	8 8 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
5 13 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	1.1 1.1 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.5 -0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 55 0	8 8 8
5 13 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	9 9 13	0.6 0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 24	1 1 1	0 0 0	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 3.3	1 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.6 0.0 -1.7	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	3 0 4	6 0 3	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
13 18 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	8 8 0	0.0 0.0 0.0	1.1 1.0 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
13 18 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	12 2 0	0.0 0.0 0.0	-1.1 -1.3 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 3 0	4 5 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
13 18 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	15 12 12	0.2 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	0 1 1	0 0 0	3.3 6.7 6.7	6.7 3.1 3.3	1 0 2	0.0 0.0 0.0	-1.7 0.0 -2.2	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	4 0 5	6 0 4	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
18 20 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	2 2 0	0.0 0.0 0.0	0.8 0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
18 20 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.5 0.5 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 23	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 6.7	6.7 6.7 6.7	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
18 20 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	28 12 12	-0.9 -1.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 3.1 3.3	11 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.1 0.0 -1.3	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	2 0 3	4 0 2	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
20 25 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	0 0 0	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	8 6 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 1 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
20 25 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	0 0 0	0 0 0	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	12 12 0	0.0 0.0 0.0	-0.5 -0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
20 25 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	-1.2 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	12 0 12	0.0 0.0 0.0	-1.4 0.0 -1.7	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	3 0 4	5 0 3	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
25 30 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	2 4 0	0.0 0.0 0.0	0.8 0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
25 30 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	11 12 0	0.0 0.0 0.0	-0.6 -1.1 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
25 4.91	4.91	4	26	1	8	0.8	0.0	0.0	24	1	0	3.3	6.7	2	0.0	-2.2	0.0	10.2	26.2	5.7	0.0	5	8	0.0	22	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
30 2.5	4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 12	-1.2 -1.2	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	1 1	0 0	6.7 6.7	6.7 6.7	0 2	0.0 0.0	0.0 -2.6	0.0 0.0	10.2 39.1	26.2 43.0	5.7 5.6	0.0 0.0	0 6	0 4	0.0 0.0	22 11	0 62	8 8
1 9 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	6 6 6	1.2 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	12 12 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
1 9 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	6 6 6	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	3 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 55 0	8 8 8
1 9 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	15 3 3	0.5 -0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 1 1	0 0 0	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	2 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.3 0.0 -1.6	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 20.4	26.2 26.2 52.4	5.7 5.7 11.4	0.0 0.0 0.0	3 0 3	5 0 3	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
9 14 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	6 6 6	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	18 18 0	0.0 0.0 0.0	1.1 1.1 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
9 14 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	4 6 0	0.0 0.0 0.0	-1.0 -1.3 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 3 0	3 5 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
9 14 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	13 6 6	-0.6 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 3.1 3.3	2 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.9 0.0 -2.2	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	4 0 5	7 0 4	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
14 19 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.9 0.9 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
14 19 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 23	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 6.7	6.7 6.7 6.7	4 4 0	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
14 19 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	29 6 6	-0.9 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 3.1 3.3	2 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.9 0.0 -2.2	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	4 0 5	7 0 4	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
19 24 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	0.5 0.5 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
19 24 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	0 0 0	0 0 0	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	4 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.4 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
19 24 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	6 6 6	-1.1 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	6 0 4	0.0 0.0 0.0	-1.3 0.0 -1.6	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 20.4	26.2 26.2 52.4	5.7 5.7 11.4	0.0 0.0 0.0	3 0 3	5 0 3	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
24 26 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	1 1 1	0 0 0	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	1.1 1.1 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
24 26 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	2 2 2	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 23	1 1 1	0 0 0	3.3 3.1 6.7	6.7 6.7 6.7	4 4 0	0.0 0.0 0.0	-0.8 -1.1 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	3 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 62 0	8 8 8
24 26 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	18 6 6	0.6 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 1 1	0 0 0	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	2 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.9 0.0 -2.2	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	4 0 5	7 0 4	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 62	8 8 8
26 31 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	1.1 1.1 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	1.1 1.1 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
26 31 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	1.4 1.4 1.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	16 4 0	0.0 0.0 0.0	0.5 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
26 31 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	26 30 70	1 3 5	18 18 18	1.3 1.3 1.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 1	0.0 0.0 0.0	-0.8 0.0 -1.1	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 20.4	26.2 26.2 52.4	5.7 5.7 11.4	0.0 0.0 0.0	2 0 2	3 0 2	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
31 32 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	26 30 70	1 3 5	12 12 12	1.7 1.7 1.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	12 12 0	0.0 0.0 0.0	2.7 2.7 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	6 6 0	10 10 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 58 0	8 8 8
31	4.91	3	26	1	12	2.9	0.0	0.0	24	3	1	3.3	6.7	12	0.0	2.1	0.0	10.2	26.2	5.7	0.0	4	8	0.0	22	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
32 2.5	4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 12	2.9 2.9	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	3 3	1 1	6.7 6.7	6.7 6.7	8 0	0.0 0.0	-2.4 0.0	0.0 0.0	10.2 10.2	26.2 26.2	5.7 5.7	0.0 0.0	5 0	9 0	0.0 0.0	22 22	58 0	8 8
31 32 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 12	3.3 3.3	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	4 4	1 1	6.7 6.7	6.7 6.7	8 0 6	0.0 0.0 0.0	-2.5 0.0 -2.6	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	5 0 6	9 0 5	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 58	8 8 8
32 33 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 12	2.1 2.1 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.8 0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
32 33 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 12	2.1 2.1 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	11 11 0	0.0 0.0 0.0	-0.3 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
32 33 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	12 12	1.6 1.6 1.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 1	0.0 0.0 0.0	-0.9 0.0 -1.3	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	2 0 3	3 0 2	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
33 34 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	6 6	2.1 2.1 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	3 3 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
33 34 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	6 6	2.1 2.1 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.4 -0.8 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
33 34 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	6 6	1.8 1.8 1.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	2 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.1 0.0 -1.3	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	2 0 3	4 0 2	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
34 35 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	6 6	2.8 2.8 2.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 24	3 3 3	1 1 1	6.7 6.7 3.3	6.7 6.7 6.7	18 18 0	0.0 0.0 0.0	2.4 2.4 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	5 5 0	9 9 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
34 35 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	6 6	1.8 1.8 1.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	6 6 0	0.0 0.0 0.0	-2.6 -2.9 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	6 6 0	10 11 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
34 35 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	18 6	1.6 -1.9 -1.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	2 2 2	1 1 1	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	4 0 4	0.0 0.0 0.0	-3.2 0.0 -3.5	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	7 0 8	12 0 6	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 58	8 8 8
1 2 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 70	1 5	2 2	1.5 1.5 1.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	13 13 0	0.0 0.0 0.0	1.9 1.9 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	4 4 0	7 7 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 58 0	8 8 8
1 2 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	15 15	2.3 2.3 2.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 23	3 3 3	1 1 1	3.3 3.1 6.7	6.7 6.7 6.7	15 3 0	0.0 0.0 0.0	1.5 -1.3 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	5 5 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
1 2 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	15 15	2.4 2.4 2.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	3 0 3	0.0 0.0 0.0	-1.7 0.0 -1.7	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	3 0 4	6 0 3	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 58	8 8 8
2 3 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 70	1 5	15 15	1.8 1.8 1.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 24 24	2 2 2	1 1 1	6.7 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.7 0.7 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
2 3 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	15 15	1.8 1.8 1.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	16 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.4 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
2 3 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	15 15	1.5 1.5 1.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	2 2 2	1 1 1	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.4 0.0 -1.7	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	3 0 4	5 0 3	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
3 4 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 70	1 5	9 9	1.8 1.8 1.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
3 4 2.5	4.91 4.91 1.00	/	30 70	3 5	9 9	1.8 1.8 1.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 23	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 6.7	6.7 6.7 6.7	12 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.5 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 56 0	8 8 8
3 4 2.5	4.91 4.91 1.00	/	26 70	1 5	9 9	1.6 1.6 1.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 2 2	1 1 1	6.7 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	1 0 1	0.0 0.0 0.0	-1.1 0.0 -1.3	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	2 0 3	4 0 2	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 56	8 8 8
4	4.91	/	26	1	9	2.3	0.0	0.0	23	3	1	6.7	6.7	11	0.0	1.4	0.0	10.2	26.2	5.7	0.0	3	5	0.0	22	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz. Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
5 2.5	4.91 1.00	/	30 70	3 5	9 9	2.3 2.3	0.0 0.0	0.0 0.0	24 24	3 3	1 1	3.1 3.3	6.7 6.7	11 0	0.0 0.0	1.4 0.0	0.0 0.0	10.2 10.2	26.2 26.2	5.7 5.7	0.0 0.0	3 0	5 0	0.0 0.0	22 22	57 0	8 8
4 5 2.5	4.91 4.91 1.00	3 /	26 30 70	1 3 5	2 2 2	1.6 1.6 1.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 24 24	2 2 2	1 1 1	3.3 3.1 3.3	6.7 6.7 6.7	7 3 0	0.0 0.0 0.0	-1.9 -2.1 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	26.2 26.2 26.2	5.7 5.7 5.7	0.0 0.0 0.0	4 5 0	7 8 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 57 0	8 8 8
4 5 2.5	4.91 4.91 1.00	4 /	26 30 70	1 3 5	6 9 9	1.0 -1.4 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	24 23 23	1 2 2	0 1 1	3.3 6.7 6.7	6.7 6.7 6.7	9 0 3	0.0 0.0 0.0	-2.7 0.0 -2.6	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 39.1	26.2 26.2 43.0	5.7 5.7 5.6	0.0 0.0 0.0	6 0 6	10 0 5	0.0 0.0 0.0	22 22 11	0 0 58	8 8 8
4 8 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 20	1 3 5	9 9 9	0.3 0.5 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 6 6	1 2 3	3.1 3.1 3.2	3.2 3.2 3.2	7 7 7	0.0 0.0 0.0	0.6 0.5 0.4	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	3 3 2	4 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 50 20	8 8 8
12 17 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 40	1 3 5	2 2 2	0.2 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 3 3	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	2 1 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 1 0	3 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
12 17 2.5	4.91 4.91 1.00	3 /	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 2	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.0 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 1 0	0 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
12 17 2.5	4.91 4.91 1.00	4 /	3 50 20	1 3 5	15 3 2	0.1 -0.4 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 5 6	1 2 3	3.2 3.2 3.2	3.2 3.1 3.1	2 2 2	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.8 -0.9	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	3 4 5	5 7 1	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 73 20	8 8 8
17 23 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 40	1 3 5	2 2 2	0.2 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 3 3	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
17 23 2.5	4.91 4.91 1.00	3 /	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 2	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	12 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.1 -0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 2 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
17 23 2.5	4.91 4.91 1.00	4 /	3 50 20	1 3 5	15 3 2	0.2 -0.6 -0.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 6 8	1 3 4	3.1 3.2 3.2	3.2 3.1 3.1	1 1 2	0.0 0.0 0.0	-0.8 -1.0 -1.2	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	5 6 7	7 9 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 73 20	8 8 8
23 29 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 40	1 3 5	2 2 2	0.2 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 115 0	8 8 8
23 29 2.5	4.91 4.91 1.00	3 /	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.5 0.4 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 5 3	2 2 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	-0.1 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 2 0	0 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 115 0	8 8 8
23 29 2.5	4.91 4.91 1.00	4 /	3 50 20	1 3 5	18 3 18	0.1 -0.5 -0.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 6 9	1 2 4	3.1 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	12 12 12	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.8 -0.9	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	3 5 5	5 7 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 95 20	8 8 8
29 34 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 20	1 3 5	6 6 6	0.3 -0.5 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 5 7	1 2 3	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	6 4 3	0.0 0.0 0.0	-1.2 -1.3 -1.2	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	6 7 7	10 11 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 57 20	8 8 8
2 6 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 20	1 3 5	15 15 15	0.3 0.7 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 7 8	1 3 4	3.1 3.1 3.2	3.2 3.2 3.2	15 15 15	0.0 0.0 0.0	1.0 1.0 0.9	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	6 6 5	9 9 1	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 50 20	8 8 8
10 15 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 40	1 3 5	6 2 3	0.2 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	3 3 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
10 15 2.5	4.91 4.91 1.00	3 /	3 50 40	1 3 5	2 2 3	0.4 0.4 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 4 2	2 2 1	3.1 3.1 3.2	3.2 3.2 3.2	11 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.2 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 3 0	2 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
10 15 2.5	4.91 4.91 1.00	4 /	3 50 20	1 3 5	18 3 2	0.2 -0.4 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 5 7	1 2 3	3.1 3.2 3.2	3.2 3.1 3.1	2 2 1	0.0 0.0 0.0	-0.7 -0.9 -0.9	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	4 5 5	6 8 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 73 20	8 8 8
15 21 2.5	4.91 4.91 1.00	2 /	3 50 40	1 3 5	2 2 2	0.2 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	2 3 3	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 93 0	8 8 8
15 21 2.5	4.91 4.91 1.00	3 /	3 50 40	1 3 5	2 2 2	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 2	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	0.0 -0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	0 2 0	0 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 92 0	8 8 8
15	4.91	4	3	1	9	0.2	0.0	0.0	23	2	1	3.1	3.2	1	0.0	-0.8	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	5	7	0.0	12	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
21 2.5	4.91 1.00	/	50 20	3 5	6 6	-0.6 -0.8	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	6 8	3 4	3.2 3.1	1 1	0.0 0.0	-1.0 -1.0	0.0 0.0	33.4 19.9	11.4 17.0	3.7 2.0	0.0 0.0	6 6	9 2	0.0 0.0	12 3	73 20	8 8	
21 27 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.2 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	3.1 3.2 3.1	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.2 0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 115 0	8 8 8	
21 27 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.5 0.5 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	6 5 2	2 2 1	3.1 3.1 3.2	1 2 0	0.0 0.0 0.0	-0.2 -0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 3 0	1 5 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 115 0	8 8 8	
21 27 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	12 8 8	0.4 -0.4 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 4 5	2 2 2	3.2 3.2 3.1	1 2 1	0.0 0.0 0.0	-0.4 -0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	2 4 4	3 6 1	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 95 20	8 8 8	
27 32 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 2	3 50 20	1 3 5	12 12 12	0.3 -0.5 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 5 7	2 2 3	3.2 3.2 3.2	12 12 12	0.0 0.0 0.0	-1.2 -1.3 -1.4	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	7 7 8	10 11 3	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 57 20	8 8 8	
24 21 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.5 0.5 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 5 4	2 2 2	3.1 3.1 3.2	3 3 0	0.0 0.0 0.0	-0.3 -0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	2 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 65 0	8 8 8	
24 21 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.6 0.6 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	7 6 5	3 3 2	3.1 3.1 3.2	2 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.3 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 3 0	3 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 65 0	8 8 8	
24 21 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	12 12 8	0.5 0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 5 5	2 2 2	3.1 3.2 3.2	4 6 2	0.0 0.0 0.0	-0.7 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	4 4 5	6 7 1	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 45 20	8 8 8	
14 15 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 4 4	1 1 1	3.1 3.1 3.2	11 3 0	0.0 0.0 0.0	0.4 -0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 64 0	8 8 8	
14 15 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.6 0.6 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	6 6 4	3 3 2	3.1 3.1 3.2	2 2 0	0.0 0.0 0.0	-0.4 -0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 3 0	3 5 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 64 0	8 8 8	
14 15 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	15 15 15	0.5 0.5 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 5 5	2 2 2	3.1 3.2 3.2	3 3 1	0.0 0.0 0.0	-0.6 -0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	3 4 4	5 6 1	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 44 20	8 8 8	
23 25 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.4 0.6 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 7 7	2 3 3	3.1 3.1 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	5 5 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 65 0	8 8 8	
23 25 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 5 5	2 2 2	3.1 3.1 3.2	11 11 0	0.0 0.0 0.0	0.4 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 65 0	8 8 8	
23 25 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	6 6 6	0.4 -0.9 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 9 12	2 4 5	3.1 3.2 3.2	6 4 4	0.0 0.0 0.0	-2.3 -2.3 -2.4	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	13 14 14	20 20 5	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 45 20	8 8 8	
17 18 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.4 0.5 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 6 6	2 2 3	3.1 3.1 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.4 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 65 0	8 8 8	
17 18 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 2	0.3 0.3 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 4 4	1 2 2	3.1 3.1 3.2	11 11 0	0.0 0.0 0.0	0.4 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 65 0	8 8 8	
17 18 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	2 9 9	0.4 -0.9 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 9 12	2 4 5	3.1 3.2 3.2	3 3 3	0.0 0.0 0.0	-2.3 -2.4 -2.4	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	13 14 14	20 21 5	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 45 20	8 8 8	
9 10 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	3 2 2	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	3.2 3.1 3.1	11 11 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 62 0	8 8 8	
9 10 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 15	0.5 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 5 5	2 2 2	3.1 3.1 3.2	3 3 0	0.0 0.0 0.0	-0.2 -0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	1 2 0	1 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 62 0	8 8 8	
9 10 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	15 15 3	0.6 0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	6 6 7	3 3 3	3.1 3.2 3.2	3 3 3	0.0 0.0 0.0	-1.0 -1.0 -1.1	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	5 6 6	8 9 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 42 20	8 8 8	
12	4.91	2	3	1	9	0.4	0.0	0.0	23	4	2	3.2	3.2	2	0.0	0.6	0.0	33.4	11.4	3.7	0.0	3	5	0.0	12	0	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final AmpC	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
13 2.5	4.91 1.00	/	50 20	3 5	2 2	0.5 0.5	0.0 0.0	0.0 0.0	23 23	5 5	2 2	3.1 3.1	3.2 3.2	11 0	0.0 0.0	0.6 0.0	0.0 0.0	33.4 33.4	11.4 11.4	3.7 3.7	0.0 0.0	3 0	5 0	0.0 0.0	12 12	62 0	8 8
12 13 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	50 30 20	3 3 5	1 2 13	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 3 3	1 1 1	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	9 3 0	0.0 0.0 0.0	-0.3 -0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 2 0	3 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 62 0	8 8 8
12 13 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	9 9 9	0.3 -1.0 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 11 13	2 5 6	3.1 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	9 7 9	0.0 0.0 0.0	-2.4 -2.4 -2.5	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	14 14 15	21 21 5	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 42 20	8 8 8
3 7 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 2	3 50 20	1 3 5	2 31 31	0.3 0.4 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 5 5	1 2 2	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	23 23 19	0.0 0.0 0.0	0.4 0.4 -0.2	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	2 2 1	3 3 0	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 50 20	8 8 8
28 33 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 2	3 50 20	1 3 5	22 22 22	0.3 -0.4 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	3 4 5	1 2 2	3.1 3.2 3.2	3.2 3.2 3.1	19 19 19	0.0 0.0 0.0	-0.9 -1.0 -1.1	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	5 6 6	8 9 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 57 20	8 8 8
26 27 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	8 8 2	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 4 4	2 2 2	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	8 4 0	0.0 0.0 0.0	-0.5 -0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	4 5 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 64 0	8 8 8
26 27 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 2 12	0.6 0.6 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	6 6 4	3 3 2	3.1 3.1 3.2	3.2 3.2 3.2	1 1 0	0.0 0.0 0.0	-0.4 -0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	2 3 0	3 5 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 64 0	8 8 8
26 27 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	12 12 8	0.6 0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	7 8 8	3 3 3	3.2 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	4 4 8	0.0 0.0 0.0	-0.8 -0.9 -1.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	5 5 6	7 8 2	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 44 20	8 8 8
29 30 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	3 50 20	1 3 5	6 2 2	0.5 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	5 6 6	2 3 3	3.2 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	2 2 0	0.0 0.0 0.0	0.6 0.6 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	5 5 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 64 0	8 8 8
29 30 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	3 50 20	1 3 5	2 18 18	0.3 0.4 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	4 5 5	2 2 2	3.1 3.1 3.1	3.2 3.2 3.2	11 12 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.5 0.0	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 33.4	11.4 11.4 11.4	3.7 3.7 3.7	0.0 0.0 0.0	3 3 0	4 4 0	0.0 0.0 0.0	12 12 12	0 64 0	8 8 8
29 30 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	3 50 20	1 3 5	6 6 6	0.5 -1.1 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 24	6 12 15	2 5 7	3.1 3.2 3.2	3.2 3.2 3.2	4 4 6	0.0 0.0 0.0	-2.9 -3.0 -3.1	0.0 0.0 0.0	33.4 33.4 19.9	11.4 11.4 17.0	3.7 3.7 2.0	0.0 0.0 0.0	17 17 18	25 26 6	0.0 0.0 0.0	12 12 3	0 44 20	8 8 8
6 7 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	2 30 40	1 3 5	13 13 22	0.2 0.2 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.1 3.8	3.8 3.8 3.8	3 16 0	0.0 0.0 0.0	0.2 -0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	14.2 14.2 14.2	2.9 2.9 2.9	0.0 0.0 0.0	1 1 0	1 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 63 0	8 8 8
6 7 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	2 30 40	1 3 5	22 22 22	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.1 3.1 3.8	3.8 3.8 3.8	1 2 0	0.0 0.0 0.0	0.0 -0.2 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	14.2 14.2 14.2	2.9 2.9 2.9	0.0 0.0 0.0	0 1 0	0 1 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 63 0	8 8 8
6 7 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	2 30 40	1 3 5	24 28 28	0.2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.8 3.8	3.8 3.8 3.8	23 19 19	0.0 0.0 0.0	0.5 -0.4 -0.5	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 22.3	14.2 14.2 23.3	2.9 2.9 2.8	0.0 0.0 0.0	2 2 2	3 3 1	0.0 0.0 0.0	22 22 8	0 23 40	8 8 8
7 8 2.5	4.91 4.91 1.00	2 / 4	2 30 40	1 3 5	2 2 2	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.1 3.1	3.8 3.8 3.8	1 1 0	0.0 0.0 0.0	0.5 0.4 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	14.2 14.2 14.2	2.9 2.9 2.9	0.0 0.0 0.0	1 1 0	3 3 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 63 0	8 8 8
7 8 2.5	4.91 4.91 1.00	3 / 4	2 30 40	1 3 5	2 3 3	0.1 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.1 3.1	3.8 3.8 3.8	3 3 0	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 0.0	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 10.2	14.2 14.2 14.2	2.9 2.9 2.9	0.0 0.0 0.0	1 1 0	2 2 0	0.0 0.0 0.0	22 22 22	0 63 0	8 8 8
7 8 2.5	4.91 4.91 1.00	4 / 4	2 30 40	1 3 5	12 12 12	-0.2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	23 23 23	1 1 1	0 0 0	3.8 3.8 3.8	3.8 3.8 3.8	7 7 11	0.0 0.0 0.0	0.3 0.3 -0.5	0.0 0.0 0.0	10.2 10.2 22.3	14.2 14.2 23.3	2.9 2.9 2.8	0.0 0.0 0.0	1 1 2	2 2 1	0.0 0.0 0.0	22 22 8	0 23 40	8 8 8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - PILASTRI																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final N/Nc	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ /d	εf% 100	εc% 100	Area cmq b h	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
1	0.00		1	1	15	-0.6	-1.5	-5.0		6	5	3.6	4.0	15	0.8	-0.3	0.0	16.9	16.9	1.9	0.0	6	5	0.0	11	45	8
1	4.91		30	3	15	0.1	0.3	-4.5		0	1	3.7	3.9	15	0.8	-0.3	0.0	16.9	16.9	1.9	0.0	6	5	0.0	16	272	8
2.5	0.04		30	5	15	0.6	1.5	-4.2		7	5	3.6	4.0	15	0.8	-0.3	0.0	16.9	16.9	1.9	0.0	6	3	0.0	16	64	8
2	0.00		1	1	15	-1.4	-1.2	-6.2		7	7	4.0	3.6	15	0.6	-0.7	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	5	0.0	11	45	8
2	4.91		30	3	15	0.3	0.2	-5.7		0	1	3.9	3.7	15	0.6	-0.7	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	5	0.0	16	271	8

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - PILASTRI

Filo Iniz. Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final N/Nc	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE								VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE														
					Co mb	M Exd (t*m)	M Eyd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	εf% 100	εc% 100	Area cmq b h	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRLd (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
2.5	0.05		30	5	15	1.4	1.1	-5.3		8	7	4.0	3.6	15	0.6	-0.7	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	3	0.0	16	65	8
3	0.00		1	1	9	-0.9	0.6	-5.7		3	4	4.1	3.5	7	-0.3	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	4	3	0.0	11	45	8
3	4.91		30	3	2	-0.2	-0.1	-7.2		0	1	3.9	3.7	23	0.0	-0.6	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	3	4	0.0	16	270	8
2.5	0.05		30	5	9	0.8	-0.6	-4.9		3	4	4.1	3.5	7	-0.3	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	4	2	0.0	16	66	8
4	0.00		1	1	9	-1.4	1.2	-6.2		7	7	4.0	3.6	7	-0.6	-0.7	0.0	17.4	17.4	1.9	0.0	7	5	0.0	11	45	8
4	4.91		30	3	9	0.3	-0.2	-5.7		0	1	3.9	3.7	7	-0.6	-0.7	0.0	17.4	17.4	1.9	0.0	7	5	0.0	16	271	8
2.5	0.05		30	5	9	1.4	-1.1	-5.4		8	7	4.0	3.6	7	-0.6	-0.7	0.0	17.4	17.4	1.9	0.0	7	3	0.0	16	65	8
5	0.00		1	1	9	-0.5	1.5	-5.0		6	5	3.6	4.0	7	-0.7	-0.3	0.0	17.2	17.2	1.9	0.0	6	5	0.0	11	45	8
5	4.91		30	3	9	0.1	-0.3	-4.5		0	1	3.7	3.9	7	-0.7	-0.3	0.0	17.2	17.2	1.9	0.0	6	5	0.0	16	272	8
2.5	0.04		30	5	9	0.6	-1.5	-4.2		7	5	3.6	4.0	7	-0.7	-0.3	0.0	17.2	17.2	1.9	0.0	6	3	0.0	16	64	8
9	0.00		1	1	15	-0.5	-2.1	-7.7		8	7	3.5	4.1	13	1.0	-0.2	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	7	7	0.0	11	45	8
9	4.91		30	3	2	0.2	0.4	-8.4		0	1	3.7	3.9	13	1.0	-0.2	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	7	7	0.0	16	270	8
2.5	0.06		30	5	15	0.5	2.1	-6.9		8	7	3.5	4.1	13	1.0	-0.2	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	5	0.0	16	66	8
13	0.00		1	1	9	-0.5	2.1	-7.6		8	7	3.5	4.1	7	-1.1	-0.3	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	7	7	0.0	11	45	8
13	4.91		30	3	9	-0.1	0.4	-7.3		0	1	3.7	3.9	7	-1.1	-0.3	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	7	7	0.0	16	270	8
2.5	0.06		30	5	9	0.5	-2.1	-6.8		8	7	3.5	4.1	7	-1.1	-0.3	0.0	17.6	17.6	1.9	0.0	7	5	0.0	16	66	8
14	0.00		1	1	18	-0.9	-1.8	-7.7		7	7	3.5	4.1	16	1.0	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	8	6	0.0	11	45	8
14	4.91		30	3	2	0.2	0.4	-9.0		0	1	3.6	3.9	16	1.0	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	8	6	0.0	16	270	8
2.5	0.06		30	5	18	0.9	1.9	-6.8		8	7	3.5	4.1	16	1.0	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	8	4	0.0	16	66	8
18	0.00		1	1	8	-0.9	1.8	-7.6		7	7	3.5	4.1	8	-1.0	-0.5	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	8	6	0.0	11	45	8
18	4.91		30	3	2	0.2	-0.4	-8.9		0	1	3.6	3.9	8	-1.0	-0.5	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	8	6	0.0	16	270	8
2.5	0.06		30	5	8	0.9	-1.9	-6.8		8	7	3.5	4.1	8	-1.0	-0.5	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	8	4	0.0	16	66	8
19	0.00		1	1	18	-0.9	-1.5	-6.9		6	6	3.5	4.0	16	0.8	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	5	0.0	11	45	8
19	4.91		30	3	2	0.2	0.4	-7.9		0	1	3.7	3.9	16	0.8	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	5	0.0	16	269	8
2.5	0.05		30	5	18	0.9	1.5	-6.1		7	6	3.5	4.1	16	0.8	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	7	3	0.0	16	67	8
20	0.00		1	1	8	-0.9	1.5	-6.9		6	6	3.5	4.0	8	-0.8	-0.5	0.0	17.5	17.5	1.9	0.0	7	5	0.0	11	45	8
20	4.91		30	3	2	0.2	-0.4	-8.0		0	1	3.7	3.9	8	-0.8	-0.5	0.0	17.5	17.5	1.9	0.0	7	5	0.0	16	269	8
2.5	0.05		30	5	8	0.9	-1.5	-6.1		7	6	3.5	4.1	8	-0.8	-0.5	0.0	17.5	17.5	1.9	0.0	7	3	0.0	16	67	8
24	0.00		1	1	18	-0.9	-2.0	-8.0		8	7	3.5	4.1	12	1.1	-0.4	0.0	17.4	17.4	1.9	0.0	8	7	0.0	11	45	8
24	4.91		30	3	2	0.2	0.5	-9.2		0	2	3.6	3.9	12	1.1	-0.4	0.0	17.4	17.4	1.9	0.0	8	7	0.0	16	271	8
2.5	0.06		30	5	18	0.9	2.1	-7.2		9	8	3.5	4.1	12	1.1	-0.4	0.0	17.4	17.4	1.9	0.0	8	5	0.0	16	65	8
25	0.00		1	1	8	-0.9	1.9	-8.0		8	7	3.5	4.1	6	-1.1	-0.4	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	8	7	0.0	11	45	8
25	4.91		30	3	2	0.2	-0.5	-9.2		0	2	3.6	3.9	6	-1.1	-0.4	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	8	7	0.0	16	270	8
2.5	0.06		30	5	8	0.9	-2.0	-7.1		9	8	3.5	4.1	6	-1.1	-0.4	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	8	5	0.0	16	66	8
26	0.00		1	1	18	-0.9	-2.3	-8.6		9	8	3.5	4.0	12	1.3	-0.4	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	9	9	0.0	11	45	8
26	4.91		30	3	12	0.2	0.6	-8.3		0	2	3.6	3.9	12	1.3	-0.4	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	9	9	0.0	16	271	8
2.5	0.07		30	5	18	0.9	2.4	-7.7		10	9	3.5	4.1	12	1.3	-0.4	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	9	6	0.0	16	65	8
30	0.00		1	1	8	-0.9	2.3	-8.6		9	8	3.5	4.0	6	-1.3	-0.4	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	9	9	0.0	11	45	8
30	4.91		30	3	6	0.2	-0.5	-8.2		0	2	3.6	3.9	6	-1.3	-0.4	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	9	9	0.0	16	271	8
2.5	0.07		30	5	8	0.9	-2.4	-7.7		10	9	3.5	4.1	6	-1.3	-0.4	0.0	17.7	17.7	1.9	0.0	9	6	0.0	16	65	8
31	0.00		1	1	18	-0.7	-1.9	-4.8		9	7	3.5	4.0	12	1.1	-0.3	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	7	7	0.0	11	45	8
31	4.91		30	3	8	0.1	0.3	-1.2		1	1	3.7	3.9	12	1.1	-0.3	0.0	14.0	14.0	2.7	0.0	7	7	0.0	16	272	8
2.5	0.04		30	5	18	0.6	1.9	-4.0		9	7	3.6	4.0	12	1.1	-0.3	0.0	16.9	16.9	1.9	0.0	7	5	0.0	16	64	8
32	0.00		1	1	12	1.2	-1.6	-5.5		9	8	3.9	3.7	12	0.9	0.7	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	8	6	0.0	11	45	8
32	4.91		30	3	12	-0.3	0.3	-5.0		0	1	3.8	3.7	12	0.9	0.7	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	8	6	0.0	16	271	8
2.5	0.05		30	5	12	-1.3	1.6	-4.7		10	8	3.9	3.6	12	0.9	0.7	0.0	17.3	17.3	1.9	0.0	8	4	0.0	16	65	8

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE

		FESSURAZIONE										FRECCHE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)		Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
30 35	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 1	2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.6 84 1.6	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
30 35	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	3 3 1	2 -0.4 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.0 103 1.9	4 4 3	2 2 1	-0.4 -0.4 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0	
30 35	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	1 1 1	2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.6 84 1.5	1 1 1	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
5 13	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	2 2 2	2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.9 97 1.8	2 2 2	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
5 13	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	1 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.8 77 2.5	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0	
5 13	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	1 1.4 1.4	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	10.2 286 9.5	5 5 5	2 2 1	1.5 1.5 1.4	0.0 0.0 0.0	0.0	
13 18	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.9 154 2.8	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0	
13 18	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	2 2 2	2 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.0 157 2.8	2 2 2	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0	
13 18	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 0.8 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.7 159 5.2	5 5 5	2 2 1	0.8 0.8 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0	
18 20	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.8 147 2.6	5 5 5	2 2 1	-0.5 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0	
18 20	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	1 1 1	2 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.8 146 2.6	1 1 1	2 2 1	-0.5 -0.5 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0	
18 20	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.4 235 7.8	5 5 5	2 2 1	1.3 1.3 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0	
20 25	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 -0.4 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.0 106 1.9	5 5 5	2 2 1	-0.4 -0.4 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0	
20 25	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	1 1 1	2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.8 96 1.7	1 1 1	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
20 25	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.0 251 8.3	5 5 5	2 2 1	1.3 1.3 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0	
25 30	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 -0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.7 195 3.5	5 5 5	2 2 1	-0.7 -0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	0.0	
25 30	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	1 1 1	2 -0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.6 190 3.4	1 1 1	2 2 1	-0.7 -0.7 -0.7	0.0 0.0 0.0	0.0	
25 30	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	2 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.2 202 6.6	5 5 5	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0	
1 9	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	2 2 1	2 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.7 90 1.6	2 2 2	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
1 9	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.4 0.3	0.000 0.000 0.000	0 0 0	5 5 5	1 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.8 77 2.5	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0	
1	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	10.3	5	2	1.5	0.0	0.0	

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																				
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI						
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
9	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	1.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	289	5	2	1.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	9.6	5	1	1.4	0.0	0.0
9	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	2.9	5	2	-0.5	0.0	0.0
14	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	151	5	2	-0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.7	5	1	-0.5	0.0	0.0
9	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	2.9	2	2	-0.6	0.0	0.0
14	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	2	2	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	155	2	2	-0.6	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	2	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.8	2	1	-0.5	0.0	0.0
9	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	5.8	5	2	0.9	0.0	0.0
14	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.8	0.0	0.0		Rara fer	3600	162	5	2	0.9	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.8	0.0	0.0		Perm cls	112.0	5.3	5	1	0.8	0.0	0.0
14	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	2.7	5	2	-0.5	0.0	0.0
19	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	140	5	2	-0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.5	5	1	-0.5	0.0	0.0
14	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	2.8	1	2	-0.5	0.0	0.0
19	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	145	1	2	-0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.6	1	1	-0.5	0.0	0.0
14	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	8.7	5	2	1.3	0.0	0.0
19	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	1.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	245	5	2	1.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	8.2	5	1	1.2	0.0	0.0
19	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	1.9	5	2	-0.4	0.0	0.0
24	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	98	5	2	-0.4	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	1.7	5	1	-0.3	0.0	0.0
19	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	1.7	1	2	-0.3	0.0	0.0
24	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	88	1	2	-0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	1.6	1	1	-0.3	0.0	0.0
19	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	8.7	5	2	1.3	0.0	0.0
24	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	1.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	243	5	2	1.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	8.0	5	1	1.2	0.0	0.0
24	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	3.8	5	2	-0.7	0.0	0.0
26	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.7	0.0	0.0		Rara fer	3600	198	5	2	-0.7	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.7	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.6	5	1	-0.7	0.0	0.0
24	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	3.7	1	2	-0.7	0.0	0.0
26	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.7	0.0	0.0		Rara fer	3600	192	1	2	-0.7	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.7	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.5	1	1	-0.7	0.0	0.0
24	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	6.9	5	2	1.0	0.0	0.0
26	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.9	0.0	0.0		Rara fer	3600	192	5	2	1.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.9	0.0	0.0		Perm cls	112.0	6.3	5	1	0.9	0.0	0.0
26	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	1.6	5	2	-0.3	0.0	0.0
31	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	81	5	2	-0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	1.5	5	1	-0.3	0.0	0.0
26	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	2.1	3	2	-0.4	0.0	0.0
31	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	3	2	-0.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	108	3	2	-0.4	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	3	1	-0.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.0	3	1	-0.4	0.0	0.0
26	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	1.7	1	2	-0.3	0.0	0.0
31	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	88	1	2	-0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	1.6	1	1	-0.3	0.0	0.0
31	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	4.6	1	2	-0.9	0.0	0.0
32	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.8	0.0	0.0		Rara fer	3600	241	1	2	-0.9	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.8	0.0	0.0		Perm cls	112.0	4.3	1	1	-0.8	0.0	0.0
31	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	4.0	5	1	0.6	0.0	0.0
32	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	0.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	159	1	2	-0.6	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.6	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.7	5	1	0.6	0.0	0.0
31	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	17.4	5	2	2.6	0.0	0.0
32	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	2.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	491	5	2	2.6	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	2.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	16.5	5	1	2.5	0.0	0.0
32	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	10.0	1	2	1.5	0.0	0.0
33	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	1.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	279	1	2	1.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	1.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	9.4	1	1	1.4	0.0	0.0
32	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	7.7	5	2	1.1	0.0	0.0
33	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	1.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	216	5	2	1.1	0.0	0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECCE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.1	0.0	0.0			Perm cls	112.0	7.3	5	1	1.1	0.0	0.0
32	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	15.1	5	2	2.3	0.0	0.0	
33	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	2.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	425	5	2	2.3	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	2.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	14.3	5	1	2.1	0.0	0.0	
33	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	7.4	1	2	1.1	0.0	0.0	
34	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	1.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	208	1	2	1.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	1.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	7.0	1	1	1.0	0.0	0.0	
33	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	9.4	5	2	1.4	0.0	0.0	
34	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	1.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	265	5	2	1.4	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	8.9	5	1	1.3	0.0	0.0	
33	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	17.8	5	2	2.7	0.0	0.0	
34	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	2.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	502	5	2	2.7	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	2.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	16.8	5	1	2.5	0.0	0.0	
34	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	4.0	1	1	0.6	0.0	0.0	
35	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	155	5	2	-0.6	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.6	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.7	1	1	0.6	0.0	0.0	
34	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	4.5	5	2	-0.9	0.0	0.0	
35	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.8	0.0	0.0		Rara fer	3600	236	5	2	-0.9	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.8	0.0	0.0		Perm cls	112.0	4.2	5	1	-0.8	0.0	0.0	
34	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	4.2	1	2	-0.8	0.0	0.0	
35	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.8	0.0	0.0		Rara fer	3600	219	1	2	-0.8	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.7	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.9	1	1	-0.7	0.0	0.0	
1	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	3.9	1	2	-0.7	0.0	0.0	
2	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.7	0.0	0.0		Rara fer	3600	207	1	2	-0.7	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.7	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.7	1	1	-0.7	0.0	0.0	
1	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	7.3	5	1	1.1	0.0	0.0	
2	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	1.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	203	5	1	1.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	6.9	5	1	1.0	0.0	0.0	
1	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	22.0	5	2	3.3	0.0	0.0	
2	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	3.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	621	5	2	3.3	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	3.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	20.8	5	1	3.1	0.0	0.0	
2	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	11.0	1	2	1.6	0.0	0.0	
3	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	1.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	310	1	2	1.6	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	1.6	0.0	0.0		Perm cls	112.0	10.4	1	1	1.6	0.0	0.0	
2	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	8.2	5	2	1.2	0.0	0.0	
3	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	1.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	229	5	2	1.2	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	7.8	5	1	1.2	0.0	0.0	
2	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	17.6	5	2	2.6	0.0	0.0	
3	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	2.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	495	5	2	2.6	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	2.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	16.7	5	1	2.5	0.0	0.0	
3	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	8.1	1	2	1.2	0.0	0.0	
4	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	1.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	226	1	2	1.2	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	1.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	7.7	1	1	1.1	0.0	0.0	
3	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	11.4	5	2	1.7	0.0	0.0	
4	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	1.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	320	5	2	1.7	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	1.6	0.0	0.0		Perm cls	112.0	10.8	5	1	1.6	0.0	0.0	
3	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	21.7	5	2	3.3	0.0	0.0	
4	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	3.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	613	5	2	3.3	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	3.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	20.5	5	1	3.1	0.0	0.0	
4	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	8.0	1	1	1.2	0.0	0.0	
5	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	1.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	224	1	1	1.2	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	1.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	7.5	1	1	1.1	0.0	0.0	
4	0.00	3	Rara										Rara cls	150.0	3.4	4	2	-0.6	0.0	0.0	
5	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	4	2	-0.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	180	4	2	-0.6	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	4	1	-0.6	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.2	4	1	-0.6	0.0	0.0	
4	0.00	4	Rara										Rara cls	150.0	3.4	1	2	-0.6	0.0	0.0	
5	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-0.6	0.0	0.0		Rara fer	3600	178	1	2	-0.6	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.6	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.2	1	1	-0.6	0.0	0.0	
4	0.00	2	Rara										Rara cls	150.0	45.9	5	2	6.1	0.0	0.0	
8	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	5.9	0.0	0.0		Rara fer	3600	1095	5	2	6.1	0.0	0.0	
		2	Perm	0.3	0.000	0	5	1	5.8	0.0	0.0		Perm cls	112.0	43.6	5	1	5.8	0.0	0.0	

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
12 17	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	4 4 1	1	-1.3 0.0 0.0					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.7 464 8.2	4 4 1	2 2 1	-1.4 -1.4 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0
12 17	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	1 1 1	1	-1.4 0.0 -1.4					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.2 495 8.7	1 1 1	2 2 1	-1.5 -1.5 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0
12 17	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	2.2 0.0 2.2					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.9 419 16.9	5 5 5	2 2 1	2.3 2.3 2.2	0.0 0.0 0.0	0.0
17 23	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	-1.5 0.0 -1.5					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.8 524 9.2	5 5 5	2 2 1	-1.6 -1.6 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0
17 23	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	2 2 1	1	-1.0 0.0 -1.0					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.5 348 6.1	2 2 2	2 2 1	-1.1 -1.1 -1.0	0.0 0.0 0.0	0.0
17 23	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	3.7 0.0 3.6					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	29.4 694 27.8	5 5 5	2 2 1	3.9 3.9 3.6	0.0 0.0 0.0	0.0
23 29	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	4 4 1	1	-1.6 0.0 -1.5					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	10.1 542 9.5	4 4 4	2 2 1	-1.6 -1.6 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0
23 29	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	2 2 1	1	-1.6 0.0 -1.5					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	10.1 542 9.5	2 2 2	2 2 1	-1.6 -1.6 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0
23 29	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	5.2 0.0 5.1					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	41.4 985 39.1	5 5 5	2 2 1	5.5 5.5 5.1	0.0 0.0 0.0	0.0
29 34	0.00 0.00	2 / 2	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	1 1 1	1	1.1 0.0 1.1					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.2 214 8.6	1 1 1	2 2 1	1.2 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0
2 6	0.00 0.00	2 / 2	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	5.8 0.0 5.7					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	45.6 1088 43.3	5 5 5	2 2 1	6.0 6.0 5.7	0.0 0.0 0.0	0.0
10 15	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	4 4 1	1	-1.3 0.0 -1.3					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.6 463 8.2	4 4 4	2 2 1	-1.4 -1.4 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0
10 15	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	1 1 1	1	-1.4 0.0 -1.4					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.2 494 8.7	1 1 1	2 2 1	-1.5 -1.5 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0
10 15	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	2.2 0.0 2.2					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.9 418 16.9	5 5 5	2 2 1	2.3 2.3 2.2	0.0 0.0 0.0	0.0
15 21	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	-1.5 0.0 -1.5					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.9 531 9.4	5 5 5	2 2 1	-1.6 -1.6 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0
15 21	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	2 2 1	1	-1.0 0.0 -1.0					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.5 347 6.1	2 2 2	2 2 1	-1.0 -1.0 -1.0	0.0 0.0 0.0	0.0
15 21	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	3.5 0.0 3.5					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	28.1 661 26.5	5 5 5	2 2 1	3.7 3.7 3.5	0.0 0.0 0.0	0.0
21 27	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	3 3 1	1	-1.4 0.0 -1.4					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.9 476 8.4	3 3 3	2 2 1	-1.4 -1.4 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0
21 27	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	2 2 1	1	-1.5 0.0 -1.5					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.9 533 9.4	2 2 2	2 2 1	-1.6 -1.6 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0
21 27	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm		0.4 0.000 0.3	0	5 5 1	1	5.1 0.0 5.0					Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	40.2 954 37.9	5 5 5	2 2 1	5.3 5.3 5.0	0.0 0.0 0.0	0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
27 32	0.00 0.00	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	1 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.8 229 9.2	1 1 1	2 2 1	1.3 1.3 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0	
24 21	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	2 -1.9 -1.9	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	12.6 677 11.8	1 1 1	2 2 1	-2.0 -2.0 -1.9	0.0 0.0 0.0	0.0	
24 21	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	2 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.1 378 7.6	5 1 5	1 2 1	1.0 -1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0	
24 21	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	1 4.1 4.0	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	32.3 763 30.8	5 5 5	2 2 1	4.2 4.2 4.0	0.0 0.0 0.0	0.0	
14 15	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	2 -1.5 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.9 529 9.2	1 1 1	2 2 1	-1.6 -1.6 -1.5	0.0 0.0 0.0	0.0	
14 15	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	1 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.2 215 8.7	5 5 5	1 1 1	1.2 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0	
14 15	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	1 5.2 5.1	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	40.7 967 38.8	5 5 5	2 2 1	5.4 5.4 5.1	0.0 0.0 0.0	0.0	
23 25	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	2 -1.1 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.3 390 6.7	5 5 5	2 2 1	-1.2 -1.2 -1.1	0.0 0.0 0.0	0.0	
23 25	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	2 -1.9 -1.9	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	12.2 658 11.4	5 5 5	2 2 1	-2.0 -2.0 -1.9	0.0 0.0 0.0	0.0	
23 25	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 3 1	1 -1.3 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.7 464 8.1	3 3 3	2 2 1	-1.4 -1.4 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
17 18	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	1 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.2 221 8.7	1 5 1	1 2 1	1.2 -0.7 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0	
17 18	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	2 -1.5 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.5 510 8.9	5 5 5	2 2 1	-1.5 -1.5 -1.4	0.0 0.0 0.0	0.0	
17 18	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 4 1	1 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.6 407 7.1	4 4 4	2 2 1	-1.2 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0	
9 10	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	2 -1.3 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.8 469 8.2	1 1 1	2 2 1	-1.4 -1.4 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
9 10	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	1 2.2 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.3 405 16.5	5 5 5	1 1 1	2.3 2.3 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0	
9 10	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	1 6.4 6.2	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	49.5 1184 47.1	5 5 5	2 2 1	6.6 6.6 6.2	0.0 0.0 0.0	0.0	
12 13	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1 1	1 1.8 1.7	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	14.0 326 13.3	1 1 1	1 1 1	1.8 1.8 1.7	0.0 0.0 0.0	0.0	
12 13	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	2 -1.3 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.7 467 8.2	5 5 5	2 2 1	-1.4 -1.4 -1.3	0.0 0.0 0.0	0.0	
12 13	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	3 3 1	1 -1.2 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.0 428 7.5	3 3 3	2 2 1	-1.3 -1.3 -1.2	0.0 0.0 0.0	0.0	
3 7	0.00 0.00	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5 1	1 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	29.3 951 27.8	5 5 5	2 2 1	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0	

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
28 33	0.00 0.00	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	-0.2 -0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.0 222 6.6	5 5 5	2 2 1	-0.2 -0.2 -0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
6 7	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.7 182 5.4	1 1 1	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
6 7	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	3 3	1 1	0.1 0.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.9 60 1.8	3 3 3	1 1 1	0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
6 7	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.3 264 7.8	5 5 5	2 2 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
7 8	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	3 3	1 1	0.1 0.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.0 64 1.9	3 3 3	1 1 1	0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
7 8	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.9 189 5.6	5 5 5	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
7 8	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.8 572 16.8	5 5 5	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
10 11	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	2.0 1.9	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	15.8 369 15.0	1 1 1	2 2 1	2.1 2.1 1.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
10 11	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.4 124 5.1	5 5 5	2 2 1	0.7 0.7 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
10 11	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	1.5 1.4	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	11.7 272 11.1	5 5 5	2 2 1	1.5 1.5 1.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
11 12	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.4 125 5.1	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
11 12	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	2.0 2.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	16.0 374 15.2	5 5 5	2 2 1	2.1 2.1 2.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
11 12	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	4.8 4.7	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	37.5 889 35.7	5 5 5	2 2 1	4.9 4.9 4.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
15 16	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	2.1 2.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.0 397 16.1	1 1 1	2 2 1	2.2 2.2 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
15 16	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	1.2 1.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.3 217 8.8	1 1 1	2 2 1	1.2 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
15 16	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	2.1 2.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	16.5 385 15.7	5 5 5	2 2 1	2.1 2.1 2.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
16 17	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	1.2 1.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.4 220 8.9	5 5 5	2 2 1	1.2 1.2 1.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
16 17	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	2.1 2.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.1 400 16.2	5 5 5	2 2 1	2.2 2.2 2.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
16 17	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	3.2 3.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	25.5 600 24.3	5 5 5	2 2 1	3.3 3.3 3.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
21 22	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	2.4 2.4	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	19.5 457 18.5	1 1 1	2 2 1	2.5 2.5 2.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																				
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI						
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
21 22	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.3 193 7.9	1 1 5	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
21 22	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	16.5 385 15.6	5 5 5	2 2 1	2.1 2.1 2.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
22 23	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.8 204 8.3	5 5 5	2 2 1	1.1 1.1 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
22 23	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	19.3 452 18.3	5 5 5	2 2 1	2.5 2.5 2.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
22 23	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	24.1 567 23.0	5 5 5	2 2 1	3.1 3.1 3.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
11 16	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.7 246 7.3	1 1 1	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
11 16	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	10.1 322 9.6	1 1 1	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
11 16	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.3 137 4.1	1 1 1	2 2 1	-0.1 -0.1 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
16 22	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.9 316 9.4	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
16 22	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	8.0 257 7.7	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
16 22	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.5 176 5.3	5 5 5	2 2 1	-0.2 -0.2 -0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
22 28	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	13.7 439 13.0	5 5 5	2 2 1	-0.5 -0.5 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
22 28	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	11.0 353 10.3	1 1 1	2 2 1	0.4 0.4 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
22 28	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	11.9 382 11.1	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
27 28	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	23.7 557 22.4	1 1 1	2 2 1	3.1 3.1 2.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
27 28	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	9.0 209 8.5	1 1 1	2 2 1	1.2 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
27 28	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	12.6 294 12.0	5 5 5	2 2 1	1.6 1.6 1.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
28 29	0.00 0.00	2 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	10.4 242 9.8	5 5 5	2 2 1	1.3 1.3 1.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
28 29	0.00 0.00	3 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	23.8 559 22.5	5 5 5	2 2 1	3.1 3.1 2.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
28 29	0.00 0.00	4 / 4	Rara Freq Perm										Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	28.0 660 26.5	1 1 1	2 2 1	3.7 3.7 3.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECCE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)		Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
26	0.00	2	Rara											Rara cls	150.0	9.7	1	2	-1.6	0.0	0.0
27	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-1.5	0.0	0.0			Rara fer	3600	523	1	2	-1.6	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-1.5	0.0	0.0			Perm cls	112.0	9.1	1	1	-1.5	0.0	0.0
26	0.00	3	Rara											Rara cls	150.0	7.3	1	2	-1.2	0.0	0.0
27	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	-1.1	0.0	0.0			Rara fer	3600	392	1	2	-1.2	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-1.1	0.0	0.0			Perm cls	112.0	6.8	1	1	-1.1	0.0	0.0
26	0.00	4	Rara											Rara cls	150.0	26.9	5	2	3.5	0.0	0.0
27	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	3.4	0.0	0.0			Rara fer	3600	634	5	2	3.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	3.3	0.0	0.0			Perm cls	112.0	25.6	5	1	3.3	0.0	0.0
29	0.00	2	Rara											Rara cls	150.0	6.3	5	2	-1.0	0.0	0.0
30	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-1.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	336	5	2	-1.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.9	0.0	0.0			Perm cls	112.0	5.8	5	1	-0.9	0.0	0.0
29	0.00	3	Rara											Rara cls	150.0	10.3	5	2	-1.7	0.0	0.0
30	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-1.6	0.0	0.0			Rara fer	3600	550	5	2	-1.7	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-1.5	0.0	0.0			Perm cls	112.0	9.6	5	1	-1.5	0.0	0.0
29	0.00	4	Rara											Rara cls	150.0	7.1	4	2	-1.2	0.0	0.0
30	0.00	/	Freq	0.4	0.000	0	4	2	-1.1	0.0	0.0			Rara fer	3600	382	4	2	-1.2	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	4	1	-1.1	0.0	0.0			Perm cls	112.0	6.6	4	1	-1.1	0.0	0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECCE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)		Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
27	4.91	2	Rara											Rara cls	150.0	2.5	1	2	0.0	0.0	0.0
28	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	56	1	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.1	1	1	0.0	0.0	0.0
27	4.91	3	Rara											Rara cls	150.0	3.5	1	2	-0.1	0.0	0.0
28	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	80	1	2	-0.1	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	3.3	1	1	0.0	0.0	0.0
27	4.91	4	Rara											Rara cls	150.0	3.9	1	2	-0.1	0.0	0.0
28	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	-0.1	0.0	0.0			Rara fer	3600	89	1	2	-0.1	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.1	0.0	0.0			Perm cls	112.0	3.6	1	1	-0.1	0.0	0.0
10	4.91	2	Rara											Rara cls	150.0	3.2	1	2	0.0	0.0	0.0
11	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	72	1	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.9	1	1	0.0	0.0	0.0
10	4.91	3	Rara											Rara cls	150.0	0.9	3	2	0.0	0.0	0.0
11	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	3	1	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	20	3	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	3	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	0.8	3	1	0.0	0.0	0.0
10	4.91	4	Rara											Rara cls	150.0	2.7	1	2	0.0	0.0	0.0
11	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	62	1	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.5	1	1	0.0	0.0	0.0
11	4.91	2	Rara											Rara cls	150.0	2.5	5	2	0.0	0.0	0.0
12	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	57	5	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.3	5	1	0.0	0.0	0.0
11	4.91	3	Rara											Rara cls	150.0	3.2	5	2	0.0	0.0	0.0
12	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	74	5	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.9	5	1	0.0	0.0	0.0
11	4.91	4	Rara											Rara cls	150.0	2.9	5	2	0.0	0.0	0.0
12	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	66	5	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.3	5	1	0.0	0.0	0.0
15	4.91	2	Rara											Rara cls	150.0	2.6	1	2	0.0	0.0	0.0
16	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	60	1	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	2.3	1	1	0.0	0.0	0.0
15	4.91	3	Rara											Rara cls	150.0	1.3	5	2	0.0	0.0	0.0
16	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	29	5	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	1.2	5	1	0.0	0.0	0.0
15	4.91	4	Rara											Rara cls	150.0	1.8	1	2	0.0	0.0	0.0
16	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	41	1	2	0.0	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	1.7	1	1	0.0	0.0	0.0
16	4.91	2	Rara											Rara cls	150.0	1.2	1	2	0.0	0.0	0.0
17	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0			Rara fer	3600	27	1	2	0.0	0.0	0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0			Perm cls	112.0	1.1	1	1	0.0	0.0	0.0
16	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	3.6	5	2	-0.1	0.0	0.0	
17	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	82	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.2	5	1	0.0	0.0	0.0	
16	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	8.4	5	2	-0.1	0.0	0.0	
17	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	191	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	6.7	5	1	-0.1	0.0	0.0	
21	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	3.0	1	2	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	69	1	2	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.7	1	1	0.0	0.0	0.0	
21	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	0.6	1	2	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	14	1	2	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	0.6	1	1	0.0	0.0	0.0	
21	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	3.1	1	2	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	71	1	2	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.9	1	1	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	2.2	1	2	0.0	0.0	0.0	
23	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	49	1	2	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.0	1	1	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	5.2	5	2	-0.1	0.0	0.0	
23	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	119	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	4.6	5	1	-0.1	0.0	0.0	
22	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	9.4	5	2	-0.1	0.0	0.0	
23	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	214	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	7.6	5	1	-0.1	0.0	0.0	
28	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	1.1	1	1	0.0	0.0	0.0	
29	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	25	1	1	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	1.1	1	1	0.0	0.0	0.0	
28	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	3.9	1	2	-0.1	0.0	0.0	
29	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	89	1	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.6	1	1	-0.1	0.0	0.0	
28	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	4.9	5	2	-0.1	0.0	0.0	
29	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	113	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.7	5	1	-0.1	0.0	0.0	
28	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	3.7	5	2	-0.1	0.0	0.0	
22	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	84	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.4	5	1	-0.1	0.0	0.0	
28	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	4.6	5	2	-0.1	0.0	0.0	
22	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	105	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	4.3	5	1	-0.1	0.0	0.0	
28	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	4.3	5	2	-0.1	0.0	0.0	
22	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	98	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	4.1	5	1	-0.1	0.0	0.0	
16	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	3.6	5	2	-0.1	0.0	0.0	
11	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	81	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.3	5	1	0.0	0.0	0.0	
16	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	5.5	5	2	-0.1	0.0	0.0	
11	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	126	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	5.0	5	1	-0.1	0.0	0.0	
16	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	5.6	5	2	-0.1	0.0	0.0	
11	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	128	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	5.3	5	1	-0.1	0.0	0.0	
22	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	1.8	1	2	0.0	0.0	0.0	
16	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	41	1	2	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	1.7	1	1	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	2.7	5	2	0.0	0.0	0.0	
16	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.0	0.0	0.0		Rara fer	3600	61	5	2	0.0	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.0	0.0	0.0		Perm cls	112.0	2.5	5	1	0.0	0.0	0.0	
22	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	4.0	5	2	-0.1	0.0	0.0	
16	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.1	0.0	0.0		Rara fer	3600	90	5	2	-0.1	0.0	0.0	
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.1	0.0	0.0		Perm cls	112.0	3.7	5	1	-0.1	0.0	0.0	

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																				
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI						
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
30 35	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.5 0.5	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.7 119 3.4	5 5 5	2 2 1	0.6 0.6 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
30 35	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 4	2 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.1 133 3.8	4 4 4	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
30 35	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.5 0.5	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.6 117 3.4	1 1 1	2 2 1	0.5 0.5 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
5 13	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 4	2 1	0.7 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.6 148 4.2	4 4 4	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
5 13	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.8 155 4.4	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
5 13	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.7 87 2.5	1 1 1	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
13 18	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.0 132 3.7	5 5 5	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
13 18	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.2 138 3.8	1 1 1	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
13 18	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.7 -0.7	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.0 161 4.6	5 5 5	2 2 1	-0.8 -0.8 -0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
18 20	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.8 90 2.5	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
18 20	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.6 83 2.3	1 1 1	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
18 20	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.5 -0.5	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.8 123 3.5	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
20 25	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 4	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.7 55 1.6	4 4 4	2 2 1	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
20 25	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.0 65 1.9	1 1 1	2 2 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
20 25	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.6 -0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.2 137 3.9	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
25 30	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.5 145 4.0	5 5 5	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
25 30	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.7 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.8 155 4.2	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
25 30	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.6 -0.6	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.9 126 3.7	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
1 9	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.7 152 4.3	5 5 5	2 2 1	0.7 0.7 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
1 9	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.7 154 4.4	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
1 9	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.1 68 2.0	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0
9 14	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.3 139 3.9	5 5 5	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0
9 14	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.3 139 3.9	1 1 1	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0
9 14	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.4 175 5.0	5 5 5	2 2 1	-0.8 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	0.0
14 19	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.9 96 2.7	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0
14 19	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.9 93 2.6	1 1 1	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0
14 19	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.5 177 5.0	5 5 5	2 2 1	-0.8 -0.8 -0.8	0.0 0.0 0.0	0.0
19 24	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.4 77 2.2	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0
19 24	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.5 50 1.5	1 1 1	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0
19 24	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.9 128 3.6	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.6	0.0 0.0 0.0	0.0
24 26	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.6 148 4.1	5 5 5	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0
24 26	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.6 150 4.1	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0
24 26	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.7 119 3.5	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0
26 31	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.8 123 3.5	5 5 5	2 2 1	0.6 0.6 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0
26 31	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.0 130 3.7	3 3 3	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0
26 31	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.6 117 3.4	1 1 1	2 2 1	0.5 0.5 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0
31 32	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.7 217 6.2	5 5 5	2 2 1	1.0 1.0 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0
31 32	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.5 211 6.0	1 1 1	2 2 1	1.0 1.0 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0
31 32	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.5 177 5.1	1 1 1	2 2 1	0.8 0.8 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0
32 33	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm											Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.0 195 5.6	5 5 5	2 2 1	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
32 33	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.9 0.9	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.0 194 5.6	1 1 1	2 2 1	0.9 0.9 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
32 33	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.8 155 4.5	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
33 34	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.9 0.8	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.8 190 5.5	5 5 5	2 2 1	0.9 0.9 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
33 34	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.8 0.8	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.5 178 5.2	1 1 1	2 2 1	0.8 0.8 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
33 34	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.5 0.5	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	3.3 106 3.1	1 1 1	1 1 1	0.5 0.5 0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
34 35	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.0 229 6.5	5 5 5	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
34 35	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.1 232 6.6	1 1 1	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
34 35	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.4 142 4.0	1 1 1	2 2 1	0.7 0.7 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
1 2	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.1 230 6.6	5 5 5	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
1 2	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	3 3	1 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.3 238 6.8	2 2 3	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
1 2	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.7 218 6.3	1 1 1	2 2 1	1.0 1.0 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
2 3	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.0 228 6.6	5 5 5	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
2 3	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.9 224 6.5	1 1 1	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
2 3	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.8 0.8	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.7 187 5.4	1 1 1	2 2 1	0.9 0.9 0.8	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
3 4	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	1.0 1.0	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.0 226 6.6	5 5 5	2 2 1	1.1 1.1 1.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
3 4	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	1.0 0.9	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	6.6 214 6.2	1 1 1	2 2 1	1.0 1.0 0.9	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
3 4	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	1 1	0.7 0.7	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	5.0 164 4.8	1 1 1	2 2 1	0.8 0.8 0.7	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
4 5	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 4	2 1	1.1 1.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.8 254 7.2	5 5 4	2 2 1	1.2 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
4 5	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	1.1 1.1	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	7.7 252 7.2	1 1 1	2 2 1	1.2 1.2 1.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
4 5	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.6 0.6	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.2 138 3.9	1 1 1	2 2 1	0.6 0.6 0.6	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
4 8	4.91 4.91	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	18.4 422 17.4	5 5 5	1 1 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
12 17	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	15.4 352 13.6	5 5 5	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
12 17	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	14.6 335 12.7	1 1 1	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
12 17	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.4 -0.4	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	28.8 667 25.5	5 5 5	2 2 1	-0.4 -0.4 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
17 23	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	14.2 324 12.2	5 5 5	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
17 23	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	14.6 336 12.7	1 1 1	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
17 23	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.5 -0.5	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	36.9 860 32.5	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
23 29	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 4	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	15.6 357 13.7	4 4 4	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
23 29	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	23.1 533 20.4	1 1 1	2 2 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
23 29	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.3 -0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	22.9 528 20.1	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
29 34	4.91 4.91	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	-0.2 -0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.0 391 16.0	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
2 6	4.91 4.91	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	21.7 499 20.6	5 5 5	1 1 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
10 15	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	3 3	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	12.2 280 10.9	3 3 3	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
10 15	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	19.8 455 17.6	1 1 1	2 2 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
10 15	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.4 -0.4	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	30.0 696 26.8	5 5 5	2 2 1	-0.5 -0.5 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
15 21	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	13.4 308 11.6	5 5 5	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
15 21	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	14.3 326 12.4	1 1 1	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
15 21	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.5 -0.5	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	37.0 861 32.5	5 5 5	2 2 1	-0.6 -0.6 -0.5	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
21 27	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	4 4	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	14.9 340 13.1	4 4 4	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
21 27	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0			Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	24.8 571 21.9	1 1 1	2 2 1	0.4 0.4 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																				
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI						
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
21	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	22.0	5	2	-0.3	0.0	0.0
27	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	-0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	508	5	2	-0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	19.7	5	1	-0.3	0.0	0.0
27	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	16.9	5	2	-0.3	0.0	0.0
32	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	-0.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	387	5	2	-0.3	0.0	0.0
		2	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	15.9	5	1	-0.2	0.0	0.0
24	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	22.7	1	2	0.3	0.0	0.0
21	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	524	1	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	19.9	1	1	0.3	0.0	0.0
24	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	30.4	1	2	0.5	0.0	0.0
21	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	704	1	2	0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	27.3	1	1	0.4	0.0	0.0
24	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	18.4	1	2	0.3	0.0	0.0
21	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	423	1	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	16.9	1	1	0.3	0.0	0.0
14	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	16.1	3	2	0.2	0.0	0.0
15	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	3	2	0.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	370	3	2	0.2	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	3	1	0.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	14.3	3	1	0.2	0.0	0.0
14	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	28.2	1	2	0.4	0.0	0.0
15	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	654	1	2	0.4	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	25.5	1	1	0.4	0.0	0.0
14	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	18.9	1	2	0.3	0.0	0.0
15	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	434	1	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	17.4	1	1	0.3	0.0	0.0
23	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	32.7	5	2	0.5	0.0	0.0
25	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	758	5	2	0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	29.3	5	1	0.4	0.0	0.0
23	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	20.5	5	2	0.3	0.0	0.0
25	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	472	5	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	18.0	5	1	0.3	0.0	0.0
23	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	35.1	5	2	-0.5	0.0	0.0
25	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	816	5	2	-0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	32.8	5	1	-0.5	0.0	0.0
17	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	27.0	5	2	0.4	0.0	0.0
18	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.4	0.0	0.0		Rara fer	3600	623	5	2	0.4	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.4	0.0	0.0		Perm cls	112.0	24.2	5	1	0.4	0.0	0.0
17	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	17.0	5	2	0.3	0.0	0.0
18	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	391	5	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	14.8	5	1	0.2	0.0	0.0
17	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	35.7	5	2	-0.5	0.0	0.0
18	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	830	5	2	-0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	33.4	5	1	-0.5	0.0	0.0
9	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	15.6	5	2	0.2	0.0	0.0
10	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	357	5	2	0.2	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	14.0	5	1	0.2	0.0	0.0
9	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	21.9	1	2	0.3	0.0	0.0
10	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	504	1	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	19.7	1	1	0.3	0.0	0.0
9	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	21.3	1	2	0.3	0.0	0.0
10	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	491	1	2	0.3	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	19.6	1	1	0.3	0.0	0.0
12	4.91	2	Rara										Rara cls	150.0	23.9	5	2	0.4	0.0	0.0
13	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	2	0.3	0.0	0.0		Rara fer	3600	551	5	2	0.4	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.3	0.0	0.0		Perm cls	112.0	21.5	5	1	0.3	0.0	0.0
12	4.91	3	Rara										Rara cls	150.0	14.6	1	2	0.2	0.0	0.0
13	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.2	0.0	0.0		Rara fer	3600	335	1	2	0.2	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.2	0.0	0.0		Perm cls	112.0	13.1	1	1	0.2	0.0	0.0
12	4.91	4	Rara										Rara cls	150.0	32.7	5	2	-0.5	0.0	0.0
13	4.91	/	Freq	0.4	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Rara fer	3600	760	5	2	-0.5	0.0	0.0
		4	Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.5	0.0	0.0		Perm cls	112.0	30.8	5	1	-0.5	0.0	0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																				
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI						
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
3 7	4.91 4.91	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	0.3 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.4 400 16.6	5 5 5	1 1 1	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
28 33	4.91 4.91	2 / 2	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	-0.3 -0.3	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	18.1 416 17.0	5 5 5	2 2 1	-0.3 -0.3 -0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
26 27	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	2 2	2 1	0.3 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	18.6 427 16.4	1 1 2	2 2 1	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
26 27	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	28.7 665 25.9	1 1 1	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
26 27	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	17.1 393 15.7	1 1 1	2 2 1	0.3 0.3 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
29 30	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.4 0.4	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	28.5 661 25.6	5 5 5	2 2 1	0.4 0.4 0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
29 30	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.3 0.3	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	20.0 459 17.6	5 5 5	2 2 1	0.3 0.3 0.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
29 30	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	1 1	-0.4 -0.4	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	30.3 703 28.3	5 5 5	2 2 1	-0.5 -0.5 -0.4	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
6 7	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	3 3	2 1	0.1 0.1	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.0 61 1.9	3 3 3	2 2 1	0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
6 7	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 2	2 1	0.1 0.1	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.3 69 2.0	1 1 2	2 2 1	0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
6 7	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	1 1	2 1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	0.9 25 0.7	5 5 1	2 2 1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
7 8	4.91 4.91	2 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.2 0.2	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	4.0 120 3.6	5 5 5	2 2 1	0.2 0.2 0.2	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
7 8	4.91 4.91	3 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	0.1 0.1	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	2.4 71 2.2	5 5 5	2 2 1	0.1 0.1 0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0
7 8	4.91 4.91	4 / 4	Rara Freq Perm	0.4 0.3	0.000 0.000	0 0	5 5	2 1	-0.1 -0.1	0.0 0.0	0.0 0.0		Rara cls Rara fer Perm cls	150.0 3600 112.0	1.6 47 1.2	5 5 5	2 2 1	-0.1 -0.1 -0.1	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

STAMPA VERIFICHE S.L.E. PILASTRI																				
			FESSURAZIONE								FRECCHE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)
3	0.00		Rara										Rara cls	150.0	25.7	5	2	-0.7	0.0	-5.7
3	4.91		Freq	0.4	0.000	0	5	1	-0.7	0.0	-5.4		Rara fer	3600	195	1	1	0.7	0.0	-4.7
			Perm	0.3	0.000	0	5	1	-0.7	0.0	-5.3		Perm cls	112.0	24.3	5	1	-0.7	0.0	-5.3
4	0.00		Rara										Rara cls	150.0	38.6	1	2	0.8	-0.3	-5.1
4	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.7	-0.3	-4.8		Rara fer	3600	318	1	1	0.8	-0.3	-4.9
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.7	-0.3	-4.7		Perm cls	112.0	36.5	1	1	0.7	-0.3	-4.7
5	0.00		Rara										Rara cls	150.0	23.9	1	2	0.2	-0.5	-2.9
5	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.1	-0.5	-2.8		Rara fer	3600	203	1	1	0.2	-0.5	-2.9
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.1	-0.5	-2.8		Perm cls	112.0	22.3	1	1	0.1	-0.5	-2.8
13	0.00		Rara										Rara cls	150.0	38.5	1	2	0.1	-1.0	-5.8
13	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.1	-0.9	-5.4		Rara fer	3600	355	1	2	0.1	-1.0	-5.8
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.1	-0.9	-5.4		Perm cls	112.0	35.7	1	1	0.1	-0.9	-5.4
14	0.00		Rara										Rara cls	150.0	42.6	1	2	0.0	1.1	-6.3
14	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.0	1.1	-5.8		Rara fer	3600	427	1	2	0.0	1.1	-6.3

STAMPA VERIFICHE S.L.E. PILASTRI																					
			FESSURAZIONE									FRECC E		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	1.1	-5.8			Perm cls	112.0	39.4	1	1	0.0	1.1	-5.8
18	0.00		Rara										Rara cls	150.0	42.1	1	2	0.0	-1.1	-6.2	
18	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.0	-1.1	-5.7		Rara fer	3600	424	1	2	0.0	-1.1	-6.2	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	-1.0	-5.7		Perm cls	112.0	39.0	1	1	0.0	-1.0	-5.7	
19	0.00		Rara										Rara cls	150.0	34.5	1	2	0.0	0.9	-5.4	
19	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	0.0	0.9	-5.0		Rara fer	3600	315	1	2	0.0	0.9	-5.4	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	0.8	-5.0		Perm cls	112.0	31.8	1	1	0.0	0.8	-5.0	
20	0.00		Rara										Rara cls	150.0	34.7	1	2	0.0	-0.9	-5.5	
20	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	-0.9	-5.1		Rara fer	3600	321	1	2	0.0	-0.9	-5.5	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	-0.9	-5.0		Perm cls	112.0	32.0	1	1	0.0	-0.9	-5.0	
24	0.00		Rara										Rara cls	150.0	44.9	1	2	0.0	1.2	-6.4	
24	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	1.1	-6.0		Rara fer	3600	473	1	2	0.0	1.2	-6.4	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	1.1	-5.9		Perm cls	112.0	41.4	1	1	0.0	1.1	-5.9	
25	0.00		Rara										Rara cls	150.0	43.2	1	2	0.0	-1.2	-6.4	
25	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	-1.1	-5.9		Rara fer	3600	439	1	2	0.0	-1.2	-6.4	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	-1.1	-5.8		Perm cls	112.0	39.9	1	1	0.0	-1.1	-5.8	
26	0.00		Rara										Rara cls	150.0	39.5	1	2	0.0	1.1	-6.2	
26	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	1.0	-5.8		Rara fer	3600	369	1	2	0.0	1.1	-6.2	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	1.0	-5.7		Perm cls	112.0	36.1	1	1	0.0	1.0	-5.7	
30	0.00		Rara										Rara cls	150.0	39.1	1	2	0.0	-1.1	-6.3	
30	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	2	0.0	-1.0	-5.9		Rara fer	3600	357	1	2	0.0	-1.1	-6.3	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	0.0	-1.0	-5.8		Perm cls	112.0	35.7	1	1	0.0	-1.0	-5.8	
31	0.00		Rara										Rara cls	150.0	17.9	1	2	-0.1	0.4	-2.6	
31	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	-0.1	0.4	-2.4		Rara fer	3600	140	1	2	-0.1	0.4	-2.6	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.1	0.4	-2.4		Perm cls	112.0	16.5	1	1	-0.1	0.4	-2.4	
32	0.00		Rara										Rara cls	150.0	28.9	1	2	-0.6	0.2	-4.4	
32	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	-0.6	0.2	-4.1		Rara fer	3600	202	1	1	-0.6	0.2	-4.3	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.5	0.2	-4.1		Perm cls	112.0	27.1	1	1	-0.5	0.2	-4.1	
33	0.00		Rara										Rara cls	150.0	20.9	5	2	0.6	0.0	-4.9	
33	4.91		Freq	0.4	0.000	0	5	1	0.6	0.0	-4.6		Rara fer	3600	145	1	1	-0.5	0.0	-3.9	
			Perm	0.3	0.000	0	5	1	0.6	0.0	-4.6		Perm cls	112.0	19.6	5	1	0.6	0.0	-4.6	
34	0.00		Rara										Rara cls	150.0	28.8	1	2	-0.6	-0.2	-4.3	
34	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	-0.6	-0.2	-4.1		Rara fer	3600	202	1	1	-0.6	-0.2	-4.2	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.5	-0.2	-4.1		Perm cls	112.0	27.0	1	1	-0.5	-0.2	-4.1	
35	0.00		Rara										Rara cls	150.0	18.0	1	2	-0.1	-0.4	-2.6	
35	4.91		Freq	0.4	0.000	0	1	1	-0.1	-0.4	-2.4		Rara fer	3600	143	1	2	-0.1	-0.4	-2.6	
			Perm	0.3	0.000	0	1	1	-0.1	-0.4	-2.4		Perm cls	112.0	16.6	1	1	-0.1	-0.4	-2.4	

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 2 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
2	1	56	-538	3533	7703	-703	-323	132	9	2	76	12	2.3	2.8	2.3	2.3	1.0		-1.6			
2	1	67	-538	3502	7701	-721	-335	-178	9	2	77	12	2.4	2.8	2.3	2.3	1.0		-1.6			
2	1	818	1097	-1741	4647	-132	573	200	1	4	10	14	2.3	2.4	2.3	2.3	0.6		-1.5			
2	1	819	1520	1481	4469	-99	-390	2	1	2	9	11	2.3	2.4	2.3	2.3	0.6		-1.4			
2	1	822	-3693	5111	4766	-726	-209	30	4	0	11	12	2.4	2.4	1.9	1.9	0.6		-1.4			
2	1	823	-5190	5311	6573	-674	-252	12	5	1	16	13	2.3	2.7	1.7	2.2	0.8		-1.4			
2	1	825	-3708	5111	4759	-724	-209	-30	4	0	11	12	2.4	2.4	1.9	1.9	0.6		-1.4			
2	1	826	-5214	5303	6577	-673	-254	-13	5	1	16	13	2.3	2.7	1.7	2.2	0.8		-1.4			
2	1	846	1558	1521	4465	-98	-383	-2	1	2	10	11	2.3	2.4	2.3	2.3	0.6		-1.4			
2	1	847	1125	2470	4593	-129	-389	-3	1	2	10	16	2.3	2.3	2.3	2.4	0.6		-1.5			
2	1	858	-4025	1555	4431	-707	-201	16	11	2	95	14	2.3	2.3	1.4	1.4	0.6		-1.3			
2	1	863	936	3239	9204	-373	-264	-99	7	1	77	10	2.3	3.0	2.0	2.5	1.2		-1.4			
2	1	864	-3617	6418	4649	-836	-317	27	4	1	14	16	2.5	2.5	1.9	2.0	0.6		-1.3			
2	1	866	1136	3391	9282	-382	-272	-91	2	1	10	11	3.0	3.0	2.5	2.5	1.2		-1.4			
2	1	867	-3720	6561	4647	-846	-331	-30	4	1	14	16	2.5	2.5	1.9	2.0	0.6		-1.3			
2	1	915	-1619	-528	4144	281	131	16	2	1	8	5	1.4	1.4	2.3	2.3	0.5		-1.3			
2	1	916	-1753	-1494	3776	203	209	18	1	1	4	5	1.3	1.3	2.3	2.3	0.5		-1.3			
2	1	917	-1577	-16	5060	146	137	-85	1	1	2	6	2.3	2.3	2.3	2.3	0.6		-1.3			
2	1	918	-1328	-416	4653	91	55	2	0	0	1	1	1.4	1.4	2.3	2.3	0.6		-1.3			
2	1	919	-1525	-402	4717	202	138	86	1	1	5	5	2.3	2.3	2.3	2.3	0.6		-1.3			
2	1	920	-213	179	4429	202	202	101	1	1	9	10	2.3	2.3	2.3	2.3	0.6		-1.3			
2	1	921	-1170	15	3579	167	64	24	1	0	4	3	1.3	1.3	2.3	2.3	0.5		-1.3			
2	1	922	-1675	-652	3010	181	181	-63	1	1	4	6	1.2	1.2	2.3	2.3	0.4		-1.3			
2	1	923	-4	1100	5029	198	163	19	1	1	9	11	1.5	2.3	2.3	2.3	0.6		-1.4			
2	1	924	-560	258	4020	307	102	12	2	1	13	6	1.4	1.4	2.3	2.3	0.5		-1.3			
2	1	925	-1585	-569	3455	247	222	19	2	2	7	9	1.3	1.3	2.3	2.3	0.4		-1.3			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 2 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
2	1	926	532	1899	6862	169	210	-89	1	2	10	16	2.3	2.3	2.3	2.3	0.9		-1.4			
2	1	927	-456	1676	4709	113	-31	10	1	2	4	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.6		-1.3			
2	1	928	-1017	164	4453	184	-153	85	1	1	5	8	2.3	2.3	2.3	2.3	0.6		-1.3			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 3 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
3	1	85	1017	886	492	-636	-510	74	3	3	15	12	2.3	2.3	1.4	1.4	0.1		-1.6			
3	1	964	-1059	406	613	244	136	-109	2	1	8	8	2.3	2.3	2.3	2.3	0.1		-1.5			
3	1	965	-1091	399	620	243	135	109	2	1	8	8	2.3	2.3	2.3	2.3	0.1		-1.5			
3	1	966	-206	112	253	182	66	-60	1	0	8	3	0.9	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			
3	1	967	948	-120	553	166	151	-62	1	1	11	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.1		-1.5			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 4 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
4	1	86	2364	5071	2191	-530	-1920	-83	3	12	15	50	2.3	5.2	1.6	3.2	0.3		-1.7			
4	1	91	-15	-1504	793	-281	-1432	-37	2	6	13	15	2.3	3.8	0.9	1.9	0.1		-1.5			
4	1	94	-58	-867	782	-375	-1706	38	3	6	18	16	2.3	4.5	0.9	2.3	0.1		-1.5			
4	1	96	-44	-843	788	-348	-1723	-32	3	6	16	16	2.3	4.6	0.9	2.3	0.1		-1.5			
4	1	97	2376	5107	2221	-512	-1957	80	3	16	15	83	2.3	5.2	1.6	3.2	0.3		-1.7			
4	1	968	-572	1464	1210	-415	-1516	-104	3	6	18	18	2.3	4.0	1.0	2.5	0.2		-1.6			
4	1	991	-537	1497	1188	-427	-1576	104	3	6	18	18	2.3	4.0	1.0	2.5	0.2		-1.6			
4	1	993	202	77	1209	-1455	-251	0	6	2	16	12	4.0	2.3	2.5	1.0	0.2		-1.3			
4	1	994	-744	66	1018	-836	-149	44	4	1	13	7	2.7	2.3	1.5	1.0	0.1		-1.2			
4	1	999	-1052	-341	1094	-912	-148	0	4	1	13	6	2.8	2.3	1.5	1.0	0.1		-1.2			
4	1	1004	95	4047	1102	345	718	-246	3	3	17	14	2.3	2.0	2.3	3.0	0.1		-2.4			
4	1	1008	324	2848	61	46	926	45	0	4	3	16	2.3	1.8	2.3	2.8	0.0		-2.7			
4	1	1063	-666	-397	1282	242	442	-165	2	6	9	50	2.3	2.3	2.3	2.3	0.2		-1.7			
4	1	1064	-524	-714	455	208	453	149	2	5	8	35	2.3	2.3	2.3	2.3	0.1		-1.8			
4	1	1065	58	848	67	-59	777	-46	0	4	3	18	2.3	1.3	2.3	2.3	0.0		-2.0			
4	1	1066	-433	1646	360	208	395	-77	2	2	8	11	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.8			
4	1	1067	-213	-25	1464	-473	430	342	5	3	37	21	2.3	2.3	2.3	2.3	0.2		-1.4			
4	1	1068	192	-9	1751	-242	112	2	2	1	12	5	2.3	1.1	1.1	2.3	0.2		-1.5			
4	1	1069	-675	287	1692	-462	408	-337	6	7	53	68	2.3	2.3	2.3	2.3	0.2		-1.4			
4	1	1070	5	485	1738	-252	626	367	2	3	11	14	2.3	2.3	2.3	2.3	0.2		-1.7			
4	1	1071	377	548	1520	202	497	-45	1	3	11	12	1.0	1.5	2.3	2.3	0.2		-1.9			
4	1	1072	-549	602	1529	497	630	-372	7	3	65	15	2.3	2.3	2.3	2.3	0.2		-1.6			
4	1	1073	-69	1710	1417	430	705	318	4	4	24	18	2.3	2.3	2.3	2.3	0.2		-2.1			
4	1	1074	133	1571	1100	281	771	0	2	7	14	48	1.0	1.5	2.3	2.3	0.1		-2.3			
4	1	1075	-415	955	1113	442	717	-326	5	4	48	17	2.3	2.3	2.3	2.3	0.1		-1.9			
4	1	1076	94	4068	1095	405	775	303	5	3	42	15	2.3	2.0	2.3	3.0	0.1		-2.4			
4	1	1077	321	2862	59	-84	971	-48	1	4	5	17	2.3	1.8	2.3	2.8	0.0		-2.8			
4	1	1078	-313	1331	268	399	792	-311	3	7	18	54	2.3	1.4	2.3	2.3	0.0		-2.2			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 5 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
5	1	115	-714	1948	402	-606	-342	-38	9	2	85	10	2.3	2.3	0.9	2.3	0.1		-1.6			
5	1	1114	620	118	214	241	142	-120	2	1	13	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			
5	1	1115	605	116	211	241	141	120	2	1	13	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			
5	1	1116	969	4	67	177	78	-72	1	1	11	4	0.8	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			
5	1	1117	-396	-343	219	234	161	-130	2	1	10	6	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 6 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
6	1	116	136	271	65	-185	-974	-43	1	4	9	15	2.3	2.8	0.8	1.8	0.0		-1.8			
6	1	124	253	-169	57	-234	-1125	20	2	10	12	63	2.3	2.4	0.8	1.2	0.0		-1.6			
6	1	126	250	-158	57	-213	-1136	-16	2	10	11	62	2.3	2.4	0.8	1.2	0.0		-1.6			
6	1	127	130	259	58	-157	-992	38	1	4	8	15	2.3	2.8	0.8	1.8	0.0		-1.8			
6	1	1138	-332	64	31	-197	-885	-16	1	10	8	81	2.3	2.3	0.8	0.9	0.0		-1.4			
6	1	1158	51	729	30	59	921	-39	0	4	3	14	2.3	1.8	2.3	2.8	0.0		-2.7			
6	1	1211	-351	-84	138	-474	424	340	6	4	48	25	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.4			
6	1	1212	-103	-126	174	-248	112	3	2	1	11	5	2.3	0.9	0.9	2.3	0.0		-1.5			
6	1	1213	-403	36	286	-467	405	-335	6	4	52	36	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.4			
6	1	1214	-292	-1	113	478	619	364	5	5	44	29	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.8			
6	1	1215	-32	14	163	213	495	3	2	3	10	11	0.9	0.9	2.3	2.3	0.0		-1.9			
6	1	1216	-357	22	323	487	623	-367	6	3	49	14	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.7			
6	1	1217	-268	239	151	431	697	318	5	4	40	16	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-2.1			
6	1	1218	-12	258	130	280	769	1	2	4	13	17	0.9	1.4	2.3	2.3	0.0		-2.4			
6	1	1219	-295	40	311	436	704	-321	5	4	42	16	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.9			
6	1	1220	-229	546	105	396	781	312	3	4	18	18	2.3	1.4	2.3	2.3	0.0		-2.5			
6	1	1221	13	720	31	-68	966	-42	0	4	3	15	2.3	1.8	2.3	2.8	0.0		-2.8			
6	1	1222	-258	44	101	396	794	-314	3	4	18	18	2.3	0.9	2.3	2.3	0.0		-2.2			
6	1	1226	-82	110	110	-64	-98	41	0	1	3	5	2.3	2.3	2.3	0.9	0.0		-1.5			
6	1	1228	-1016	-35	109	-61	-105	-36	0	1	0	5	2.3	2.3	2.3	0.9	0.0		-1.4			
6	1	1229	-1015	-34	107	-61	-104	35	0	1	0	5	2.3	2.3	2.3	0.9	0.0		-1.4			
6	1	1230	-456	-3	112	-47	-118	-17	0	1	1	6	2.3	2.3	0.9	0.9	0.0		-1.4			
6	1	1231	-76	114	111	-63	-98	-41	0	1	3	5	2.3	2.3	2.3	0.9	0.0		-1.5			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 6 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	ε c x *10000	ε c y	ε f x *10000	ε f y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
6	1	1256	-392	-214	163	223	156	122	2	1	9	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.6			
6	1	1257	668	-18	90	172	77	-49	1	1	10	4	0.9	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.6			
6	1	1258	278	128	153	251	138	-116	2	1	13	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			
6	1	1259	264	126	157	250	137	116	2	1	13	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.5			
6	1	1260	635	-19	92	172	77	-71	1	1	10	4	0.9	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.6			
6	1	1261	-418	-209	165	222	156	-122	2	1	9	7	2.3	2.3	2.3	2.3	0.0		-1.6			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s ----- cmq/m	Ax i	Ay i ----- cmq/m	Atag	σt kg/cmq	eta mm
1	1	117	-7016	-8451	309	76	34	1	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.1		-1.3
1	1	132	-6725	-8424	242	56	21	1	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.1		-1.3
1	1	146	-533	-18576	724	155	357	130	0	1	2	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.9
1	1	147	-5326	-8012	221	29	29	-1	0	0	0	0	4.2	4.2	4.2	4.2	3.2		-1.3
1	1	157	-504	-18443	579	154	371	-130	0	1	3	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.9
1	1	161	-592	-15593	1254	184	18	-154	0	0	3	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.9
1	1	162	-4430	-7382	337	61	4	0	0	0	0	0	4.2	4.2	4.2	4.2	3.2		-1.3
1	1	172	-590	-15526	1291	187	25	159	1	0	3	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.9
1	1	236	-4197	-13728	7945	1161	4034	-443	3	6	18	16	3.9	5.4	3.9	6.9	3.0		-1.9
1	1	237	80	341	520	272	1127	59	1	2	7	14	3.9	4.4	3.9	4.9	3.0		-1.3
1	1	247	-4269	-12517	7240	1053	3781	371	3	12	15	65	3.9	4.9	3.9	5.9	3.0		-1.9
1	1	255	-5553	-14573	13392	-511	-2085	-118	1	5	1	15	2.6	2.6	2.6	2.6	1.7	0.59	-1.5
1	1	555	-508	-2848	1027	432	1359	-149	1	3	10	12	3.9	4.4	3.9	4.9	3.0		-1.5
1	1	556	-1079	-2240	1740	559	1789	-252	2	3	11	14	3.9	4.4	3.9	5.4	3.0		-1.7
1	1	575	-1521	-3226	1333	632	2026	284	2	4	12	16	3.9	4.4	3.9	5.5	3.0		-1.7
1	1	576	-475	-2491	646	401	1153	158	1	2	9	11	3.9	4.4	3.9	4.9	3.0		-1.5
1	1	577	-417	-2336	1709	343	1040	150	1	2	8	10	3.9	4.4	3.9	4.9	3.0		-1.4
1	1	1262	-1180	-17825	2042	164	254	122	0	1	1	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.6
1	1	1263	-3403	-13935	3977	49	173	22	0	1	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.5
1	1	1264	-4850	-10058	4821	27	83	30	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.4
1	1	1283	-4860	-10092	5037	29	86	-30	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.4
1	1	1284	-3397	-13993	4139	51	179	-23	0	1	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.5
1	1	1285	-1167	-17807	2138	167	264	-123	0	1	1	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.6
1	1	1301	-1154	-15482	408	-129	0	-125	0	0	0	0	4.2	4.2	4.2	4.2	3.2		-1.7
1	1	1302	-2980	-12229	1998	24	6	-40	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.5
1	1	1303	-4083	-9111	3480	38	14	-45	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.4
1	1	1322	-4112	-9178	3479	38	14	46	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.4
1	1	1323	-2954	-12258	1900	25	7	41	0	0	0	0	4.1	4.1	4.1	4.1	3.2		-1.5
1	1	1324	-1137	-15430	295	-130	0	126	0	0	0	0	4.2	4.2	4.2	4.2	3.2		-1.7

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s ----- cmq/m	Ax i	Ay i ----- cmq/m	Atag	σt kg/cmq	eta mm
1	2	26	-613	-69114	24748	74	0	-195	0	2	0	2	4.0	4.0	4.0	4.0	3.2	0.58	-1.4
1	2	27	367	-22652	11354	67	-3299	-77	0	6	3	13	2.5	3.3	2.5	2.8	1.5	0.60	-1.5
1	2	30	7901	27680	12071	470	2276	19	4	4	16	83	2.9	5.9	3.4	7.9	1.5	0.58	-1.5
1	2	56	11703	28431	8721	-719	-1159	88	4	7	18	19	3.6	6.2	3.1	5.9	1.1		-1.6
1	2	69	-21631	-62308	28813	392	-19	154	1	2	0	2	4.5	4.5	4.5	4.5	3.7		-1.5
1	2	249	8588	15582	7638	517	1884	-176	4	2	16	18	2.5	3.9	3.0	5.4	1.0		-1.7
1	2	258	1050	2928	10983	-598	-2957	8	2	4	24	15	2.5	6.2	2.5	4.2	1.4	0.54	-1.3
1	2	294	2179	6408	11178	-524	-2565	-19	1	3	9	15	3.3	6.3	2.8	4.3	1.4	0.52	-1.3
1	2	296	1079	5383	9150	-582	-2662	-63	2	3	18	15	2.5	6.0	2.5	4.0	1.2	0.52	-1.3
1	2	300	-226	24824	10829	-611	-3051	-1	2	2	15	17	2.5	9.0	2.5	6.3	1.4	0.55	-1.4
1	2	823	12617	3386	18437	-48	902	-45	15	2	17	15	4.2	3.7	4.2	4.2	2.4		-1.4
1	2	857	1976	4697	21368	257	684	-80	1	1	13	15	3.6	4.1	3.6	4.6	2.7		-1.3
1	2	863	13247	27186	14253	-455	854	-241	7	10	14	19	4.9	5.9	4.4	6.4	1.8		-1.4

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s ----- cmq/m	Ax i	Ay i ----- cmq/m	Atag	σt kg/cmq	eta mm
1	3	21	-615	-3009	24700	-71	-328	-6	0	1	0	1	4.0	4.0	4.0	4.0	3.2	0.58	-1.4
1	3	22	353	-30271	11423	-66	3936	69	0	7	3	13	2.5	2.8	2.5	3.3	1.5	0.60	-1.5
1	3	25	8050	27978	12196	-479	-2330	-17	4	0	17	18	3.4	8.3	2.9	6.3	1.6	0.58	-1.5
1	3	67	11884	28737	8155	730	1178	-90	4	8	18	16	3.1	5.8	3.6	7.1	1.0		-1.6
1	3	70	-19456	-63941	28843	0	0	-155	1	2	1	2	4.5	4.5	4.5	4.5	3.7		-1.5
1	3	261	1047	2928	10975	600	2969	-8	2	4	26	16	2.5	4.2	2.5	6.2	1.4	0.54	-1.3
1	3	263	-903	-782	12646	697	3260	57	2	5	16	18	2.5	3.6	2.5	5.6	1.6	0.57	-1.4
1	3	299	1095	5421	9119	583	2662	64	2	3	18	15	2.5	4.0	2.5	6.0	1.2	0.52	-1.3
1	3	303	-269	25346	11227	602	3007	1	2	2	15	17	2.5	6.3	2.5	9.1	1.4	0.55	-1.4
1	3	826	12614	3455	18424	-41	-908	-6	15	2	17	16	4.2	4.2	4.2	3.7	2.4		-1.4
1	3	860	1932	4427	21180	-258	-666	-102	1	1	13	14	3.5	4.5	3.5	4.0	2.7		-1.3
1	3	866	13571	27784	14388	321	-806	236	11	10	19	18	4.0	6.6	4.0	6.1	1.8		-1.4
1	3	868	6984	5794	16500	-96	-663	94	12	1	17	16	3.3	3.9	3.3	3.4	2.1		-1.3

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s	Ay s ----- cmq/m	Ax i	Ay i ----- cmq/m	Atag	σt kg/cmq	eta mm
1	4	22	-11783	-29113	16496	-152	0	-19	0	1	0	1	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1	0.60	-1.5
1	4	179	-2824	-5868	8	0	8	0	0	0	0	0	6.4	6.4	6.4	6.4	5.4		-1.4
1	4	194	-1512	-4428	6	132	0	-109	0	0	0	0	6.4	6.4	6.4	6.4	5.4		-1.4

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	4	195	-976	-13976	2938	169	0	-113	0	0	2	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.7
1	4	208	-735	-11618	2380	209	125	-158	1	0	3	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.7
1	4	209	-1364	-3577	25	125	0	114	0	0	0	0	6.4	6.4	6.4	6.4	5.4		-1.4
1	4	210	-902	-12742	2371	209	124	164	1	0	3	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.7
1	4	223	-1496	-12810	896	203	26	144	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.7
1	4	224	-1111	-1714	146	-136	-183	126	0	0	1	1	6.4	6.4	6.4	6.4	5.4		-1.4
1	4	225	-1550	-14615	1157	-188	0	-130	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.7
1	4	238	-3232	-10659	660	-438	-1883	-77	1	5	3	23	6.0	6.0	5.9	5.9	5.1		-1.7
1	4	1412	-1764	-6550	3500	144	107	128	0	0	0	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.4
1	4	1448	-901	-10053	4357	-200	0	-127	1	0	3	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.6
1	4	1449	-1289	-7285	3531	-163	0	-132	0	0	1	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.4
1	4	1450	-1516	-5527	2908	-160	0	-134	0	0	0	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.4
1	4	1451	-1526	-5716	3031	-158	0	132	0	0	0	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.4
1	4	1452	-1312	-7265	3627	-161	0	130	0	0	1	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.4
1	4	1453	-947	-10212	4292	-198	0	128	1	0	2	0	6.2	6.2	6.2	6.2	5.4		-1.6
1	4	1487	-821	-8844	3396	-142	-17	-129	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.6
1	4	1488	-1128	-5867	2945	122	-4	113	0	0	0	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1489	-1341	-4497	2484	-143	0	132	0	0	0	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1490	-1359	-4840	2588	-146	3	-135	0	0	0	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1491	-1151	-5724	3117	-117	0	-116	0	0	0	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1492	-873	-8854	3379	-145	14	133	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.6
1	4	1592	-988	-4070	3325	133	0	-108	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.6
1	4	1593	-1082	-3232	3510	175	-3	-86	0	0	2	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1594	-1064	-3365	2506	147	30	-136	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1595	-1095	-4218	2829	-132	66	127	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1596	-1081	-2924	3425	175	3	3	0	0	2	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.4
1	4	1597	-924	-3858	3244	137	0	-124	0	0	1	0	6.3	6.3	6.3	6.3	5.4		-1.6

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 5

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	5	23	-9762	-36082	24125	87	346	-22	0	1	0	1	3.9	3.9	3.9	3.9	3.1	0.54	-1.4
1	5	28	-9718	-36011	24074	86	343	22	0	1	0	1	3.9	3.9	3.9	3.9	3.1	0.54	-1.4
1	5	58	-16125	-73348	33405	1213	-8	320	2	2	1	2	5.1	5.1	5.1	5.1	4.3		-1.4
1	5	60	-16147	-73503	33483	1211	-10	-319	2	2	1	2	5.1	5.1	5.1	5.1	4.3		-1.4
1	5	167	-3996	-6730	8	1	3	-1	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.2
1	5	181	-39	-15077	714	136	9	-105	0	0	3	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.6
1	5	182	-3950	-6300	25	6	5	-1	0	0	0	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.2
1	5	183	-38	-14951	706	135	8	104	0	0	3	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.6
1	5	197	-3132	-4618	50	16	7	2	0	0	0	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.8		-1.2
1	5	212	-1647	-3971	85	143	0	116	0	0	0	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.8		-1.2
1	5	241	-6148	-18229	10320	532	2003	-164	1	4	1	6	2.5	2.5	2.5	2.5	1.4		-1.6
1	5	275	-6855	-23297	10468	33	107	-15	0	1	0	1	2.5	2.5	2.5	2.5	1.3	0.55	-1.4
1	5	833	-13636	-23963	21914	0	-35	16	0	1	0	1	3.6	3.6	3.6	3.6	2.8		-1.4
1	5	838	-13675	-24034	22042	0	-37	-16	0	1	0	1	3.7	3.7	3.7	3.7	2.8		-1.4
1	5	938	-9048	-29694	20325	10	48	-19	0	1	0	1	3.4	3.4	3.4	3.4	2.6		-1.4
1	5	943	-9061	-29797	20415	10	48	19	0	1	0	1	3.4	3.4	3.4	3.4	2.6		-1.4
1	5	977	-5599	-33668	14186	-8	-4	-9	0	1	0	1	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.4
1	5	982	-5598	-33735	14229	-8	-4	9	0	1	0	1	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.4
1	5	1416	-1680	-10870	446	132	8	-113	0	0	0	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.4
1	5	1417	-3586	-7744	409	-3	19	-4	0	0	0	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.3
1	5	1418	-3577	-7873	422	-2	21	4	0	0	0	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.3
1	5	1419	-1671	-10887	380	132	10	113	0	0	0	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.4
1	5	1454	-1188	-14499	2465	-130	0	124	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.8		-1.5
1	5	1455	-1737	-10085	1383	-140	0	-131	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.8		-1.4
1	5	1456	-3194	-6872	217	-10	0	-1	0	0	0	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.8		-1.3
1	5	1457	-3180	-7096	202	-11	0	2	0	0	0	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.8		-1.3
1	5	1458	-1731	-10082	1291	-138	0	129	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.8		-1.4
1	5	1494	-1550	-7309	2824	134	9	-133	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.8		-1.4
1	5	1495	-1694	-5145	1346	-129	0	-125	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.8		-1.3
1	5	1497	-1555	-7272	2606	-139	5	-128	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.8		-1.4

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 6

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	6	24	-9566	-35918	24681	-98	0	-17	0	1	0	1	4.0	4.0	4.0	4.0	3.2	0.53	-1.3
1	6	29	-9407	-36177	24399	-89	0	7	0	1	0	1	4.0	4.0	4.0	4.0	3.1	0.53	-1.3
1	6	64	-23717	-76912	34751	2	0	-158	1	2	1	2	5.3	5.3	5.3	5.3	4.4		-1.4
1	6	65	-10258	-5243	27	52	0	0	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.2
1	6	66	-23860	-76675	35171	11	0	160	1	2	1	2	5.3	5.3	5.3	5.3	4.5		-1.4
1	6	79	-14229	-90030	12708	-86	0	128	0	3	0	3	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.5
1	6	80	-11475	-6793	39	-5	0	0	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.2
1	6	94	-3367	-53113	144	426	464	262	1	2	2	1	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.5
1	6	95	-9940	-7754	160	0	21	-1	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.2
1	6	96	-3348	-52889	35	433	465	-267	1	2	2	1	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.5
1	6	110	-8848	-8156	150	0	-18	0	0	0	0	0	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.2
1	6	125	-6660	-8163	235	0	-6	-1	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.2
1	6	139	-333	-22670	144	-135	170	99	0	1	3	1	2.6	2.6	2.6	2.6	1.6		-1.6
1	6	140	-6617	-8447	198	0	-28	0	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.2
1	6	141	-362	-22675	276	-136	194	-100	0	1	3	1	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.6
1	6	155	-5287	-7229	179	-16	0	0	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.2

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 6																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	6	185	-4174	-6511	245	0	-6	0	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.2
1	6	200	-3291	-4404	248	0	-12	2	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.2
1	6	230	-1501	-1900	625	-175	157	-126	0	0	1	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.2
1	6	281	-7035	-24255	10684	-48	0	1	0	1	0	1	2.5	2.5	2.5	2.5	1.4	0.53	-1.3
1	6	839	-14243	-24965	23188	-29	0	-73	0	1	0	1	3.8	3.8	3.8	3.8	3.0		-1.4
1	6	844	-14278	-24904	23128	-32	6	73	0	1	0	1	3.8	3.8	3.8	3.8	3.0		-1.4
1	6	944	-9609	-30925	21463	-33	0	63	0	1	0	1	3.6	3.6	3.6	3.6	2.7		-1.4
1	6	949	-9586	-30983	21382	-32	0	-61	0	1	0	1	3.6	3.6	3.6	3.6	2.7		-1.4
1	6	983	-6057	-35325	14883	-5	209	44	0	1	0	1	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.4
1	6	988	-6037	-35343	14688	-6	214	-46	0	1	0	1	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.4
1	6	1318	-3974	-9500	163	-11	-11	12	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.5		-1.3
1	6	1319	-4041	-9612	158	-12	-13	-14	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.5		-1.3
1	6	1423	-3773	-8002	98	0	0	3	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.3
1	6	1424	-3818	-8182	190	6	0	-3	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.6		-1.3

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 7																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	7	31	-5225	-16022	11325	-2	0	-11	0	0	0	0	2.5	2.5	2.5	2.5	1.4	0.54	-1.4
1	7	57	-272	-3065	21402	-96	-465	34	0	1	2	4	3.6	3.6	3.6	3.6	2.7		-1.3
1	7	68	-13942	-33945	18211	0	0	-9	0	1	0	1	3.2	3.2	3.2	3.2	2.3		-1.4
1	7	72	-350	-7487	16174	-175	0	2	0	0	4	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	87	-276	-3670	15653	-115	-334	-90	0	0	2	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.3
1	7	102	-478	-7029	14817	135	0	-7	0	0	2	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.3
1	7	117	-726	-8197	14808	-118	0	-94	0	0	1	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.3
1	7	132	-709	-8454	14682	192	4	112	1	0	3	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.3
1	7	147	-663	-6633	14298	131	4	97	0	0	2	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.3
1	7	162	-586	-6566	14326	-99	0	-89	0	0	1	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.3
1	7	248	5061	3965	3179	-110	-1153	5	10	2	16	15	2.5	2.7	2.5	3.1	0.4		-1.4
1	7	848	-1773	-5573	15407	-291	-776	-114	1	2	3	5	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.3
1	7	953	-845	-8322	16326	174	0	56	0	0	2	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	992	-763	-8142	16310	-59	0	-52	0	0	0	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	1103	-690	-7578	16087	-113	-1	109	0	0	1	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	1108	-1306	-7116	15298	-105	0	101	0	0	0	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.3
1	7	1111	-1016	-6788	14331	103	0	-102	0	0	0	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.2
1	7	1142	-666	-6501	16091	-91	0	-85	0	0	1	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	1147	-1007	-6430	15158	-110	0	-95	0	0	0	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.9		-1.3
1	7	1247	-474	-5436	16468	-102	0	-91	0	0	1	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	1252	-820	-5626	15776	-122	0	-99	0	0	1	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.0		-1.3
1	7	1253	-686	-5259	14289	103	0	-96	0	0	1	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.2
1	7	1255	-731	-5241	15177	-122	0	-108	0	0	1	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.9		-1.2
1	7	1286	-664	-6303	16317	-139	2	120	0	0	2	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	1291	-795	-6183	15596	129	0	-119	0	0	1	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.3
1	7	1294	-772	-5838	15032	118	0	-105	0	0	1	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.9		-1.2
1	7	1325	-459	-5299	16542	-97	0	91	0	0	1	0	3.0	3.0	3.0	3.0	2.1		-1.3
1	7	1330	-570	-5201	14987	-113	0	-105	0	0	1	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.9		-1.3
1	7	1333	-614	-4967	14306	117	0	-111	0	0	1	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.2
1	7	1430	-246	-4365	16853	-105	0	90	0	0	2	0	3.0	3.0	3.0	3.0	2.2		-1.3
1	7	1435	-355	-4186	15476	-121	2	-101	0	0	2	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.3
1	7	1438	-478	-4071	15310	116	0	-111	0	0	2	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.2
1	7	1469	-171	-5375	17196	-172	5	131	0	0	4	0	3.0	3.0	3.0	3.0	2.2		-1.3
1	7	1474	-222	-4559	15399	138	10	-121	0	0	3	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.3
1	7	1477	-390	-4514	15470	130	7	-106	0	0	2	0	2.8	2.8	2.8	2.8	2.0		-1.2
1	7	1508	67	-4645	16620	-141	0	117	0	0	4	0	3.0	3.0	3.0	3.0	2.1		-1.3
1	7	1513	-19	-2133	14670	-128	173	116	0	0	3	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.3
1	7	1516	-286	-3524	14709	-125	14	105	0	0	2	0	2.7	2.7	2.7	2.7	1.9		-1.2
1	7	1613	445	-3849	16073	-137	-1	114	0	0	5	0	2.9	2.9	2.9	2.9	2.1		-1.3
1	7	1618	139	-1104	14469	-131	-136	-109	0	0	4	1	2.7	2.7	2.7	2.7	1.8		-1.3
1	7	1621	-235	-1469	15255	-125	-134	-105	0	0	3	0	2.8	2.8	2.8	2.8	1.9		-1.2

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 8																			
Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	8	21	426	-64523	4195	60	5019	35	0	7	3	4	2.5	2.5	2.5	2.5	0.5	0.58	-1.4
1	8	306	208	17352	9701	105	2436	21	0	2	3	17	2.5	4.9	2.5	6.9	1.2	0.57	-1.4
1	8	311	219	17131	9992	104	2424	56	0	2	3	17	2.5	4.9	2.5	6.9	1.3	0.57	-1.4
1	8	873	-13483	-5392	1817	-199	-826	34	1	2	0	7	2.5	2.5	2.5	2.5	0.2		-1.4
1	8	874	1210	17663	4984	-97	-823	21	0	6	6	15	2.5	4.6	2.5	3.6	0.6		-1.4

VERIFICHE NODI CLS																	
I D E N T I F I C A T I V O				GEOMETRIA PILASTRO			MATERIALE		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		STATUS
Filo N.ro	Quota (m)	Nodo3d N.ro	Posiz. Pilast	Sez. N.ro	Rotaz Grd	HNodo (cm)	fck kg/cmq	fy kg/cmq	LyUtil (cm)	AfX cmq	LxUtil (cm)	AfY cmq	Vjbd kg	Vjbr kg	Vjbd kg	Vjbr kg	
30	0.00	1	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3							OK
35	0.00	2	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3	30	6.3					OK
5	0.00	3	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3	30	6.3					OK
13	0.00	4	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3							OK
18	0.00	5	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3							OK
20	0.00	6	SUP.	1	0	75	250	4500	15	3.1							OK
25	0.00	7	SUP.	1	0	75	250	4500	15	3.1							OK
1	0.00	8	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3	30	6.3					OK

VERIFICHE NODI CLS																	
IDENTIFICATIVO				GEOMETRIA PILASTRO			MATERIALE		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		STATUS
Filo N.ro	Quota (m)	Nodo3d N.ro	Posiz. Pilast	Sez. Nro	Rotaz Grd	HNodo (cm)	fck kg/cmq	fy kg/cmq	LyUtil (cm)	AfX cmq	LxUtil (cm)	AfY cmq	Vjbd kg	Vjbr kg	Vjbd kg	Vjbr kg	
9	0.00	9	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3							OK
14	0.00	10	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3							OK
19	0.00	11	SUP.	1	0	75	250	4500	15	3.1							OK
24	0.00	12	SUP.	1	0	75	250	4500	15	3.1							OK
26	0.00	13	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3							OK
31	0.00	14	SUP.	1	0	75	250	4500	30	6.3	30	6.3					OK
32	0.00	15	SUP.	1	0	75	250	4500			30	6.3					OK
33	0.00	16	SUP.	1	0	75	250	4500			45	9.4					OK
34	0.00	17	SUP.	1	0	75	250	4500			30	6.3					OK
2	0.00	18	SUP.	1	0	75	250	4500			30	6.3					OK
3	0.00	19	SUP.	1	0	75	250	4500			45	9.4					OK
4	0.00	20	SUP.	1	0	75	250	4500			30	6.3					OK
1	4.91	36	INF.	1	0	70	250	4500	30	5.8	30	5.8					OK
2	4.91	37	INF.	1	0	70	250	4500			45	8.8					OK
3	4.91	38	INF.	1	0	70	250	4500			45	8.8					OK
4	4.91	39	INF.	1	0	70	250	4500			45	8.8					OK
5	4.91	40	INF.	1	0	70	250	4500	30	5.8	30	5.8					OK
9	4.91	41	INF.	1	0	70	250	4500	45	8.8							OK
13	4.91	42	INF.	1	0	70	250	4500	45	8.8							OK
14	4.91	43	INF.	1	0	70	250	4500	45	8.8							OK
18	4.91	44	INF.	1	0	70	250	4500	45	8.8							OK
19	4.91	45	INF.	1	0	70	250	4500	15	2.9							OK
20	4.91	46	INF.	1	0	70	250	4500	15	2.9							OK
24	4.91	47	INF.	1	0	70	250	4500	15	2.9							OK
25	4.91	48	INF.	1	0	70	250	4500	15	2.9							OK
26	4.91	49	INF.	1	0	70	250	4500	45	8.8							OK
30	4.91	50	INF.	1	0	70	250	4500	45	8.8							OK
31	4.91	51	INF.	1	0	70	250	4500	30	5.8	30	5.8					OK
32	4.91	52	INF.	1	0	70	250	4500			45	8.8					OK
33	4.91	53	INF.	1	0	70	250	4500			45	8.8					OK
34	4.91	54	INF.	1	0	70	250	4500			45	8.8					OK
35	4.91	55	INF.	1	0	70	250	4500	30	5.8	30	5.8					OK

● SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa *VERIFICHE DI DUTTILITA' ASTE IN C.A. - TRAVI ELEVAZIONE, PILASTRI e GERARCHIE TRAVE COLONNA.*

Filo Iniziale	Numero del filo iniziale
Filo Finale	Numero del filo finale
Quota Iniziale	Altezza del nodo iniziale
Quota Finale	Altezza del nodo finale
Tratto	Numero della suddivisione dell'elemento. Se l'elemento è unico, ovvero non suddiviso in più tratti, la colonna è bianca
Sez.	Numero della sezione in archivio
Bas	Base della sezione
Alt	Altezza della sezione
GRd	Coefficiente di amplificazione dei momenti resistenti per il calcolo del taglio di progetto
Passo	Passo staffe
Lun	Lunghezza del tratto da staffare

Travi

G	carichi permanenti distribuiti
g+s*q	carichi permanenti più aliquota sismica dei carichi variabili distribuiti
Concio	i = iniziale; c = campata; f = finale
MRu+, MRu-	Momenti resistenti positivi e negativi
x/d	posizione adimensionalizzata dell'asse neutro
Vmax, Vmin	Valore massimo e minimo del taglio di progetto
VRcd	Taglio resistente del calcestruzzo
VRsd	Taglio resistente dell'acciaio
SovrRes	Taglio Sovrresistente calcolato in base ai momenti resistenti della trave
con q=1	Taglio calcolato utilizzando lo spettro elastico ovvero con q=1
Limite	Segnala quale taglio è stato utilizzato come limite per la verifica: SovRes -> Taglio SovraResistente q=1 -> Taglio da spettro elastico

Pilastri

Concio	i = iniziale; c = campata; f = finale
ax e ay	coefficienti di sovrarresistenza del momento di verifica del pilastro in direzione X e Y

$\alpha_x \cdot M_x, M_y, N$	Sollecitazioni di progetto per il sisma in direzione X
$M_x, \alpha_y \cdot M_y, N$	Sollecitazioni di progetto per il sisma in direzione Y
M_{rux}, M_{ruy}	Momenti resistenti del pilastro nelle due direzioni
V_x, V_y	Tagli di progetto calcolati dai momenti resistenti del pilastro, amplificati del coefficiente g_{Rd} . Al fine della verifica, i due tagli di progetto, vengono considerati agenti indipendentemente e vengono accoppiati con il taglio di calcolo in direzione ortogonale
V_{Rxd}, V_{Ryd}	Taglio resistente in direzione X e Y. I tagli resistenti possono essere riferiti o al cls o alle staffe in base a quale materiale ha un coefficiente di impegno maggiore
Limite	Segnala quale taglio è stato utilizzato come limite per la verifica: Svr -> Taglio SovraResistente $q=1$ -> Taglio da spettro elastico
Riepilogo taglioPilastri	
Tagli Analisi	Tagli di calcolo determinati dalla risoluzione della struttura con lo spettro di progetto
Tagli Progetto	Tagli di progetto che soddisfano le gerarchie di resistenza utilizzati per la verifica. I tagli sono calcolati con le formule di gerarchia di resistenza ma, a scelta dell'utente, possono essere limitati superiormente dai tagli provenienti dall'analisi con lo spettro elastico ($q=1$). Dapprima si effettuano le due verifiche con i tagli progetto agenti indipendentemente, successivamente vengono combinati con i tagli di calcolo dell'analisi agenti in direzione ortogonale
Tagli Resisten. calcestruzzo	Taglio resistente in direzione X e Y riferito alla crisi calcestruzzo del calcestruzzo calcolato con la formula [4.1.19] del DM 2008
Coeff.	Coefficiente di impegno a taglio del cls. La sezione è verificata se il coefficiente è minore di 1
Tagli Resisten. Staffe	Taglio resistente in direzione X e Y riferito alla crisi delle staffe calcolato con la formula [4.1.18] del DM 2008
Coeff.	Coefficiente di impegno a taglio delle staffe. La sezione è verificata se il coefficiente è minore di 1
Tagli con $q=1$	Tagli calcolati con lo spettro SLV elastico ($q=1$)
Tagli SovraRes	Tagli calcolati dai momenti resistenti del pilastro amplificati del coefficiente g_{Rd}

Gerarchia Trave-Colonna

Nodo3d	: Numero del nodo dove si effettua il controllo di gerarchia
Filo, Quota	: Numero del filo e quota del nodo in esame
PilInf, PilSup	: Numero del pilastro inferiore e superiore collegati al Nodo3d
TravX+; TravX-	: Numero delle travi in direzione X collegate al Nodo3d
TravY+; TravY-	: Numero delle travi in direzione Y collegate al Nodo3d
SMxc,pl,Rd	: Sommatoria dei momenti plastici delle colonne in direzione X
gSMxb,pl,Rd	: Sommatoria dei momenti plastici delle travi in direzione X amplificate del coefficiente di sovrarresistenza
SMyc,pl,Rd	: Sommatoria dei momenti plastici delle colonne in direzione Y
gSMyb,pl,Rd	: Sommatoria dei momenti plastici delle travi in direzione Y amplificate del coefficiente di sovrarresistenza
Flag Verifica	: Flag di controllo ($SMyc,pl,Rd > gSMyb,pl,Rd$) : - "OK" = Gerarchia della resistenza soddisfatta - "Elastico" = Colonna protetta dalla plasticizzazione anticipata in quanto sovrarresistente rispetto all'azione sismica elastica ($q=1$)

VERIFICHE DI DUTTILITA' ASTE IN C.A. - PILASTRI

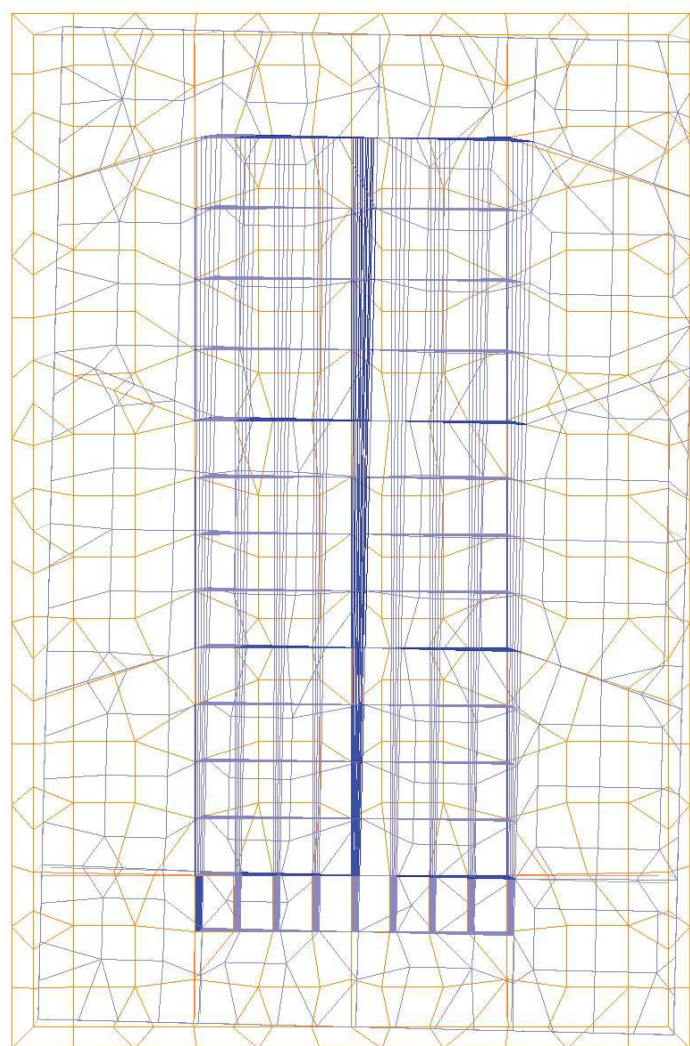
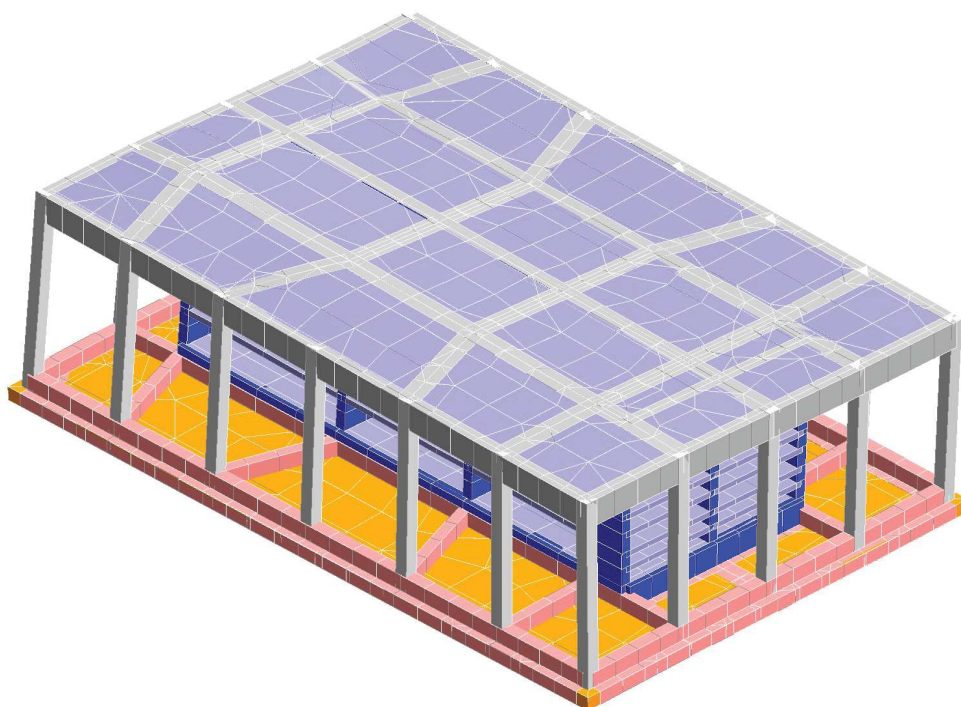
Filo Iniz. Fin. N.ro	Quota Iniz. Final (m)	Tr at to Nr	Sez Bas Alt cm	SOVRARESIST.	SOLLECITAZIONI SISMA X			SOLLECITAZIONI SISMA Y			MOM. RESISTENTI		TAGLIO PROG.		TAGLIO RESISTENTE					
				Co nc	α_x	α_y	$\alpha_x \cdot M_x$ (t*m)	M_y (t*m)	N (t)	M_x (t*m)	$\alpha_y \cdot M_y$ (t*m)	N (t)	M_{rux} (t*m)	M_{ruy} (t*m)	V_x (t)	V_y (t)	V_{Rxd} (t)	V_{Ryd} (t)	staffe PasLun	Li m.
1	4.91	1	i	1.0	1.0	0.82	1.06	-3.84	0.58	1.50	-4.19	-5.77	-5.79	1.11	0.63	16.92	16.92	16	64	q
1	0.00	30	c	1.0	1.0	-0.79	-1.03	-4.69	-0.55	-1.48	-5.05	5.86	5.88	1.11	0.63	16.92	16.92	16	272	=
	$g_{Rd}=1.2$	30	f	1.0	1.0									1.11	0.63	16.92	16.92	11	45	1
2	4.91	1	i	1.0	1.0	1.38	1.14	-5.35	1.38	1.14	-5.35	-4.30	-4.30	0.88	0.91	17.29	17.29	16	65	q
2	0.00	30	c	1.0	1.0	-1.36	-1.16	-6.20	-1.36	-1.16	-6.20	4.39	4.39	0.88	0.91	17.29	17.29	16	271	=
	$g_{Rd}=1.2$	30	f	1.0	1.0									0.88	0.91	17.29	17.29	11	45	1
3	4.91	1	i	1.0	1.0	1.10	-0.26	-5.54	0.56	-0.61	-4.26	-6.02	6.02	0.51	0.73	14.03	14.03	16	66	q
3	0.00	30	c	1.0	1.0	-1.16	0.26	-6.40	-0.85	-0.61	-5.70	6.11	-6.11	0.51	0.73	14.03	14.03	16	270	=
	$g_{Rd}=1.2$	30	f	1.0	1.0									0.51	0.73	17.30	17.30	11	45	1
4	4.91	1	i	1.0	1.0	1.37	-1.14	-5.37	1.37	-1.14	-5.37	-6.04	6.04	0.88	0.91	17.38	17.38	16	65	q
4	0.00	30	c	1.0	1.0	-1.35	1.16	-6.23	-1.35	1.16	-6.23	6.13	-6.13	0.88	0.91	17.38	17.38	16	271	=
	$g_{Rd}=1.2$	30	f	1.0	1.0									0.88	0.91	17.38	17.38	11	45	1
5	4.91	1	i	1.0	1.0	0.81	-1.07	-3.84	0.57	-1.51	-4.19	-5.88	5.88	1.12	0.63	17.25	17.25	16	64	q
5	0.00	30	c	1.0	1.0	-0.78	1.04	-4.69	-0.54	1.48	-5.04	5.97	-5.97	1.12	0.63	17.25	17.25	16	272	=
	$g_{Rd}=1.2$	30	f	1.0	1.0									1.12	0.63	17.25	17.25	11	45	1
9	4.91	1	i	1.0	1.0	0.84	1.74	-6.41	0.54	2.12	-6.86	-6.05	-6.06	1.49	0.69	14.03	14.03	16	66	q
9	0.00	30	c	1.0	1.0	-0.83	-1.71	-7.27	-0.54	-2.12	-7.72	6.14	6.15	1.49	0.69	14.03	14.03	16	270	=
	$g_{Rd}=1.2$	30	f	1.0	1.0									1.49	0.69	17.27	17.27	11	45	1

VERIFICHE DI DUTTILITA' ASTE IN C.A. - PILASTRI																					
Filo Iniz. Fin. N.ro	Quota Iniz. Final (m)	Tr at to Nr	Sez Bas Alt cm	SOVRARESIST.			SOLLECITAZIONI SISMA X			SOLLECITAZIONI SISMA Y			MOM. RESISTENTI		TAGLIO PROG.		TAGLIO RESISTENTE				
				Co nc	αx	αy	$\alpha x * M_x$ (t*m)	M_y (t*m)	N (t)	M_x (t*m)	$\alpha y * M_y$ (t*m)	N (t)	$M_{ru x}$ (t*m)	$M_{ru y}$ (t*m)	V_x (t)	V_y (t)	V_{Rxd} (t)	V_{Ryd} (t)	staffe PasLun	Li m.	
13 13 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.83 -0.83	-1.70 1.69	-6.33 -7.19	0.54 -0.53	-2.06 2.09	-6.78 -7.64	-6.15 6.24	6.15 -6.24	1.46 1.46 1.46	0.68 0.68 0.68	14.03 14.03 17.61	14.03 14.03 17.61	16 16 11	66 270 45	q = 1
14 14 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.90 -0.90	1.89 -1.79	-6.85 -7.70	0.56 -0.57	2.07 -1.98	-7.13 -7.99	-6.18 6.27	-6.18 6.27	1.39 1.39 1.39	0.75 0.75 0.75	17.33 17.33 17.33	17.33 17.33 17.33	16 16 11	66 270 45	q = 1
18 18 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.89 -0.90	-1.87 1.78	-6.76 -7.62	0.56 -0.57	-2.04 1.97	-7.05 -7.90	-6.17 6.26	6.17 -6.26	1.37 1.37 1.37	0.75 0.75 0.75	17.66 17.66 17.66	17.66 17.66 17.66	16 16 11	66 270 45	q = 1
19 19 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.90 -0.91	1.55 -1.52	-6.06 -6.91	0.74 -0.74	1.55 -1.52	-6.05 -6.91	-6.07 6.16	-6.07 6.16	1.04 1.04 1.04	0.75 0.75 0.75	17.26 17.26 17.26	17.26 17.26 17.26	16 16 11	67 269 45	q = 1
20 20 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.90 -0.90	-1.54 1.51	-6.09 -6.94	0.73 -0.73	-1.54 1.52	-6.08 -6.94	-6.08 6.17	6.08 -6.17	1.03 1.03 1.03	0.75 0.75 0.75	17.54 17.54 17.54	17.54 17.54 17.54	16 16 11	67 269 45	q = 1
24 24 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.89 -0.88	2.11 -1.96	-7.17 -8.02	0.72 -0.71	2.17 -2.02	-7.26 -8.12	-6.20 6.29	-6.20 6.29	1.44 1.44 1.44	0.74 0.74 0.74	14.03 14.03 17.38	14.03 14.03 17.38	16 16 11	65 271 45	q = 1
25 25 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	0.89 -0.88	-2.05 1.93	-7.12 -7.97	0.72 -0.71	-2.11 1.99	-7.21 -8.06	-6.19 6.28	6.19 -6.28	1.41 1.41 1.41	0.74 0.74 0.74	14.03 14.03 17.65	14.03 14.03 17.65	16 16 11	66 270 45	q = 1
26 26 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-0.88 -0.87	-0.42 -2.29	-3.79 -8.59	0.70 -0.71	2.55 -2.43	-7.91 -8.77	-6.26 6.35	-6.26 6.35	1.81 1.81 1.81	0.74 0.74 0.74	14.03 14.03 17.31	14.03 14.03 17.31	16 16 11	65 271 45	q = 1
30 30 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-0.88 0.87	0.40 -0.72	-3.87 -4.73	0.69 -0.71	-2.50 2.40	-7.88 -8.74	-6.26 6.35	6.26 -6.35	1.78 1.78 1.78	0.73 0.73 0.73	14.03 14.03 17.71	14.03 14.03 17.71	16 16 11	65 271 45	q = 1
31 31 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-0.78 0.76	-1.16 1.23	-0.92 -1.77	0.46 -0.52	2.02 -2.00	-4.25 -5.11	-5.88 5.97	-5.88 5.97	1.58 1.58 1.58	0.63 0.63 0.63	14.03 14.03 16.91	14.03 14.03 16.91	16 16 11	64 272 45	q = 1
32 32 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-1.31 1.21	1.61 -1.64	-4.69 -5.55	-1.31 1.21	1.61 -1.64	-4.69 -5.55	5.96 -6.05	-5.96 6.05	1.29 1.29 1.29	0.88 0.88 0.88	17.27 17.27 17.27	17.27 17.27 17.27	16 16 11	65 271 45	q = 1
33 33 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-0.98 1.05	-0.35 0.35	-4.78 -5.64	-0.67 0.72	0.94 -0.94	-4.05 -4.90	5.94 -6.03	5.94 -6.03	0.79 0.79 0.79	0.68 0.68 0.68	14.03 14.03 17.28	14.03 14.03 17.28	16 16 11	66 270 45	q = 1
34 34 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-1.29 1.19	-1.61 1.65	-4.63 -5.48	-1.29 1.19	-1.61 1.65	-4.63 -5.48	5.96 -6.05	5.96 -6.05	1.30 1.30 1.30	0.87 0.87 0.87	17.35 17.35 17.35	17.35 17.35 17.35	16 16 11	65 271 45	q = 1
35 35 gRd=	4.91 0.00 1.2	1 30 30	i c f		1.0 1.0 1.0	1.0	-0.79 0.76	1.16 -1.24	-0.92 -1.78	0.46 -0.52	-2.03 2.01	-4.21 -5.06	-5.88 5.97	5.88 -5.97	1.58 1.58 1.58	0.63 0.63 0.63	14.03 14.03 17.24	14.03 14.03 17.24	16 16 11	64 272 45	q = 1

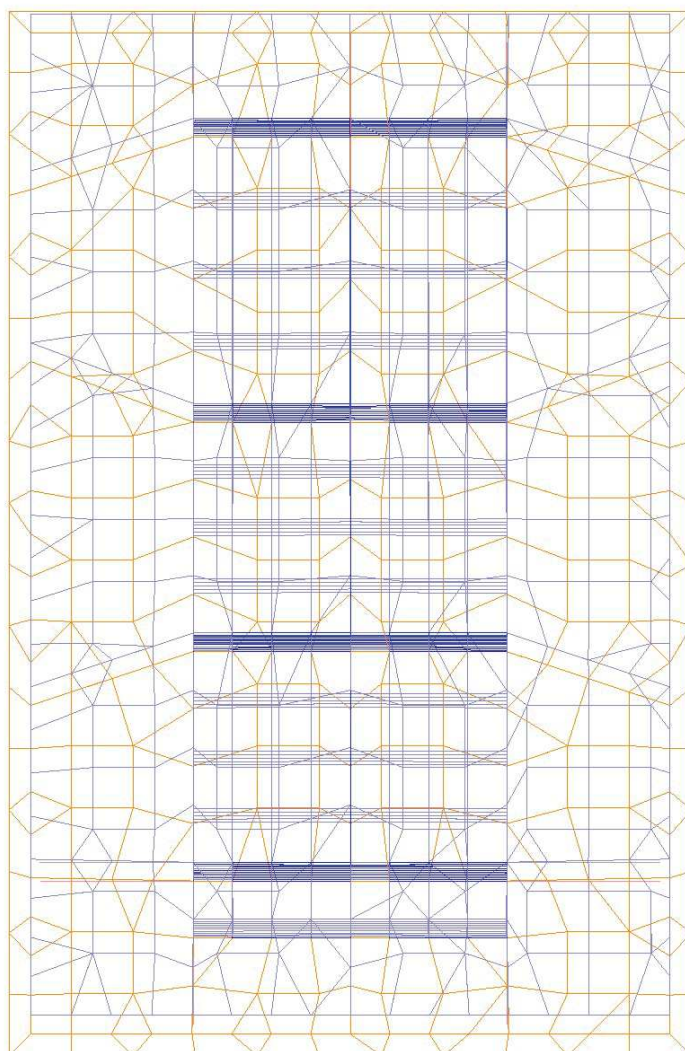
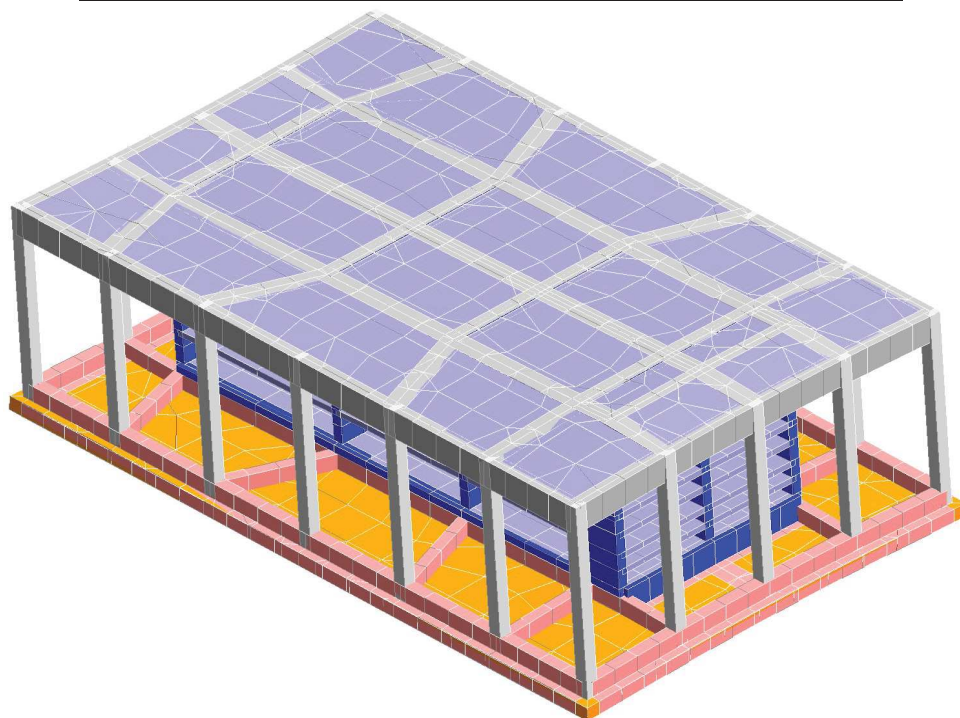
VERIFICHE ASTE IN C.A. - PILASTRI																							
RIEPILOGO VERIFICHE A TAGLIO PILASTRI																							
Filo Iniz Fin. Ctg0	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt cm	C o m b n c	Co mb in az	Tagli Analisi		Tagli Progetto		Tagli Resistenti Calcestruzzo			Tagli Resistenti Staffe			Staffe			Tagli con q = 1		Tagli Sovra Resistenza		Li mi te
						Vx (t)	Vy (t)	Vx (t)	Vy (t)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	Coef	V Rxd (t)	V Ryd (t)	Coef	Pas cm	Lun cm	Fi mm	Vx (t)	Vy (t)	Vx (t)	Vy (t)	
1 1 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	15 15 15	0.8 0.8 0.8	-0.3 -0.3 -0.3	1.1 1.1 1.1	0.6 0.6 0.6	16.9 16.9 16.9	16.9 16.9 16.9	0.08 0.08 0.08	14.0 14.0 20.4	14.0 14.0 20.4	0.07 0.07 0.05	16 16 11	64 272 45	8 8 8	1.1 1.1 1.1	0.6 0.6 0.6	1.9 1.9 1.9	1.8 1.8 1.8	q = 1
2 2 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	15 15 15	0.6 0.6 0.6	-0.7 -0.7 -0.7	0.9 0.9 0.9	0.9 0.9 0.9	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.08 0.08 0.08	14.0 14.0 20.4	14.0 14.0 20.4	0.06 0.06 0.04	16 16 11	65 271 45	8 8 8	0.9 0.9 0.9	0.9 0.9 0.9	1.4 1.4 1.4	1.4 1.4 1.4	q = 1
3 3 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	7 23 7	-0.3 0.0 -0.3	-0.4 -0.6 -0.4	0.5 0.5 0.5	0.7 0.7 0.7	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.05 0.04 0.05	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.03 0.05 0.03	11 16 11	66 270 45	8 8 8	0.5 0.5 0.5	0.7 0.7 0.7	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1

VERIFICHE ASTE IN C.A. - PILASTRI																							
RIEPILOGO VERIFICHE A TAGLIO PILASTRI																							
Filo Iniz. Fin. Ctg9	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt cm	C o n c	Co mb in az	Tagli Analisi Vx (t) Vy (t)		Tagli Progetto Vx (t) Vy (t)		Tagli Resistenti Calcestruzzo V Rxd (t) V Ryd (t) Coef			Tagli Resistenti Staffe V Rxd (t) V Ryd (t) Coef			Staffe Pas cm Lun cm Fi mm			Tagli con q = 1 Vx (t) Vy (t)		Tagli Sovra Resistenza Vx (t) Vy (t)		Li mi te
4 4 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	7 7 7	-0.6 -0.7 -0.6	-0.7 -0.7 -0.7	0.9 0.9 0.9	0.9 0.9 0.9	17.4 17.4 17.4	17.4 17.4 17.4	0.08 0.08 0.08	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.04 0.06 0.04	11 16 11	65 271 45	8 8 8	0.9 0.9 0.9	0.9 0.9 0.9	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
5 5 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	7 7 7	-0.7 -0.7 -0.7	-0.3 -0.3 -0.3	1.1 1.1 1.1	0.6 0.6 0.6	17.2 17.2 17.2	17.2 17.2 17.2	0.08 0.08 0.08	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.05 0.07 0.05	11 16 11	64 272 45	8 8 8	1.1 1.1 1.1	0.6 0.6 0.6	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
9 9 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	13 13 13	1.0 1.0 1.0	-0.2 -0.2 -0.2	1.5 1.5 1.5	0.7 0.7 0.7	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.09 0.09 0.09	14.0 14.0 20.4	14.0 14.0 20.4	0.10 0.10 0.07	16 16 11	66 270 45	8 8 8	1.5 1.5 1.5	0.7 0.7 0.7	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
13 13 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	7 7 7	-1.1 -1.1 -1.1	-0.3 -0.3 -0.3	1.5 1.5 1.5	0.7 0.7 0.7	17.6 17.6 17.6	17.6 17.6 17.6	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.07 0.10 0.07	11 16 11	66 270 45	8 8 8	1.5 1.5 1.5	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
14 14 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	16 16 16	1.0 1.0 1.0	-0.4 -0.4 -0.4	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.06 0.09 0.06	11 16 11	66 270 45	8 8 8	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
18 18 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	8 8 8	-1.0 -1.0 -1.0	-0.5 -0.5 -0.5	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	17.7 17.7 17.7	17.7 17.7 17.7	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.06 0.09 0.06	11 16 11	66 270 45	8 8 8	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
19 19 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	16 16 16	0.8 0.8 0.8	-0.4 -0.4 -0.4	1.0 1.0 1.0	0.8 0.8 0.8	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.08 0.08 0.08	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.05 0.07 0.05	11 16 11	67 269 45	8 8 8	1.0 1.0 1.0	0.8 0.8 0.8	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
20 20 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	8 8 8	-0.8 -0.8 -0.8	-0.5 -0.5 -0.5	1.0 1.0 1.0	0.7 0.7 0.7	17.5 17.5 17.5	17.5 17.5 17.5	0.08 0.08 0.08	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.05 0.07 0.05	11 16 11	67 269 45	8 8 8	1.0 1.0 1.0	0.7 0.7 0.7	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
24 24 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	12 12 12	1.1 1.1 1.1	-0.4 -0.4 -0.4	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	17.4 17.4 17.4	17.4 17.4 17.4	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.07 0.10 0.07	11 16 11	65 271 45	8 8 8	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
25 25 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	6 6 6	-1.1 -1.1 -1.1	-0.4 -0.4 -0.4	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	17.7 17.7 17.7	17.7 17.7 17.7	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.06 0.10 0.06	11 16 11	66 270 45	8 8 8	1.4 1.4 1.4	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
26 26 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	12 12 12	1.3 1.3 1.3	-0.4 -0.4 -0.4	1.8 1.8 1.8	0.7 0.7 0.7	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.12 0.12 0.12	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.08 0.12 0.08	11 16 11	65 271 45	8 8 8	1.8 1.8 1.8	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
30 30 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	6 6 6	-1.3 -1.3 -1.3	-0.4 -0.4 -0.4	1.8 1.8 1.8	0.7 0.7 0.7	17.7 17.7 17.7	17.7 17.7 17.7	0.12 0.12 0.12	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.08 0.12 0.08	11 16 11	65 271 45	8 8 8	1.8 1.8 1.8	0.7 0.7 0.7	2.0 2.0 2.0	2.0 2.0 2.0	q = 1
31 31 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	12 12 12	1.1 1.1 1.1	-0.3 -0.3 -0.3	1.6 1.6 1.6	0.6 0.6 0.6	16.9 16.9 16.9	16.9 16.9 16.9	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.07 0.11 0.07	11 16 11	64 272 45	8 8 8	1.6 1.6 1.6	0.6 0.6 0.6	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
32 32 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	12 12 12	0.9 0.9 0.9	0.7 0.7 0.7	1.3 1.3 1.3	0.9 0.9 0.9	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.11 0.11 0.11	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.06 0.09 0.06	11 16 11	65 271 45	8 8 8	1.3 1.3 1.3	0.9 0.9 0.9	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
33 33 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	3 3 3	-0.3 -0.3 -0.3	0.4 0.4 0.4	0.8 0.8 0.8	0.7 0.7 0.7	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.04 0.04 0.05	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.03 0.05 0.03	11 16 11	66 270 45	8 8 8	0.8 0.8 0.8	0.7 0.7 0.7	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
34 34 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	4 4 4	-0.8 -0.8 -0.8	0.6 0.6 0.6	1.3 1.3 1.3	0.9 0.9 0.9	17.3 17.3 17.3	17.3 17.3 17.3	0.11 0.11 0.11	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.06 0.09 0.06	11 16 11	65 271 45	8 8 8	1.3 1.3 1.3	0.9 0.9 0.9	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1
35 35 2.50	4.91 0.00		1 30 30	1 3 5	4 4 4	-1.0 -1.0 -1.0	-0.2 -0.2 -0.2	1.6 1.6 1.6	0.6 0.6 0.6	17.2 17.2 17.2	17.2 17.2 17.2	0.10 0.10 0.10	20.4 14.0 20.4	20.4 14.0 20.4	0.07 0.11 0.07	11 16 11	64 272 45	8 8 8	1.6 1.6 1.6	0.6 0.6 0.6	1.9 1.9 1.9	1.9 1.9 1.9	q = 1

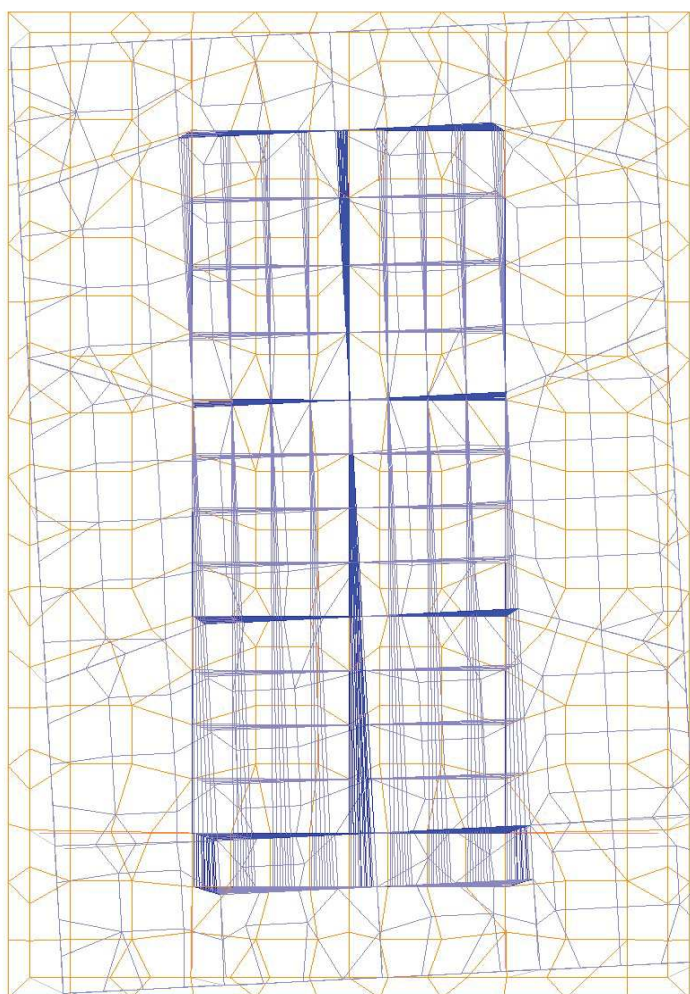
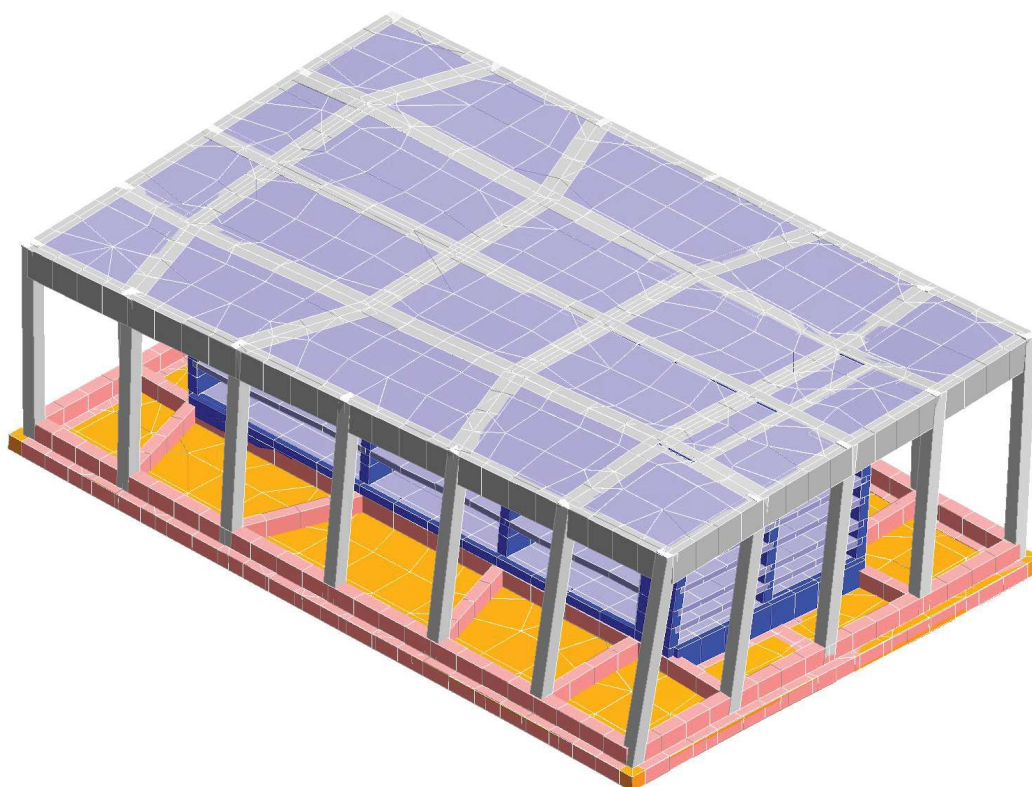
- **MODI DI VIBRARE – Modo 1 (Vista in Assonometria ed in Pianta)**



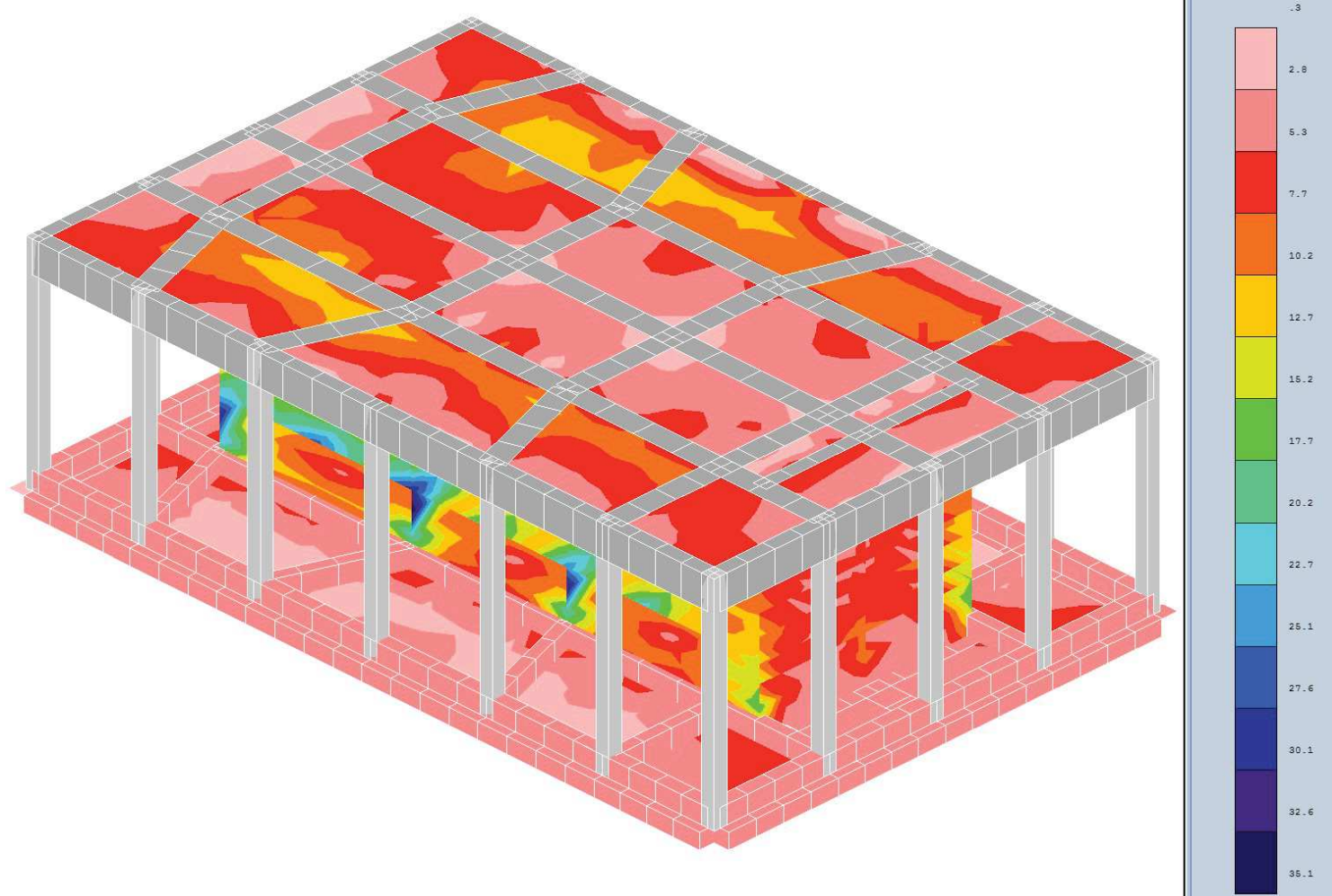
MODI DI VIBRARE – Modo 2 (Vista in Assonometria ed in Pianta)



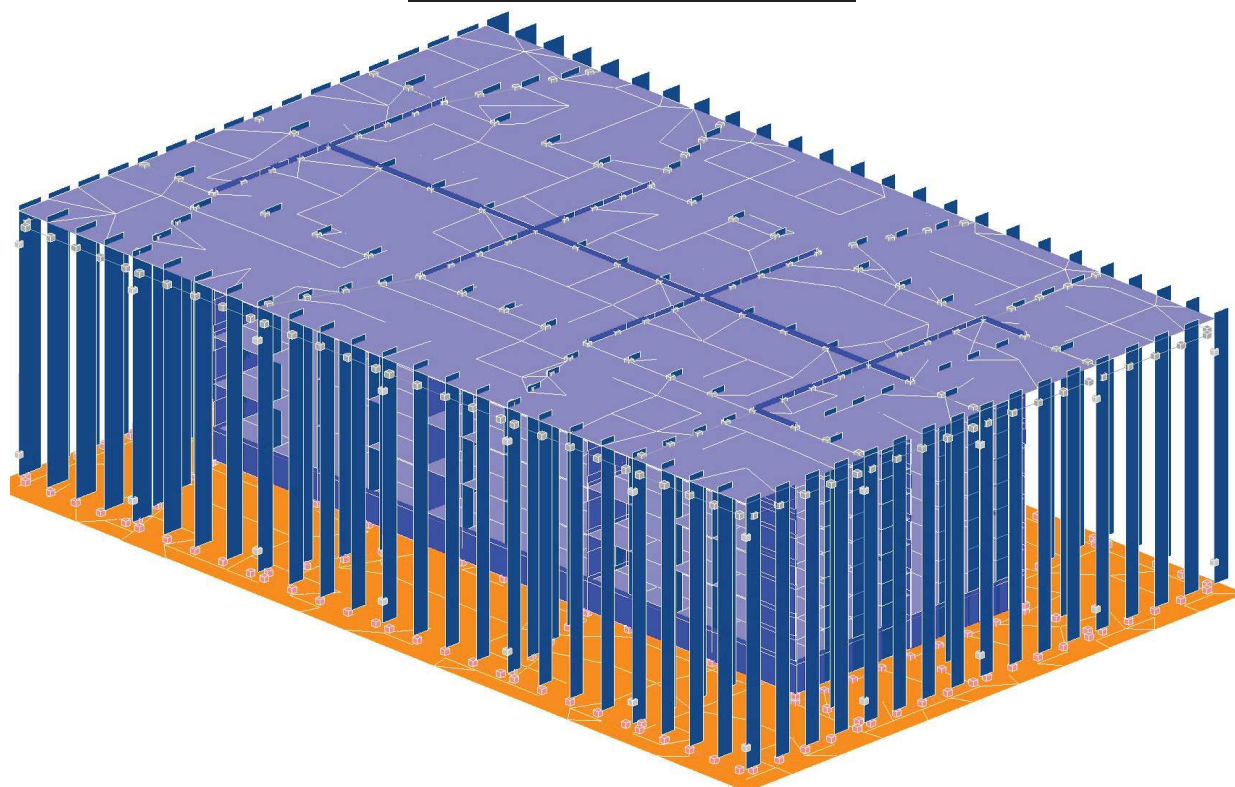
MODI DI VIBRARE – Modo 3 (Vista in Assonometria ed in Pianta)



INVILUPPO STATO TENSIONALE



SPOSTAMENTI SISMICI – involucro



– RELAZIONE SUI MATERIALI

Elenco dei materiali impiegati e loro modalità di posa in opera

CARATTERISTICHE DEI CONGLOMERATI CEMENTIZI						
	CLASSE DI RESISTENZA	CLASSE DI ESPOSIZIONE	TIPO CEMENTO DOSAGGIO MINIMO	RAPPORTO MAX A/C	Ø max inerti	SLUMP
FONDAZIONI	C 25/30	XC2	300 daN/mc	0,55	20 mm	S3
STRUTTURE IN ELEVAZIONE	C 25/30	XC1	300 daN/mc	0,65	15 mm	S4

In quest'ambito si è inteso utilizzare una Classe XC: Corrosione delle armature promossa dalla carbonatazione

L'elevato pH del conglomerato che si trova direttamente a contatto con le barre di armatura produce una sorta di rivestimento protettivo con notevole capacità isolante. Tale barriera è costituita da uno strato di ossido ferrico compatto, denso, aderente al sottostante strato metallico e impermeabile sia all'ossigeno che all'umidità; la velocità di corrosione risulta, pertanto, contenuta a livelli pressoché trascurabili. Come conseguenza il ferro di armatura, che si trovava precedentemente in uno stato a pH più elevato, perde la sua "passività", trasformando lo strato di ossido che avvolge le barre da elemento difensivo a elemento incoerente e poroso, tanto da ridurne drasticamente le caratteristiche protettive. Una volta venuta meno l'impermeabilità della pellicola, i metalli restano direttamente esposti al contatto con l'ambiente che li circonda; con l'apporto di ossigeno e acqua, permeati dalla superficie di un calcestruzzo tendenzialmente poroso, si instaura un processo chimico di ossido-riduzione con l'armatura metallica (catodo) seguito dalla formazione di ruggine, che comporta un aumento di volume pari a circa 7 volte quello iniziale occupato dalla barra. La ruggine genera delle tensioni interne di compressione sul calcestruzzo e delle tensioni di trazione in superficie, determinando la comparsa di fessure superficiali che corrono parallelamente ai ferri di armatura, che aumentano progressivamente e culminano con l'espulsione totale del copriferro negli spigoli ("spalling") o con la sua delaminazione nelle superfici piane e verticali. In conclusione va comunque evidenziato come l'innescò della corrosione (una volta che il fronte di carbonatazione ha raggiunto l'armatura distruggendone la naturale protezione) richieda la contemporanea presenza di acqua e ossigeno. **CLASSE XC2:** si riferisce a calcestruzzi armati immersi in acqua o in terreni non aggressivi e comunque in ambienti raramente secchi, costantemente a contatto con umidità molto elevate.

Acciaio per armatura di getti in conglomerato cementizio:

- Classe

B450C

- Tensione di snervamento di progetto

• f_{yd}

3826 daN /cm²

4 – ELABORATI GRAFICI ED ESECUTIVI

In allegato alla presente relazione si riportano le tavole relative al progetto esecutivo:

TAV. 4.1

Premessa.

La manutenzione di un manufatto e delle sue pertinenze ha l'obiettivo di garantirne l'utilizzo, di mantenere il valore patrimoniale e di preservarne le prestazioni nel ciclo di vita utile, favorendo l'adeguamento tecnico e normativo. I manuali d'uso e di manutenzione rappresentano gli strumenti con cui l'utente si rapporta con l'immobile, direttamente, utilizzandolo, evitando comportamenti anomali che possono danneggiare o compromettere la durabilità e le caratteristiche.

Attraverso i manutentori si utilizzeranno così le metodologie più confacenti ad una gestione che coniughi economicità e durabilità del bene. A tal fine, i manuali definiscono le procedure di raccolta e di registrazione dell'informazione nonché le azioni necessarie per impostare il piano di manutenzione e per organizzare in modo efficiente, sia sul piano tecnico che su quello economico, il servizio di manutenzione. Il manuale d'uso mette a punto una metodica di ispezione dei manufatti che individua, sulla base dei requisiti fissati dal progettista in fase di redazione del progetto, la serie dei guasti che possono influenzare la durabilità del bene e per i quali un intervento manutentivo potrebbe rappresentare allungamento della vita utile e mantenimento del valore patrimoniale. Il manuale di manutenzione invece rappresenta lo strumento con cui l'esperto si rapporta con il bene in fase di gestione di un contratto di manutenzione programmata. Il programma, infine, è lo strumento con cui, chi ha il compito di gestire il bene, riesce a programmare le attività in riferimento alla previsione del complesso degli interventi inerenti la manutenzione di cui si presumono la frequenza, gli indici di costo orientativi e le strategie di attuazione nel medio e lungo periodo.

Il Piano di Manutenzione è organizzato in tre strumenti:

- a) Il manuale d'uso;
- b) Il manuale di manutenzione;
- c) Il programma di manutenzione;
 - il sottoprogramma delle prestazioni, che prende in considerazione le prestazioni fornite dal bene e dalle sue parti nel corso del ciclo di vita.
 - Il sottoprogramma dei controlli, che definisce il programma delle verifiche e dei controlli al fine di rilevare il livello prestazionale (qualitativo e quantitativo) nei successivi momenti di vita del bene, individuando la dinamica della caduta delle prestazioni aventi come estremi il valore di collaudo e quello minimo di norma.
 - Il sottoprogramma degli interventi di manutenzione, che riporta in ordine temporale i differenti interventi di manutenzione, al fine di fornire le informazioni per una corretta conservazione del bene. Tali interventi devono consentire di raggiungere, in accordo con quanto previsto dalla norma "UNI 10874 criteri di stesura dei manuali d'uso e di manutenzione" almeno i seguenti obiettivi, raggruppati in base alla loro natura:

1) Obiettivi tecnico-funzionali:

- Istituire un sistema di raccolta delle informazioni di base e di aggiornamento con le informazioni di ritorno a seguito degli interventi, che consenta, attraverso l'implementazione ed il costante aggiornamento del sistema informativo, di conoscere e mantenere correttamente l'immobile e le sue parti.

- Consentire l'individuazione delle strategie di manutenzione più adeguate in relazione alle caratteristiche del bene immobile ed alla più generale politica di gestione del patrimonio immobiliare;
- Istruire gli operatori tecnici sugli interventi di ispezione e manutenzione da eseguire, favorendo la corretta ed efficiente esecuzione degli interventi;
- Istruire gli utenti sul corretto uso dell'immobile e delle sue parti, su eventuali interventi di piccola manutenzione che possono eseguire direttamente, sulla corretta interpretazione degli indicatori di uno stato di guasto o di malfunzionamento e sulle procedure per la sua segnalazione alle competenti strutture di manutenzione;
- Definire le istruzioni e le procedure per controllare la qualità del servizio di manutenzione.

2) Obiettivi economici;

- Ottimizzare l'utilizzo del bene immobile e prolungare il ciclo di vita con l'effettuazione di interventi mirati;
- Conseguire il risparmio di gestione sia con il contenimento dei consumi energetici o di altra natura, sia con la riduzione di guasti e del tempo di non utilizzazione del bene immobile;
- Consentire la pianificazione e l'organizzazione più efficiente ed economica del servizio di manutenzione;

RIEPILOGO CLASSI DI UNITA' TECNOLOGICHE: STRUTTURA

Insieme delle unità tecnologiche e degli elementi tecnici appartenenti al sistema edilizio aventi funzione di sostenere i carichi del sistema edilizio stesso e di collegare staticamente le sue parti.

- Unità Tecnologica: 01.01

- Strutture in sottosuolo

Insieme degli elementi tecnici orizzontali del sistema edilizio avente funzione di separare gli spazi interni del sistema edilizio dal terreno sottostante e trasmetterne ad esso il peso della struttura e delle altre forze esterne.

L'Unità Tecnologica è composta dai seguenti Elementi Manutenibili:

01 Strutture di fondazione

Elemento Manutenibile:

01.01.01 Strutture di fondazione

Modalità di uso corretto:

L'utente dovrà soltanto accertarsi della comparsa di eventuali anomalie che possano anticipare l'insorgenza di fenomeni di dissesto e/o cedimenti strutturali. Insieme degli elementi tecnici orizzontali del sistema edilizio avente funzione di trasmettere al terreno il peso della struttura e delle altre forze esterne.

- Unità Tecnologica: 01.02

Si definiscono strutture di elevazione gli insiemi degli elementi tecnici del sistema edilizio aventi la funzione di resistere alle azioni di varia natura agenti sulla parte di costruzione fuori terra, trasmettendole alle strutture di fondazione e quindi al terreno.

L'Unità Tecnologica è composta dai seguenti Elementi Manutenibili:

01.02.01 Strutture orizzontali o inclinate

01.02.02 Strutture verticali

Elemento Manutenibile:

01.02.01 Strutture orizzontali

Modalità di uso corretto:

Non compromettere l'integrità delle strutture. Controllo periodico del grado di usura delle parti in vista. Risccontro di eventuali anomalie. Le strutture orizzontali o inclinate sono costituite dagli elementi tecnici con funzione di sostenere orizzontalmente i carichi agenti, trasmettendoli ad altre parti strutturali ad esse collegate. Le strutture di elevazione orizzontali o inclinate a loro volta possono essere suddivise in: strutture per impalcati piani; strutture per coperture inclinate.

Elemento Manutenibile:

01.02.02 Strutture verticali

Modalità di uso corretto:

Non compromettere l'integrità delle strutture. Controllo periodico del grado di usura delle parti in vista. Risccontro di eventuali anomalie.

Le strutture verticali sono costituite dagli elementi tecnici con funzione di sostenere i carichi agenti, trasmettendoli verticalmente ad altre parti aventi funzione strutturale e ad esse collegate. Le strutture di elevazione verticali a loro volta possono essere suddivise in: strutture a telaio; strutture ad arco; strutture a pareti portanti.

- Unità Tecnologica: 01.03

Insieme degli elementi tecnici verticali del sistema edilizio aventi funzione di separare gli spazi interni del sistema edilizio stesso rispetto all'esterno.

L'Unità Tecnologica è composta dai seguenti Elementi Manutenibili:

01.03.01 Pareti esterne in c.a. facciavista

01.03.02 Murature intonacate

01.03.03 Finitura a faccia vista delle modanature presenti esternamente l'edificio

Prestazioni, anomalie

Prestazioni: Estetica, planarità della superficie.

- Estetica. Capacità del materiale o del componente di mantenere inalterato l'aspetto esteriore e quindi garantire uniformità delle eventuali modificazioni dell'aspetto senza compromettere i requisiti funzionali.

- Planarità della superficie. Necessità di avere una superficie piana, senza alcuna difformità dovuta a cedimenti o errata esecuzione dell'allettamento.

Anomalie riscontrabili: danneggiamento, lesione, rottura.

- Danneggiamento.
- Diminuizione più o meno grave ed evidente di efficienza e di consistenza di un elemento con presenza di lesioni ed aspetto degradato.
 - Cause accidentali; atti di vandalismo.
- Lesione.
- Rottura che si manifesta in una qualsiasi struttura quando lo sforzo a cui è sottoposta supera la consistenza corrispondente del materiale con creazione di fenditure interne più o meno ramificate e profonde.
 - Assestamento differenziale delle fondazioni per cedimenti del terreno; schiacciamento per carico localizzato; schiacciamento per peso proprio; cicli di gelo e disgelo; penetrazione di acqua.
- Criteri di intervento.
 - Ispezione di tecnico specializzato.
 - Ripristino integrità delle pareti

Controlli, Manutenzioni.

- **Controlli**: Strutturale, visivo, strumentale.
 - Strutturale. Personale specializzato con frequenza di Anni 5. Verifica integrità della struttura.
 - Visivo: Utente, all'occorrenza. Valutazione di eventuali lesioni in termini di dimensioni ed andamento.
 - Strumentale: Personale specializzato, all'occorrenza.
- **Manutenzioni**: Pulizia, ripristino stuccature
 - Pulizia: personale specializzato, all'occorrenza.
 - Ripristino: Personale specializzato, all'occorrenza. Eventuali alvori di ripristino dell'integrità attraverso: trattamento delle giunzioni attraverso la rimozione delle malte deteriorate e stilatura dei giunti con malta nuova.

Programma di Manutenzione

Sottoprogramma delle Prestazioni

Il sottoprogramma delle Prestazioni prende in considerazione, per ciascuna classe di requisito di seguito riportata, le prestazioni fornite dall'opera nel corso del suo ciclo di vita.

Stabilità e Resistenza

Le strutture orizzontali e verticali, sotto l'effetto di carichi statici, dinamici e variabili devono assicurare stabilità e resistenza. La freccia di inflessione delle travi rappresenta il parametro attraverso il quale vengono giudicate la deformazione sotto carico e l'elasticità dell'elemento strutturale.

Il controllo della freccia massima avviene sull'impalcato strutturale sottoposto al peso proprio, a quello degli altri elementi accessori (sovraccarichi permanenti) ed a quello delle persone e delle eventuali attrezzature ipotizzati per l'utilizzo (sovraccarichi variabili).

Durabilità

Le strutture orizzontali e verticali, sotto l'effetto degli agenti atmosferici e dell'utilizzo quotidiano, devono assicurare durabilità. La durabilità delle strutture è garantita dal materiale che le costituisce, l'acciaio, e dallo strato protettivo superficiale di finitura.

Sottoprogramma dei Controlli

Il sottoprogramma dei Controlli definisce il programma delle verifiche e dei controlli, al fine di rilevare il livello prestazionale (qualitativo e quantitativo) nei successivi momenti della vita dell'opera.

Per i controlli di seguito riportati sono previste procedure sia a vista che con l'ausilio di attrezzature specifiche (ad es. per il serraggio dei bulloni).

L'esito di ogni ispezione deve formare oggetto di uno specifico rapporto da conservare insieme alla relativa documentazione tecnica.

A conclusione di ogni ispezione, inoltre, l'eventuale tecnico incaricato deve, se necessario, indicare gli interventi a carattere manutentorio da eseguire ed esprimere un giudizio riassuntivo sullo stato d'opera.

Controllo dell'integrità delle strutture portanti

Il controllo dell'integrità delle strutture portanti, va eseguito individuando la presenza di eventuali anomalie.

Frequenza del controllo: annuale.

Controlli strutturali dettagliati

Controlli strutturali approfonditi vanno effettuati in occasione di calamità naturali (sisma, trombe d'aria ecc...), manifestazioni eccezionali (esplosioni, incendi ecc...), smottamenti circostanti, o qualunque altro fenomeno rilevante che possa aver coinvolto anche indirettamente la struttura.

Frequenza del controllo: all'occorrenza.

Verifica dello stato del cls

La verifica dello stato del c.a. va effettuato controllando il degrado dello strato protettivo di copriferroe la presenza di eventuali processi di ossidazione, corrosione e/o formazione di ruggine nel caso risultassero presenti.

Frequenza del controllo: annuale.

Sottoprogramma degli Interventi di Manutenzione

Interventi sulle strutture portanti

Gli interventi riparativi dovranno effettuarsi a secondo del tipo di anomalia riscontrata e previa accurata diagnosi delle cause del difetto accertato e relativa individuazione delle soluzioni più adatte.

La diagnosi deve essere resa da tecnico abilitato che riporterà, in elaborati esecutivi, gli interventi necessari, da eseguirsi ad opera di personale specializzato.

Frequenza del controllo: all'occorrenza.

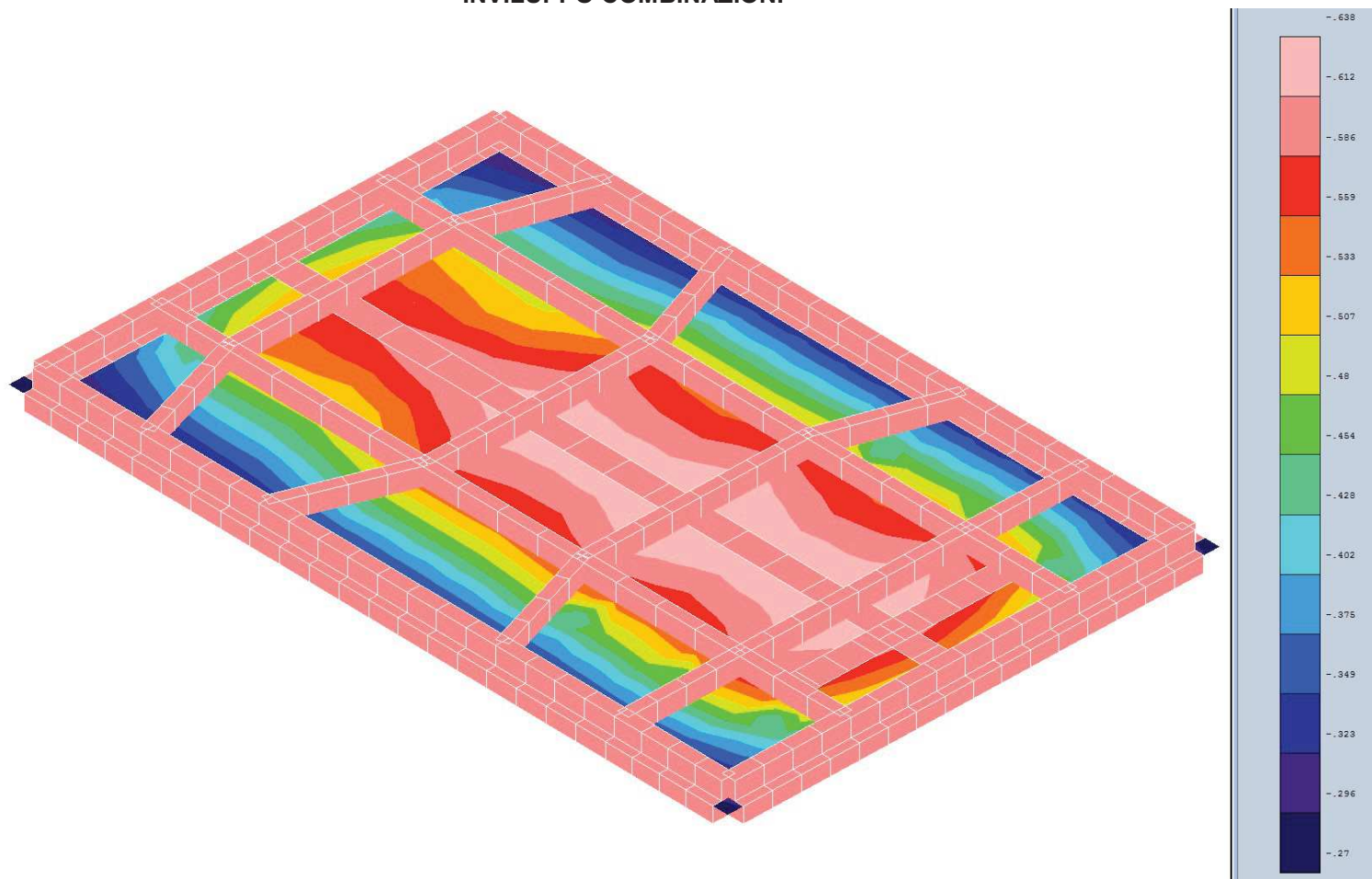
Ci si è riferiti alle valutazioni di carattere geologico-geotecnico della relazione allegata alla presente in cui il suolo risulta di classificazione D

Indicazioni di carattere esecutivo e progettuale

- controllare che il terreno messo a giorno dagli scavi di splateamento per la realizzazione dei piani di posa delle fondazioni risulti omogeneo (medesima consistenza, colorazione etc.). Si dovrà verificare l'uniformità del piano di posa al fine di escludere la presenza localizzata di eventuali disomogeneità ed attestare le fondazioni sul terreno sicuramente in posto e/o sostituire il terreno rammollito con materiale idoneo.
- Il getto della fondazione, ovvero la realizzazione della sottofondazione, dovrà essere eseguito tempestivamente appena completati gli scavi; se, a causa di eventuali interruzioni dovute al maltempo, dovesse essersi imbibito il terreno di appoggio, si dovrà provvedere all'asportazione della parte rammollita e sostituzione con materiale idoneo.
- Prima del getto della fondazione dovrà essere preventivamente pulito da detriti, acqua e fango la zona di contatto.
- La regimazione delle acque corrive superficiali dovrà essere garantita e garantita la buona tenuta delle condotte interrate per la circolazione dei fluidi (fognature, impianti idrici).
- L'impermeabilità superficiale del piano di campagna: tale impermeabilità dovrà essere ottenuta mediante cotica vegetale erbosa, marciapiedi, contropendenze adeguate a ridosso del manufatto per l'allontanamento delle acque meteoriche.

VERIFICA PORTANZA TERRENO

INVILUPPO COMBINAZIONI



VALUTAZIONE AGLI STATI LIMITE ULTIMI (SLU) – STATO LIMITE RESISTENZA DEL TERRENO

Nel caso specifico si considerano gli approcci delle NTC 2008, nei termini agli SLU.

Considerando i seguenti simboli, riportati nelle NTC 2008.

A = azioni M = parametri geotecnici R = resistenze G1 = azioni strutturali

G2 = azioni non strutturali permanenti Q = azioni variabili

Approccio 1 – combinazione 1, A1+M1+R1, nel caso specifico si amplificano le azioni A1 in condizioni statiche e non si riducono i parametri geotecnici M1 e le resistenze R1

AZIONI: secondo tab. 6.2.I (A1) delle NTC 2008: $G1 \times 1.3 + G2 \times 1.5 + Q \times 1.5$

PARAMETRI: secondo tab. 6.2.II (M1) delle NTC 2008

peso unità di volume $\gamma_{sk} = 1$

Coesione non drenata $c_{uk} = c_{cu} = 1$

Coesione drenata $c'_k = c_{cu} = 1$

Angolo di attrito interno = $\tan(\phi_k') = g_{\phi\phi} = 1$

PARAMETRI: secondo tab. 6.4.I (R1) delle NTC 2008

capacità portante: $\phi_{gR} = 1$

scorrimento: $\phi_{gR} = 1$

Approccio 1 – combinazione 2, A2+M2+R2, nel caso specifico si amplificano le azioni A2 in condizioni statiche, si riducono i parametri geotecnici M1 e non si riducono le resistenze R1

AZIONI: secondo tab. 6.2.I (A1) delle NTC 2008: $G1 \times 1.0 + G2 \times 1.3 + Q \times 1.3$

PARAMETRI: secondo tab. 6.2.II (M2) delle NTC 2008

$g_k = 1$ $c_{uk} = g_{cu} = 1.4$

$c'_k = g_{cu} = 1.25 \tan(\phi_k') = g_{\phi\phi} = 1.25$

PARAMETRI: secondo tab. 6.4.I (R1) delle NTC 2008

capacità portante: $\phi_{gR} = 1$ scorrimento: $\phi_{gR} = 1$

Approccio 2, A1+M1+R3, nel caso specifico si applicano i coefficienti riduttivi solo sulle resistente R3 e amplificazione sulle azioni statiche A1.

AZIONI: secondo tab. 6.2.I (A1) delle NTC 2008: $G1 \times 1.3 + G2 \times 1.5 + Q \times 1.5$

PARAMETRI: secondo tab. 6.2.II (M1) delle NTC 2008

$g_k = 1$ $c_{uk} = g_{cu} = 1$

$c'_k = g_{cu} = 1 \tan(\phi_k') = g_{\phi\phi} = 1$

PARAMETRI: secondo tab. 6.4.I (R3) delle NTC 2008

capacità portante: $\phi_{gR} = 2.3$ scorrimento: $\phi_{gR} = 1.1$

Nel caso specifico si valuteranno le resistenze unicamente in base all'approccio 2

Calcolo del carico limite dell'insieme fondazione-terreno

La determinazione della pressione ultima del terreno permette di individuare l'instaurarsi o meno di fenomeni con riferimento a meccanismi di rottura per carico limite determinata nel terreno di fondazione dalle azioni trasmesse al terreno al piano di posa della fondazione.

La valutazione della capacità portante di fondazione superficiale è stata effettuata con i criteri suggeriti da Terzaghi ed introducendo i più recenti suggerimenti per il calcolo dei coefficienti correttivi per le condizioni di carico eccentrico. I calcoli sono stati effettuati adottando sia la condizione drenata di lungo periodo, sia la condizione non drenata.

In particolare, si farà riferimento alla formulazione di Brinch-Hansen:

per condizioni drenate: $q_{ult} = \frac{1}{2} \gamma' B N_{\gamma} \cdot s_{\gamma} \cdot i_{\gamma} \cdot b_{\gamma} \cdot g_{\gamma} + c' N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot b_c \cdot g_c + q' N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot b_q \cdot g_q$

e per condizioni non drenate: $q_{ult} = 5.14 \text{ cu } (1+s'c+d'c-i'c-b'c-g'c)+q'$

con: N_γ, N_c, N_q = fattori di capacità portante, s_γ, s_c, s_q = fattori di forma della fondazione, i_γ, i_c, i_q = fattori correttivi che considerano l'inclinazione del carico, b_γ, b_c, b_q = fattori correttivi che considerano l'inclinazione della base della fondazione, g_γ, g_c, g_q = fattori correttivi che considerano l'inclinazione del piano campagna, d_c, d_q = fattori che dipendono dalla profondità del piano di posa.

Per la verifica della resistenza allo scorrimento si applica la seguente relazione generale:

$$E_d = H \leq R_d = 1/g_R * [c'k/g_c * B*L + N_d * \tan(\phi'k')/g_{\phi\phi}]$$

Che nel caso di valutazione delle resistenze in condizioni non drenate diventa:

$$E_d = H \leq R_d = 1/g_R * [c_{uk}/g_{cu} * B*L]$$

Dove

$E_d = H$ = azione orizzontale sulla fondazione

R_d = resistenza allo scorrimento

B = larghezza fondazione L = lunghezza fondazione

N_d = azione verticale sulla fondazione

Mentre gli altri simboli hanno il significato già sopra riportato.

A favore della sicurezza, per tenere conto dell'attrito fondazione-terreno, si applicherà un coefficiente riduttivo ai parametri geotecnici caratteristici pari a 0.66.

Considerando che le azioni orizzontali si riferiscono alle azioni sismiche, agendo queste ultime per breve tempo ed essendo il terreno resistente di natura argillosa, nella valutazione delle resistenze allo scorrimento si farà riferimento alle condizioni non drenate, tra l'altro più cautelative di quelle drenate.

Per le verifiche in parola viene adottato l'Approccio 2, combinazione 1: (A1+M1+R3).

In generale, per i terreni coesivi (in particolare sotto falda) in condizioni sismiche è consono l'utilizzo dei parametri geotecnici non drenati di breve termine.

Per le condizioni statiche di lungo termine in generale per i terreni incoerenti è consono l'utilizzo dei parametri geotecnici drenati.

Per i terreni coesivi in condizioni statiche di lungo termine è necessario adottare i parametri più cautelativi tra quelli drenati e non drenati in base alla singola verifica da effettuare. Per i terreni granulari si considerano le sole condizioni a lungo termine. Considerato l'approccio e la combinazione di calcolo adottata, per l'analisi geotecnica, i parametri geotecnici saranno fattorizzati ponendo pari all'unità i coefficienti parziali, e la resistenza di progetto è calcolata con il valore del coefficiente parziale pari a $g_R=2,3$. Le azioni saranno fattorizzate dal progettista in relazione alla combinazione adottata A1+M1+R3.

Per la verifica dei cedimenti, in base al progetto è stata ipotizzata una fondazione a platea con dimensioni equivalente di 20x11 m alla profondità di circa 0.7 m dal piano campagna attuale.

La valutazione dei carichi per lo Stato Limite di Esercizio è stata condotta in modo iterativo sulla base degli ipotizzati cedimenti ammissibili dalla struttura. Per la distribuzione dei carichi in profondità si è fatto uso del metodo di Steinbrenner con soluzione di Ohde.

Mentre i relativi assestamenti del terreno sono stati verificati applicando la teoria dei cedimenti a tempo infinito e all'80% del costipamento dei pori.

Per la $\Delta s = \Delta(\Delta h \cdot m_v \cdot \Delta p)$

con

s = entità del cedimento (cm)

Δh = spessore del terreno sottoposto al calcolo (cm)

Δp = carico agente sullo spessore considerato (Kg/cmq)

m_v = coefficiente di compressibilità volumetrica (cmq/Kg)

si ottengono i risultati riportati nelle tabelle allegate.

Dall'osservazione delle tabelle si osserva che il cedimento è fortemente influenzato dai terreni con caratteristiche geotecniche scadenti.

Pertanto le resistenze del terreno in riferimento al carico medio distribuito su tutta la base della fondazione, e ricavato iterativamente sulla base dei cedimenti ammissibili dalla fondazione, valutazione degli effetti delle *deformazioni irreversibili* – SLE - risultano:

$$N_k \leq C_d = 35 \text{ [kPa]} \times B \cdot L$$

limite delle azioni caratteristiche (N_k) che risulta opportuno non superare al fine di non avere assestamenti non tollerabili dalla struttura.

CONDIZIONI DRENATE

PARAMETRI GEOTECNICI PER IL CALCOLO DEL CARICO LIMITE		Valore caratteristico
Angolo di resistenza al taglio	ϕ'_{kc}	28.0
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_{kc}$	0.53
Coesione efficace (kPa)	C'_{kc}	5.00
Densità efficace sopra la fondazione (kN/mc)	γ_1	20.00
Densità efficace sotto la fondazione (kN/mc)	γ_2	10.00

PARAMETRI GEOTECNICI PER SCORRIMENTO SUL PIANO DI POSA		Valore caratteristico
Angolo di resistenza al taglio	ϕ'_{kc}	28.0
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_{kc}$	0.53
Fattore riduttivo del angolo di resistenza al taglio terreno - fondazione	MM%	0.67
Coesione efficace terreno-fondazione (kPa)	C'_{kc}	22.00
Fattore riduttivo resistenza non drenata terreno - fondazione	MC%	0.66
Densità efficace sopra la fondazione (kN/mc)	γ_1	20.00

Verifiche in condizioni drenate

Resistenza di progetto verticale 'terreno+fondazione'; approccio 2 dinamico

Carico Limite	$N_{lim} =$	393 kPa
Coefficiente Parziale per Approccio 2	$\gamma_r =$	2.3
Limiti di non superamento delle azioni $Ed \leq Rd =$	$N_{lim} / \gamma_r =$	171 [kPa] x B * L

Resistenza di progetto allo scorrimento 'terreno+fondazione'; approccio 2 dinamico

Carico Limite	$T_{lim} =$	66 kPa
Coefficiente Parziale per Approccio 2	$\gamma_r =$	1.1
Limiti di non superamento delle azioni $Ed \leq Rd =$	$T_{lim} / \gamma_r =$	60 [kPa] x B * L

Resistenza di progetto verticale 'terreno+fondazione'; approccio 2 statico

Carico Limite	$N_{lim} =$	1095 kPa
Coefficiente Parziale per Approccio 2	$\gamma_r =$	2.3
Limiti di non superamento delle azioni $Ed \leq Rd =$	$N_{lim} / \gamma_r =$	476 [kPa] x B * L

CONDIZIONI NON DRENATE

PARAMETRI GEOTECNICI PER IL CALCOLO DEL CARICO LIMITE		Valore caratteristico
Angolo di resistenza al taglio	ϕ_k	0.0
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_k$	0.00
Resistenza non drenata (kPa)	c_{uk}	64.00
Densità efficace sopra la fondazione (kN/mc)	γ_1	20.00
Densità efficace sotto la fondazione (kN/mc)	γ_2	10.00

PARAMETRI GEOTECNICI PER SCORRIMENTO SUL PIANO DI POSA		Valore caratteristico
Angolo di resistenza al taglio	ϕ_k	0.0
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_k$	0.00
Fattore riduttivo del angolo di resistenza al taglio terreno - fondazione	MM%	0.67
Resistenza non drenata terreno-fondazione (kPa)	c_{ak}	40.00
Fattore riduttivo resistenza non drenata terreno - fondazione	MC%	0.66
Densità efficace sopra la fondazione (kN/mc)	γ_1	20.00

Verifiche in condizioni non drenate

Resistenza di progetto verticale 'terreno+fondazione'; approccio 2 dinamico

Carico Limite	$N_{lim} =$	398 kPa
Coefficiente Parziale per Approccio 2	$\gamma_r =$	2.3
Limiti di non superamento delle azioni $Ed \leq Rd$	$N_{lim} / \gamma_r =$	173 [kPa] x B * L

Resistenza di progetto allo scorrimento 'terreno+fondazione'; approccio 2 dinamico

Carico Limite	$T_{lim} =$	26 kPa
Coefficiente Parziale per Approccio 2	$\gamma_r =$	1.1
Limiti di non superamento delle azioni $Ed \leq Rd$	$T_{lim} / \gamma_r =$	24 [kPa] x B * L

Resistenza di progetto verticale 'terreno+fondazione'; approccio 2 statico

Carico Limite	$N_{lim} =$	409 kPa
Coefficiente Parziale per Approccio 2	$\gamma_r =$	2.3
Limiti di non superamento delle azioni $Ed \leq Rd$	$N_{lim} / \gamma_r =$	178 [kPa] x B * L

RIEPILOGO CEDIMENTI (calcolati con M secondo Benassi)

Comune	Alfonsine	Distanze tra le prove (m) / Distanza ipotizzata della variabilità litotecnica (m)	Prova 1	Prova 2
Località	Cimitero			
Committente	Comune di Alfonsine	Prova 1		10.0

CEDIMENTI DIFFERENZIALI PER CAUSA DI DIFFERENZE TRA LE PROVE

Centro di una pianta rettangolare rigida	Cedimenti cumulativo in cm			Cedimenti differenziali (cm)	Prova 1	Prova 2	Cedimenti differenziali (%)	Prova 1	Prova 2	Cedimenti differenziali massimi		
	Elastici	Edometrici	Totale							cm	%	L / Δ
Prova 1	2.42	7.56	9.98	Prova 1		1.06	Prova 1		0.11	1.06	0.11	941
Prova 2	2.06	6.49	8.56	Prova 2	1.06		Prova 2	0.11				

LIMITI DELLE DISTORSIONI ANGOLARI (BJERRUM 1963)

DISTORSIONE MASSIMA TRA PROVE

D / L

