

COMMITTENTE



SOGGETTO TECNICO

DIREZIONE STAZIONI - INGEGNERIA E INVESTIMENTI

PROGETTAZIONE

MANDATARIA



CODING S.R.L.

MANDANTE



POLITECNICA SOC. COOP.



SWS ENGINEERING S.P.A.

HUB DI INTERSCAMBIO FERROVIARIO DI POMPEI

PROGETTO DEFINITIVO

STRUTTURE FABBRICATO VIAGGIATORI, LOCALE BAGNI E LOCALI TECNICI

Relazione di calcolo

SCALA

-

PROGETTO	ANNO	SOTTOPR.	LIVELLO	NOME DOC.	TIPO DOC.	SCALA	NUM.	REV.
3 2 0 5	2 0	S 0 1	P D	P M F V	R C	S X	E 0 2 A	

Rev	Descrizione	Redatto	Verificato	Approvato	Data	Autorizzato Il progettista	Data
A	Emissione	<i>I. Lardani</i>	<i>L. Nardoni</i>	<i>P. Luciani</i>	dic. 2020	<i>G. Coppa</i>	dic. 2020

Controllo Qualità

QA & QC	Verificato	Approvato	Autorizzato
	<i>M. Italiano</i>	<i>F. Bordon</i>	<i>R. Vangeli</i>

Soggetto Tecnico	Data	Referente di Progetto	Data
<i>F. Cerone</i>	dic. 2020	<i>A. Martino</i>	

POSIZIONE ARCHIVIO

LINEA

= = = =

SEDE TECNICA

□ □ □ □ □ □

NOME DOC.

□ □ □ □ □ □

NUMERAZIONE

□ □ □ □ □ □

Verificato e Trasmesso	Data	Convalidato	Data	Archiviato	Data

Progetto definitivo
Fabbricato Viaggiatori, Locale Bagni e Locati Tecnici
Relazione di calcolo
**HUB DI INTERSCAMBIO FERROVIARIO DI
POMPEI**

Rev.	Descrizione revisione	Redatto	Verificato	Approvato	Autorizzato
0	Emissione	I. Lardani	L. Nardoni	P. Luciani	F. Coppa

INDICE

1	SCOPO DEL LAVORO	7
2	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	9
1.1	NORME E/O LINEE GUIDA PER LA PROGETTAZIONE E COSTRUZIONE RELATIVE ALL'ACCESSIBILITÀ	9
1.2	NORME E/O LINEE GUIDA PER LA PROGETTAZIONE E COSTRUZIONE	9
1.3	NORME NAZIONALI	11
1.4	MANUALI, SPECIFICHE, ISTRUZIONI, PRESCRIZIONI, ETC. DI RFI, ATTINENTI LE OPERE CIVILI DI RFI	12
1.4.1	<i>Opere civili</i>	12
1.4.2	<i>Impianti elettrici – Rete di terra e protezione dalle scariche atmosferiche</i>	15
1.4.3	<i>Impianti speciali – TVCC</i>	15
1.4.4	<i>Impianti speciali – IaP informazioni al pubblico</i>	15
1.4.5	<i>Impianti ascensori e scale mobili</i>	16
1.4.6	<i>Linea di Contatto</i>	16
1.5	TARIFFE DI RFI	16
3	DESCRIZIONE DEL PROGETTO	17
3.1	NUOVA FERMATA FERROVIARIA	17
3.1.1	<i>Scelte di progetto</i>	17
3.1.2	<i>I fabbricati storici della Fermata Pompei Scavi</i>	20
3.1.3	<i>Dotazioni funzionali</i>	23
3.1.4	<i>Pensiline</i>	23
4	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA	25
5	MATERIALI	25
5.1	CALCESTRUZZO	25
5.1.1	<i>Getti all'interno della muratura</i>	25
5.1.2	<i>Platea di fondazione e solaio di copertura in latero-cemento</i>	26
5.2	ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO	27
5.3	ACCIAIO DA CARPENTERIA METALLICA	27

5.4	BULLONI.....	27
5.5	MURATURA.....	27
6	PROGETTO E VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI.....	30
6.1	ELEMENTI IN C.A.	31
6.2	MURATURA.....	32
6.3	FONDAZIONI DIRETTE – VERIFICHE GEOTECNICHE.....	34
6.3.1	<i>Carico limite fondazioni dirette.....</i>	<i>35</i>
6.3.2	<i>Correzione per fondazione tipo piastra.....</i>	<i>40</i>
6.3.3	<i>Calcolo del carico limite in presenza di falda.....</i>	<i>40</i>
6.3.4	<i>Calcolo del carico limite in condizioni non drenate.....</i>	<i>41</i>
6.3.5	<i>Fattori correttivi al carico limite in presenza di sisma.....</i>	<i>41</i>
7	FABBRICATO VIAGGIATORI (FV).....	44
7.1	ANALISI DEI CARICHI	44
7.1.1	<i>Pesi propri G1-G2</i>	<i>44</i>
7.1.2	<i>Carichi variabili Qk1</i>	<i>46</i>
7.1.3	<i>Carico vento Qk2</i>	<i>46</i>
7.1.4	<i>Carico neve Qk3.....</i>	<i>50</i>
7.1.5	<i>Azione sismica.....</i>	<i>52</i>
7.1.6	<i>Eccentricità accidentali</i>	<i>56</i>
7.1.7	<i>COMBINAZIONI DI CARICO.....</i>	<i>57</i>
7.2	MODELLO DI CALCOLO.....	57
7.3	ARMATURE MURATURA.....	59
7.4	SOLLECITAZIONI E VERIFICHE.....	1
7.4.1	<i>Maschi murari</i>	<i>1</i>
7.4.1.1	<i>Sollecitazioni</i>	<i>1</i>
7.4.1.2	<i>Verifiche strutturali</i>	<i>1</i>
7.4.2	FASCE	7
7.4.2.1	<i>Sollecitazioni</i>	<i>7</i>
7.4.2.2	<i>Verifiche strutturali</i>	<i>7</i>
7.5	SOLAIO DI COPERTURA.....	10
7.5.1	<i>Sollecitazioni</i>	<i>11</i>

7.5.2	Verifiche strutturali	11
7.6	PLATEA DI FONDAZIONE	15
7.6.1	Sollecitazioni e Verifiche strutturali	15
7.6.2	Verifiche geotecniche	16
8	LOCALE BAGNI (FA.03).....	17
8.1	ANALISI DEI CARICHI	17
8.1.1	Pesi propri $G1-G2$	17
8.1.2	Carichi variabili $Qk1$	17
8.1.3	Carico vento $Qk2$	17
8.1.4	Carico neve $Qk3$	17
8.1.5	Azione sismica.....	18
8.1.6	Eccentricità accidentali	18
8.2	MODELLO DI CALCOLO.....	18
8.3	ARMATURE MURATURA	19
8.4	SOLLECITAZIONI E VERIFICHE.....	1
8.4.1	Maschi murari	1
8.4.1.1	Sollecitazioni	1
8.4.1.2	Verifiche strutturali	1
8.4.2	FASCE	7
8.4.2.1	Sollecitazioni	7
8.4.2.2	Verifiche strutturali	7
8.5	SOLAIO DI COPERTURA.....	9
8.5.1	Sollecitazioni	10
8.5.2	Verifiche strutturali	10
8.6	PLATEA DI FONDAZIONE	13
8.6.1	Sollecitazioni e Verifiche strutturali	13
8.6.2	Verifiche geotecniche	14
9	LOCALI TECNOLOGICI (FA.01 E FA.02).....	16
9.1	ANALISI DEI CARICHI	16
9.1.1	Pesi propri $G1-G2$	16
9.1.2	Carichi variabili $Qk1$	17
9.1.3	Carico vento $Qk2$	17

9.1.4	Carico neve Q_{k3}	17
9.1.5	Azione sismica.....	17
9.1.6	Eccentricità accidentali	21
9.2	MODELLO DI CALCOLO.....	22
9.3	ARMATURE MURATURA.....	23
9.4	SOLLECITAZIONI E VERIFICHE.....	1
9.4.1	Maschi murari.....	1
9.4.1.1	Sollecitazioni.....	1
9.4.1.2	Verifiche strutturali	1
9.4.2	FASCE	7
9.4.2.1	Sollecitazioni.....	7
9.4.2.2	Verifiche strutturali	7
9.5	SOLAIO DI COPERTURA.....	9
9.5.1	Sollecitazioni.....	10
9.5.2	Verifiche strutturali	10
9.6	PLATEA DI FONDAZIONE	13
9.6.1	Sollecitazioni e Verifiche strutturali	13
9.6.2	Verifiche geotecniche	14
10	CALCOLO ARCHITRAVI	16
10.1	ANALISI DEI CARICHI	16
10.2	VERIFICHE STRUTTURALI	17
11	CALCOLO DELLE INCIDENZE	18
12	TABULATI DI CALCOLO.....	19
12.1	COMBINAZIONI DI CARICO.....	19
12.2	FABBRICATO VIAGGIATORI.....	25
12.2.1	SOLLECITAZIONI MURI - FABBRICATO VIAGGIATORI.....	25
12.2.2	SOLLECITAZIONI E VERIFICHE STRUTTURALI PLATEA - FABBRICATO VIAGGIATORI.....	62
12.3	LOCALE BAGNI.....	85
12.3.1	SOLLECITAZIONI MURI – LOCALE BAGNI	85

12.3.2	SOLLECITAZIONI E VERIFICHE STRUTTURALI PLATEA - LOCALE BAGNI	128
12.4	LOCALI TECNICI.....	140
12.4.1	SOLLECITAZIONI MURI – LOCALI TECNICI.....	140
12.4.2	SOLLECITAZIONI E VERIFICHE STRUTTURALI PLATEA - LOCALI TECNICI.....	165

1 SCOPO DEL LAVORO

Oggetto della presente relazione sono i calcoli e le verifiche strutturali dei fabbricati in muratura armata per il nuovo HUB di Pompei. Tale opera è eseguita nell'ambito dei lavori relativi di inserimento di una nuova Stazione RFI sulla linea Napoli-Salerno (via Nocera Inferiore), che dovrà costituire il principale collegamento ferroviario con il sito archeologico di Pompei. L'opera si integra con gli edifici storici dell'antica Stazione Pompei Scavi, il cui ex fabbricato viaggiatori costituisce l'accesso alla nuova fermata.

Gli interventi si inquadrano nel programma di miglioramento dei collegamenti tra le reti e sono funzionali al potenziamento dell'interscambio in ottica di riduzione dei tempi di viaggio complessivi.

Le priorità di intervento nell'ambito del programma riguardano la realizzazione di un hub di interscambio ferroviario fra la linea RFI Napoli - Salerno (storica) e la linea Circumvesuviana Napoli-Sorrento gestita da EAV, in posizione adiacente agli Scavi Archeologici di Pompei ed il miglioramento dell'accessibilità ai grandi attrattori turistici costituiti dagli Scavi stessi e dal Santuario Mariano presente nel comune vesuviano.

Tenuto conto dell'unicità dei siti archeologici nell'area di Pompei e dei bacini di domanda, l'intervento mirato al miglioramento dell'accessibilità al sito, con la realizzazione di una nuova fermata ferroviaria, unitamente a tutti gli investimenti inerziali previsti nel bacino vesuviano/costiero, crea le condizioni per la messa a sistema dei flussi.

In quest'ottica, la vicinanza fisica tra le due ferrovie si trasforma in opportunità di migliorare l'accessibilità ferroviaria al sito mediante un nuovo nodo di interscambio.

L'intervento consiste nella realizzazione di un nodo di interscambio tra la ferrovia RFI Napoli – Salerno (via Nocera Inferiore) e la linea Napoli – Sorrento gestita da EAV (Ex-Circumvesuviana) in corrispondenza del sito UNESCO di Pompei, in prossimità dell'uscita di Pompei Ovest dell'autostrada A3 Napoli-Salerno e facilmente accessibile anche dalla S.S. 18, costituendo un nodo strategico per l'accessibilità alla rete TPL per i comuni di Pompei, Torre Annunziata e Castellammare di Stabia.

L'idea del nodo intermodale di Pompei nasce nell'ambito del Sistema di Metropolitana Regionale (SMR), approvato con DGR 1282 del 5/04/2002 con l'obiettivo di integrazione e sviluppo della mobilità ferroviaria campana attraverso interventi di carattere infrastrutturale.

Nel 2015 RFI ha redatto un primo studio di fattibilità teso ad individuare i principali interventi da eseguire, con un importo complessivo delle opere da realizzare pari a 33 milioni di euro e tempi di realizzazione di 36 mesi.

In seguito, nell'ambito di incontri specifici coordinati dal Ministero dei Beni e delle Attività Culturali e del Turismo, presso la Regione Campania con le Amministrazioni locali, lo studio del nodo di interscambio è stato oggetto di approfondimenti in relazione alle esigenze manifestate dai diversi stakeholder.

Pertanto, alla luce dell'esigenza di favorire la connettività dell'HUB con il tessuto urbano circostante è stata sviluppata un'ipotesi progettuale a cura RFI in coerenza con i requisiti di seguito espressi e condivisi con gli stakeholder interessati (Comune di Pompei, Regione Campania - ACaMIR, Ente Autonomo Volturno EAV) nell'ambito dei tavoli tecnici sul tema:

- aumentare l'accessibilità agli scavi mediante il potenziamento infrastrutturale e la realizzazione di una nuova fermata RFI;
- miglioramento dell'accessibilità da/per l'area archeologica;
- intermodalità RFI/EAV.

La struttura è progettata coerentemente con quanto previsto dalla normativa vigente, Norme Tecniche delle Costruzioni 2018.

2 **NORMATIVA DI RIFERIMENTO**

La progettazione è conforme alle normative vigenti nonché alle istruzioni dell'Ente FF.SS.

NB: L'elenco riportato ha valore indicativo. L'appaltatore è comunque tenuto all'osservanza di tutte le norme, nazionali ed internazionali, applicabile ed in vigore al momento della realizzazione.

1.1 **Norme e/o linee guida per la progettazione e costruzione relative all'accessibilità**

- Legge 9.1.1989, n° 13. Disposizioni per favorire il superamento e l'eliminazione delle barriere architettoniche negli edifici privati.
- D.M. (LL.PP.) 14.6.1989, n° 236. Prescrizioni tecniche necessarie a garantire l'accessibilità, l'adattabilità e la visibilità degli edifici privati e di edilizia residenziale pubblica sovvenzionata e agevolata, ai fini del superamento e dell'eliminazione delle barriere architettoniche.
- Legge 5.2.1992, n° 104. Legge quadro per l'assistenza, l'integrazione sociale e i diritti delle persone handicappate.
- D.P.R. 24.7.1996, n° 503. Regolamento recante norme per l'eliminazione delle barriere architettoniche negli edifici, spazi e servizi pubblici.

1.2 **Norme e/o linee guida per la progettazione e costruzione**

- UIC (Union Internationale Des Chemins de Fer), Fiche UIC – OR, Sagoma limite cinematica internazionale, Gabarit C1. (da adottare per la rete fondamentale europea, Piano Regolatore Europeo) Parigi, 1990.
- Linee guida - Sagome. Profili minimi degli ostacoli F.S., istruzione S.O.C.S./3870, Roma, 1990.
- Linee guida - Prescrizioni per la progettazione di marciapiedi alti nelle stazioni a servizio dei viaggiatori, istruzione R/ST.OC.412/4, ASA RETE, Roma, 1996.
- Linee guida - Sagome e profili minimi degli ostacoli. 23.07.90 – 003870.
- Linee guida - Pensiline; circolare 50 5.2 (1963).
- Linee guida - Gli ambienti per servizi alla clientela - ASA Passeggeri – 1998.
- Linee guida per la progettazione – Progettazione di piccole stazioni e fermate – dimensionamento e dotazione degli elementi funzionali” del 28/07/2014.

- Linee guida - Metodologia per la riqualificazione dei F.V. - Divisione infrastruttura – novembre 1999 – Direzione Movimento, Terminali Viaggiatori e Mercè, Sviluppo e Progettazione stazioni – marzo 2002 .
- Linee guida - Servizi igienici per il pubblico - Divisione infrastruttura - settembre 1999 – Direzione Movimento, Terminali Viaggiatori e Mercè – marzo 2002.
- UNI EN 1990 – Aprile 2006: Eurocodice: Criteri generali di progettazione strutturale.
- UNI EN 1991-1-1 – Agosto 2004: Eurocodice 1 – Parte 1-1: Azioni in generale – Pesì per unità di volume, pesì propri e sovraccarichi variabili.
- UNI EN 1991-1-4 – Luglio 2005: Eurocodice 1. Azioni sulle strutture. Parte 1-4: Azioni in generale - Azioni del vento.
- UNI EN 206-1-2016 - Calcestruzzo. “Specificazione, prestazione, produzione e conformità”;
- UNI EN 1992-1-1 – Novembre 2005: Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici.
- UNI EN 1992-2 – Gennaio 2006: Eurocodice 2. Progettazione delle strutture di calcestruzzo. Parte 2: Ponti di calcestruzzo – Progettazione e dettagli costruttivi.
- UNI-EN 1997-1 – Febbraio 2005: Eurocodice 7. Progettazione geotecnica. Parte 1: Regole generali.
- UNI-EN 1998-1 – Marzo 2005: Eurocodice 8: Progettazione delle strutture per la resistenza sismica. Parte 1: Regole generali, azioni sismiche e regole per gli edifici.
- UNI-EN 1998-5 – Gennaio 2005: Eurocodice 8: Progettazione delle strutture per la resistenza sismica. Parte 5: Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici.
- REGOLAMENTO (UE) n° 1300/2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per l'accessibilità del sistema ferroviario dell'Unione per le persone con disabilità e le persone a mobilità ridotta (STI PRM) – Unione Europea.
- REGOLAMENTO (UE) N. 1299/2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «infrastruttura» del sistema ferroviario dell'Unione europea (Unione Europea 18.11.2014).
- REGOLAMENTO (UE) N. 1301/2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «Energia» del sistema ferroviario dell'Unione europea (Unione Europea 18.11.2014).
- Regolamento (UE) n° 1300/2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per l'accessibilità del sistema ferroviario dell'Unione per le persone con disabilità e le persone a mobilità ridotta (STI PRM) – Unione Europea;

- REGOLAMENTO (UE) N. 1299/2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «infrastruttura» del sistema ferroviario dell'Unione europea (Unione Europea 18.11.2014)
- REGOLAMENTO (UE) N. 1301/2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «Energia» del sistema ferroviario dell'Unione europea (Unione Europea 18.11.2014)

1.3 Norme nazionali

- Decreto Ministeriale del 17/01/2018 - “Norme Tecniche per le Costruzioni”.
- Circolare M.LL.PP. n. 617 del 21 gennaio 2019 - Istruzioni per l'applicazione dell' “Aggiornamento delle “Norme tecniche per le costruzioni” di cui al Decreto Ministeriale del 17/01/2018”.
- Legge 1086/71, Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato.
- Legge 64/74, Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.
- Legge 464/84, Norme per agevolare l'acquisizione da parte del Servizio geologico della Direzione generale delle miniere del Ministero dell'industria, del commercio e dell'artigianato di elementi di conoscenza relativi alla struttura geologica e geofisica del sottosuolo nazionale.
- Legge 46/90, Norme per la sicurezza degli impianti.
- Legge 109/94, La nuova legge quadro in materia di lavori pubblici - Legge 11 febbraio 1994, n. 109, e successive modifiche ed integrazioni.
- Legge 415/98, Interpretazione del criterio applicativo dell'articolo 21, comma 1-bis della legge 18 novembre 1998, n. 415.
- Legge. 2 febbraio 1974, n. 64.: “Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche”.
- D.M. 11/03/88, Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- Legge 10/91, Norme per l'attuazione del Piano energetico nazionale.
- D.P.R. 447 - 06/12/91, Regolamento di attuazione della legge 46/1990, in materia di sicurezza impianti.
- D.M. 20/02/92, Modello di dichiarazione di cui al regolamento di attuazione della legge 46/1990
- D.M. 22/04/92 Formazione degli elenchi dei soggetti abilitati in materia di sicurezza degli impianti.
- D.P.R. 412 - 26/08/93, Regolamento recante norme in attuazione dell'art. 4 della legge 10/1991.

- CIR 13/12/93, Indicazioni interpretative e di chiarimento all'art. 28 della legge 10/1991.
- D.M. 13/12/93 Modelli tipo per la relazione di cui all'art.28 della legge 10/1991.
- CIR 12/04/94 Indicazioni interpretative e di chiarimento all'art. 11 del DPR 412/93.
- D.P.R. 551 - 21/12/99 Regolamento recante modifiche al decreto del Presidente della Repubblica 26 agosto 1993, n. 412, in materia di progettazione, installazione, esercizio e manutenzione degli impianti termici degli edifici, ai fini del contenimento dei consumi di energia.
- D.P.R. 34 - 25/01/00 Regolamento recante istituzione del sistema di qualificazione per gli esecutori di lavori pubblici, ai sensi dell'articolo 8 della legge 11 febbraio 1994, n. 109, e successive modificazioni.
- D.M. 145 - 19/04/00 Regolamento recante il Capitolato generale d'appalto dei lavori pubblici, ai sensi dell'articolo 3, comma 5, della legge 11 febbraio 1994, n. 109, e successive modificazioni.
- D.M. 04/08/00 Modificazioni alla tabella relativa alle zone climatiche di appartenenza dei comuni italiani, allegata al regolamento per gli impianti termici degli edifici, emanato con decreto del Presidente della Repubblica 26 agosto 1993, n. 412.
- D.P.R. 380 - 06/06/01 Testo unico delle disposizioni legislative e regolamentari in materia edilizia.
- D.Lgs. 301 - 27/12/02 Modifiche ed integrazioni al decreto del Presidente della Repubblica 6 giugno 2001, n. 380, recante testo unico delle disposizioni legislative e regolamentari in materia di edilizia (Decreto Legislativo 27 dicembre 2002, n. 301 - GU n. 16 del 21-1-03).
- D.M. 16/02/2007 Classificazione di resistenza dei prodotti ed elementi costruttivi di opere da costruzione.
- D.Lgs.42 del 22/01/2004 Codice dei beni culturali e del paesaggio.
- Decreto 11 ottobre 2017 - Criteri ambientali minimi per l'affidamento di servizi di progettazione e lavori per la nuova costruzione, ristrutturazione e manutenzione di edifici pubblici.

1.4 Manuali, Specifiche, Istruzioni, prescrizioni, etc. di RFI, attinenti le opere civili di RFI

1.4.1 Opere civili

- Manuale di progettazione delle opere civili – RFI DTC SI MA IFS 001 D, in particolare la sezione 5, prescrizione per i marciapiedi e le pensiline delle stazioni ferroviarie a servizio dei viaggiatori-RFI.DTC.SI.CS.MA.IFS.002.C.
- Procedura Operativa RFI DPR SIGS POTA 13 1 0 “Gestione dei Rifiuti” nella sua revisione corrente.

- Procedura Operativa Direzionale DPR P SE 10 1 1 del 30/11/2015 “Gestione materiali provenienti da tolto d’opera”.
- Procedura Operativa Direzionale RFI DCO PD INF 003 “Valorizzazione economica delle interruzioni della circolazione ferroviaria” emessa con Comunicazione Operativa n.231/AD del 03 ottobre 2006.
- Capitolato Generale tecnico di Appalto delle Opere Civili RFI DTC SI SP IFS 001 D.
- Manuale di Progettazione – Prescrizioni tecniche per la Progettazione Esecutiva – RFI DINIC MA OC 00 000 B del 20 settembre 2004.
- Specifica per la progettazione e l’esecuzione dei ponti ferroviari e altre opere minori sottobinario – RFI DTC INC PO SP IFS 001 del 27 dicembre 2011.
- Specifica per la progettazione e l’esecuzione di cavalcaferrovia e passerelle pedonali sulla sede ferroviaria RFI DTC INC PO SP IFS 002 del 27 dicembre 2011.
- Specifica per la verifica a fatica dei ponti ferroviari RFI DTC INC PO SP IFS 003 del 27 dicembre 2011.
- Specifica per la progettazione e l’esecuzione di impalcati ferroviari a travi in ferro a doppio T incorporate nel calcestruzzo RFI DTC INC PO SP IFS 004 del 28 dicembre 2011.
- Specifica per il calcolo, l’esecuzione, il collaudo e la posa in opera dei dispositivi di vincolo e dei coprigiunti negli impalcati ferroviari e nei cavalcavia RFI DTC INC PO SP IFS 005 del 28 dicembre 2011.
- 2011/275/UE Specifica Tecnica di Interoperabilità sottosistema “Infrastruttura” del sistema ferroviario transeuropeo convenzionale.
- Istruzione Tecnica n.44/M – DI TC/AR ST PO 002 A del 10 aprile 2000 – “Specifica tecnica relativa al collaudo dei materiali ed alla costruzione delle travate metalliche e miste acciaio-calcestruzzo per ponti ferroviari e cavalcaferrovia”.
- Istruzione Tecnica n.44/V – DI TC/AR ST PO 005 A del 01 marzo 2001 – “Cicli di verniciatura per la protezione dalla corrosione di opere metalliche nuove e per la manutenzione di quelle esistenti”.
- Procedura RFI DMA PD IFS 002 B del 25 marzo 2009 “Gestione degli attraversamenti e parallelismi dell’infrastruttura ferroviaria con condotte, con cavalcavia o sottovia e con linee elettriche di Telecomunicazione”.
- Disposizioni Generali tecniche ed Amministrative (edizione 1957 – aggiornamento 1963) per l’esecuzione e gestione dei lavori di manutenzione dell’armamento approvate dal Ministro dei Trasporti con Decreto n. 5360 del 23 giugno 1965, limitatamente alle disposizioni tecniche ed all’art. 27 delle disposizioni amministrative.

- Specifica per la progettazione geotecnica delle opere civili ferroviarie RFI DTC INC CS SP IFS 001 del 29 novembre 2011.
- Linee guida per il collaudo statico delle opere di ingegneria civile dell'Infrastruttura Ferroviaria RFI DTC SICS PO LG IFS 001 del 27 dicembre 2013.
- Disciplinare degli elementi tecnico progettuali RFI DPR MA IFS 001 B del 1 dicembre 2016.
- Manuale DPR MA 007 1 0 del 8 agosto 2017.
- Manuale DPR MA 008 1 0 del 4 agosto 2017.
- Linea guida “Arredi di stazione – 1^ parte – indicazioni tecnico-funzionali per l'uniformità tipologica” – RFI DPR TES LG IFS 003 B del 23/12/2012.
- Sistema Segnaletico-Revisione 2013 – Istruzioni per la progettazione e la realizzazione della segnaletica a messaggio fisso nelle stazioni ferroviarie e successivi aggiornamenti - Direzione Produzione - DAMCG - Servizi per le stazioni - Progettazione Stazioni 18.12.2013.
- Linea Guida “Progettazione di piccole stazioni e fermate. Dimensionamento e dotazione degli elementi funzionali (aggiornamento)” RFI DPR DAMCG LG SVI 007 B del 28/07/2014.
- Linee guida “Accessibilità nelle stazioni – Elementi per la progettazione” – RFI DPR DAMCG LG SVI 009 B del 23/05/2016.
- Lettera RFI Direzione Produzione “Accessibilità stazioni – ascensori” del 13/07/2016 RFI DPR\A0011\P\2016\0004531.
- RFI DST MA IFS 001 “Abaco degli apparecchi illuminanti” – allegato al disciplinare degli elementi tecnico progettuali - Direzione Stazioni – Ingegneria e Investimenti – Standard Progettazioni (5.11.2019).
- Linea Guida “Illuminazione nelle stazioni e fermate” – RFI DPR DAMCG LG SVI 008 B del 24/07/2017.
- Manuale operativo – sistema segnaletico nelle stazioni ferroviarie – Cap. IV segnaletica a messaggio variabile - Direzione Produzione –19.02.2019 DPR MA 004 1 1.
- Manuale operativo per la realizzazione dei percorsi tattili per disabili visivi nelle stazioni ferroviarie” (RFI DPR DAMCG MA SVI 001 A) - aprile 2019.
- Percorsi tattili per disabili visivi nelle stazioni ferroviarie - Direzione Produzione - DAMCG - Servizi per le stazioni - Progettazione Stazioni - gennaio 2016.
- Documento di Sistema – III Livello – “Messa in servizio dei sottosistemi strutturali”: RFI DTC P SE 01 1 2 del 20/12/2017.
- Manuale “Manuale di progettazione per la riqualificazione delle stazioni di media importanza” (1^ Parte – RFI DPR TES MA IFS 001 A del 19/02/2013.

- Distanze minime degli ostacoli fissi – Prescrizione tecnica CIFI.
- Linee Guida per l’installazione di tornelli e la chiusura delle stazioni – RFI PRA LG IFS 002 A (aprile 2017).
- Security biglietterie e freccia club – linea guida e requisiti tecnico funzionali per la realizzazione di un sistema integrato di security nelle biglietterie della DPR, della DPLH e del freccia club (Trenitalia).
- Linee Guida “indicazioni tecnico-funzionali per la progettazione della Sala Blu” RFI.DAMCG.LG SVI 001 C.

1.4.2 Impianti elettrici – Rete di terra e protezione dalle scariche atmosferiche

- CEI EN 50122-1 “Applicazioni ferroviarie, tranviarie, filoviarie e metropolitane – Impianti fissi – Sicurezza elettrica, messa a terra e circuito di ritorno Parte 1: Provvedimenti di protezione contro lo Shock elettrico” (2012).
- CEI EN 50122-2 “Applicazioni ferroviarie, tranviarie, filoviarie e metropolitane – Impianti fissi – Sicurezza elettrica, messa a terra e circuito di ritorno Parte 2: Provvedimenti contro gli effetti delle correnti vaganti causate da sistemi di trazione a corrente continua” (2012)
- RFI DTC ST E SP IFS ES 728 B “Sicurezza elettrica e protezione contro le sovratensioni per gli impianti elettrici ferroviari in bassa tensione” (2020).
- RFI DTC ST E SP IFS TE 101 A “Istruzioni per la realizzazione del circuito di terra e di protezione delle linee a 3 kVcc”. (2018).
- RFI DPRIM STF IFS TE 111 “Limitatore di tensione statico per gli impianti di terra e di ritorno TE per il sistema di trazione elettrica a 3 kVcc” (2013).
- RFI DMA IM TE SP IFS 001 B “Limitatore di tensione per circuiti di terra di protezione TE per linee a 3 kVcc” (2008).

1.4.3 Impianti speciali – TVCC

- RFI DPA SP 001 0 “RFI SPECIFICHE TECNICHE PER IMPIANTI DI SECURITY” (2019)

1.4.4 Impianti speciali – IaP informazioni al pubblico

- RFI DPR LG SE 02 1 0 “Linee guida per l’attrezzaggio degli impianti IaP nelle stazioni e fermate aperte al servizio viaggiatori” (2016).
- RFI DPR MA 004 1 1 “Sistema segnaletico nelle stazioni ferroviarie cap IV – Segnaletica a messaggio variabile (2019).

- RFI TEC LG IFS 002 A “Linee guida per la realizzazione degli impianti per i sistemi di informazione al pubblico” (2012).

1.4.5 Impianti ascensori e scale mobili

- Impianti traslo elevatori in servizi pubblico DPR MA 007 1 0 (31/07/2017).
- Telegestione degli impianti civili di stazione con piattaforma SEM DPR MA 008 1 1 (20/03/2019).

1.4.6 Linea di Contatto

- Capitolato Tecnico T.E. per la costruzione delle linee aeree di contatto e di alimentazione a 3 kVcc - Ed. 2014 - RFI DTC STS ENE SP IFS TE 210 A.
- Specifica Tecnica - Istruzioni per la realizzazione del circuito di terra e di protezione delle linee a 3 kVcc - Ed. 2018 - RFI DTC ST E SP IFS TE 101 A.
- Disegno E64964b - Ed. 2017 - Sagome di riferimento per il pantografo da 1600 mm.
- Torri faro a corona mobile con altezza 18 m e 25 m - Ed. 2018 - RFI DTC ST E SP IFS LF 600 A.

1.5 Tariffe di RFI

- Elenco Tariffe di RFI anno 2020.
- Tariffa Elenco Nuovi Prezzi (Descrizione voci di prezzo non previste nelle tariffe RFI).

3 DESCRIZIONE DEL PROGETTO

Il progetto è finalizzato a realizzare un nodo di interscambio tra la linea Napoli – Salerno convenzionale e la linea Napoli – Sorrento gestita da EAV mediante i seguenti interventi di tipo infrastrutturale:

- Inserimento nuova fermata in linea di RFI, costituita da due marciapiedi laterali, di lunghezza pari a 250 m, e da un Fabbricato Viaggiatori a “ponte” con funzione di collegamento tra i due marciapiedi ferroviari, che ricomprende a piano campagna il riutilizzo dei fabbricati della ex fermata Pompei Scavi, costruiti prima del 1840.
- Percorso pedonale di interscambio tra la nuova fermata RFI e la fermata esistente EAV Villa dei Misteri attraverso una passerella pedonale che, partendo dalla quota della piastra della fermata RFI, condurrà, scendendo con una pendenza dell’7%, al livello dell’asse pedonale dell’ex fermata borbonica - recuperato e ripavimentato - per raccordarsi infine con l’area pedonale dove si innesta via di Villa dei Misteri, da cui si accede alla fermata dell’EAV, e dove si apre l’ingresso di Piazza Esedra al sito archeologico degli scavi di Pompei.
Il percorso pedonale fino a via Plinio è inserito all’interno di un nuovo Parco Urbano, compreso tra il cavalcaferrovia di via Masseria Curato e la passerella pedonale.
- Nuovo parcheggio auto lato binario pari della nuova fermata RFI, accessibile dalla viabilità pubblica e collegato alla fermata.
- Nuova viabilità di accesso alla fermata e riorganizzazione della viabilità locale dell’area di intervento, con la pedonalizzazione di un tratto di via Plinio, dall’incrocio con viale Mazzini fino a quello con via Masseria Curato, e la realizzazione di un nuovo cavalcaferrovia di collegamento tra via Stabiana e via Mazzini.

3.1 NUOVA FERMATA FERROVIARIA

3.1.1 Scelte di progetto

La nuova Fermata RFI si colloca in prossimità dell’ingresso al sito archeologico di Pompei di piazza Esedra. La posizione è data dagli edifici storici dell’antica Fermata Pompei Scavi, in disuso dal 1960, di costruzione borbonica (1840). Tali edifici, l’ex Fabbricato Viaggiatori e l’ex fabbricato servizi igienici, saranno recuperati e formeranno parte della Fermata.

In particolare l'ex Fabbricato Viaggiatori costituirà l'atrio del nuovo Hub, dal quale, attraverso una scala e un ascensore si potrà accedere al piano superiore, dove una piastra sopraelevata sui binari costituirà il collegamento tra i due marciapiedi ferroviari.

La piastra, posizionata a quota +8.98, è la struttura dell'elemento a pianta rettangolare di 20x30 m, con dimensione maggiore in direzione trasversale ai binari. Quest'ultimo è caratterizzato da un giardino pensile circondato da un colonnato che sorregge le quattro falde spioventi verso l'interno, una sorta di peristilio contemporaneo ispirato all'architettura della domus pompeiana.

All'interno della struttura sarà possibile ospitare info point, desk informativi e teche espositive che orientino i visitatori e li introducano alla visita degli scavi e della città di Pompei.

Il sovrappasso, realizzato in acciaio per minimizzare l'impatto sull'esercizio in fase costruttiva, è pensato come una struttura aperta sul paesaggio, chiuso solo parzialmente da pareti e parapetti vetriati, per assolvere anche alla funzione di punto panoramico di visuale sugli scavi.

Il collegamento con gli Scavi e con la vicina Fermata EAV di villa dei Misteri (385 m) sarà garantito da una rampa che dalla piastra scende lungo il Parco Urbano verso l'area pedonale di via Plinio e da lì verso via Villa dei Misteri, resa pedonale e ripavimentata nel tratto compreso tra via Plinio e la fermata EAV.

A sud del nuovo Hub sarà realizzato un parcheggio d'interscambio con 146 posti auto, inclusi 3 stalli per disabili, con accesso pedonale diretto alle banchine e ingresso carrabile su via Masseria Curato.

Lungo il primo marciapiede della fermata, si dispone un'area pedonale con parco lineare che costeggia la banchina per tutto il suo sviluppo.



Figura 1: Sezione della piastra di collegamento

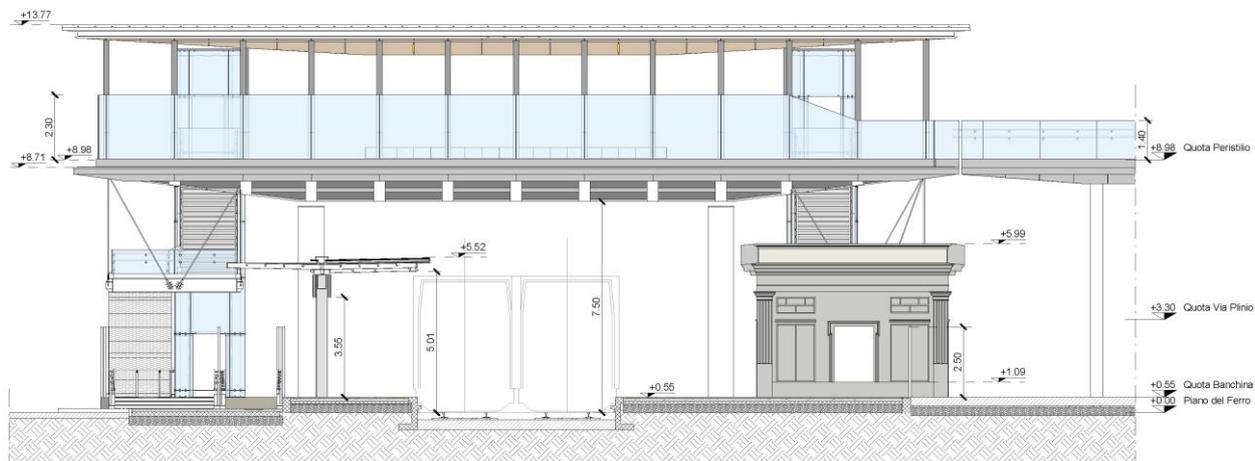


Figura 2: Prospetto est della piastra di collegamento



Figura 3: Gli alberi da frutto dipinti in una villa di Pompei

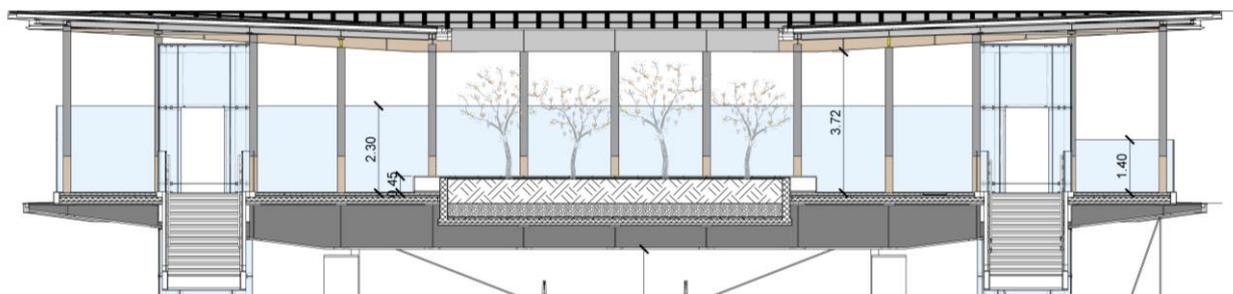


Figura 4: Dettaglio sezione trasversale

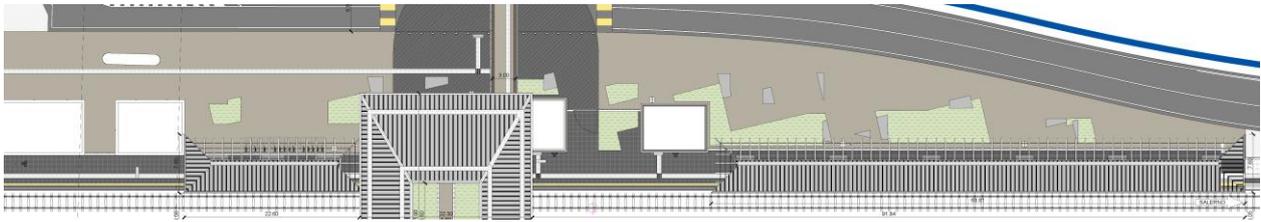


Figura 5: Parco lineare

La passerella pedonale in acciaio è sorretta da colonne $\phi 457$ spessore 20 poste ad interasse 11 m, tranne la prima campata che è larga 12 m, collegate da una trave centrale costituita da 2 HEB400 accoppiate. Gli sbalzi sono realizzati da profilati in acciaio con passo 2 m a sezione variabile.

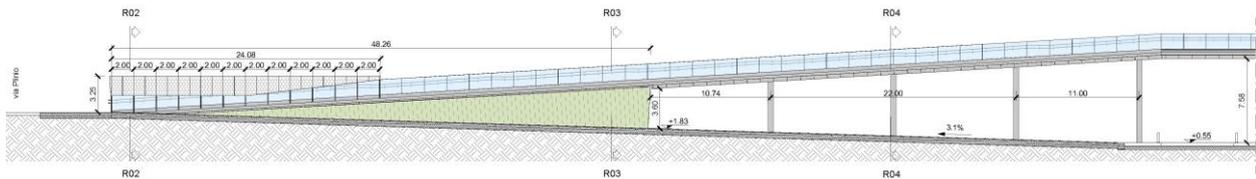


Figura 6 Passerella pedonale

3.1.2 I fabbricati storici della Fermata Pompei Scavi

La ex fermata Pompei Scavi fu realizzata nella prima metà del XIX secolo sulla linea Napoli-Nocera Inferiore, la prima ferrovia costruita in Italia, voluta dal re Ferdinando II di Borbone e realizzata tra il 1836 e il 1844 su progetto di Armand Bayard de la Vingtrie.

La fermata venne posizionata nelle vicinanze degli scavi archeologici di Pompei ed era costituita da un piccolo Fabbricato Viaggiatori a un piano, con atrio, biglietteria e sale d'attesa. La fermata era collegata alla viabilità pubblica da un viale che terminava in una piccola piazza a esedra prospiciente il Fabbricato Viaggiatori.

Il prospetto lato binari del Fabbricato Viaggiatori era decorato in stucco con stile neoclassico, arricchito da frontone triangolare, paraste doriche e bugnato liscio.

Nel 1906 alla stazione fu aggiunto un fabbricato «cessi», sempre ad un solo piano, ma privo della caratterizzazione architettonica delle facciate del Fabbricato Viaggiatori.

La stazione fu dismessa negli anni sessanta del Novecento e venduta a privati. Attualmente è inglobata all'interno della struttura di un ristorante ed il Fabbricato Viaggiatori risulta adibito a cucina.

Al fine di consentire la realizzazione del primo marciapiede ferroviario secondo gli attuali standard dimensionali minimi, verranno traslati i fabbricati storici, con il primario obiettivo del massimo recupero possibile delle preesistenze.

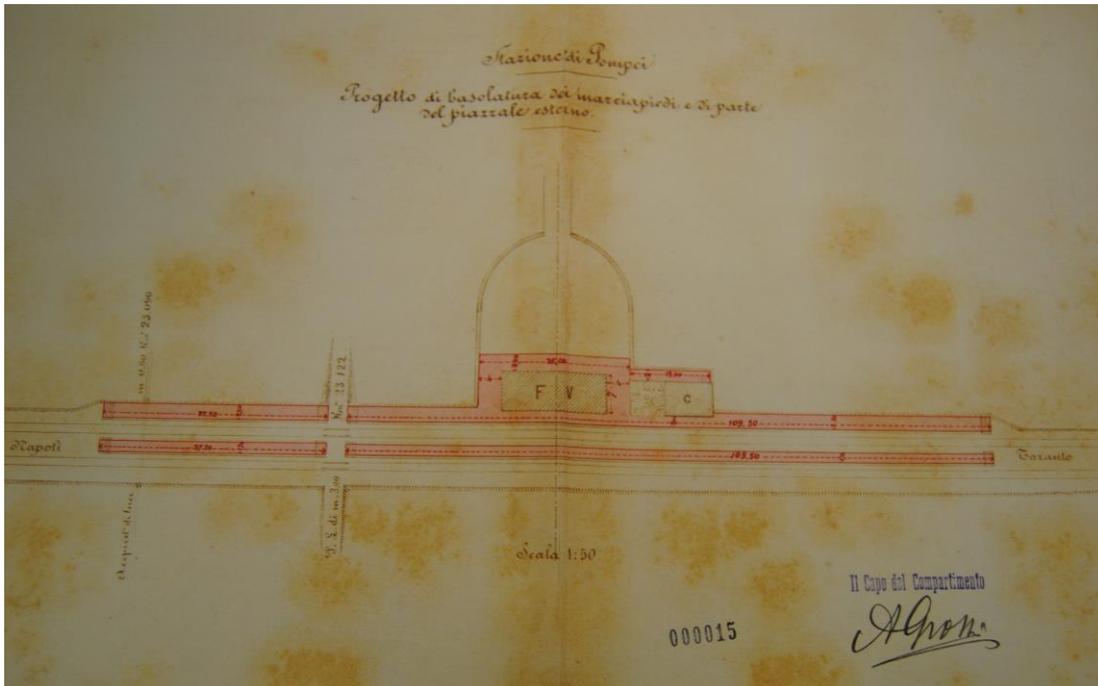


Figura 7: planimetria del progetto di basolatura del piazzale e dei marciapiedi della Ex fermata di Pompei scavi - fonte archivio storico FS

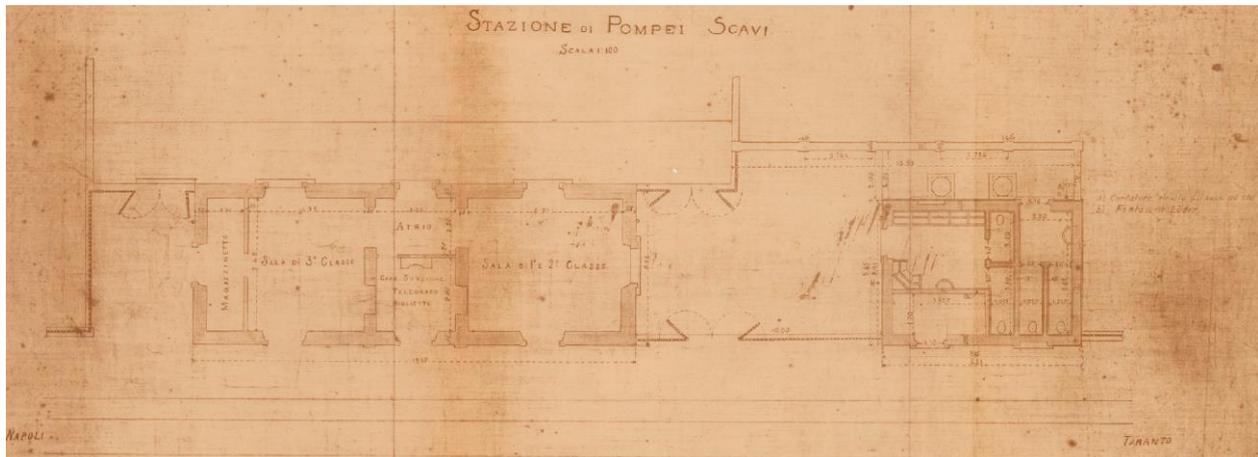


Figura 8: planimetria dei fabbricati della Ex fermata di Pompei scavi - fonte archivio storico FS

Le foto sotto riportate mostrano lo stato attuale dell'antico Fabbricato Viaggiatori e l'annesso locale bagni, caratterizzato da estesi fenomeni di degrado e manomissioni dovute all'attuale destinazione d'uso. La 15 mostra il prospetto lato binari del Fabbricato Viaggiatori, nella Figura 10 il dettaglio del timpano con la scritta originale "Pompei Scavi" ed il fabbricato che accoglieva i bagni. La Figura 11 mostra come i due fabbricati storici siano oggi stretti fra costruzioni sorte caoticamente intorno agli edifici.



Figura 9: Stato di fatto fabbricati dell'antica Fermata Pompei Scavi – prospetto lato binari



Figura 10: Stato di fatto fabbricati dell'antica Fermata Pompei Scavi – dettaglio del timpano del Fabbricato viaggiatori e del prospetto lato binari del locale bagni



Figura 11: Stato di fatto fabbricati dell'antica Fermata Pompei Scavi – Vista dall'alto dei fabbricati storici circondati da strutture di nuova costruzione

3.1.3 Dotazioni funzionali

La fermata è dotata di banchine di 250 m di lunghezza per entrambi i marciapiedi. L'accesso alle banchine lato Parcheggio avviene tramite 2 rampe con pendenza 8%, mentre a nord può avvenire direttamente da quota strada, tramite la passerella pedonale con pendenza 7% che da via Plinio porta direttamente alla piastra di scambio o in alternativa alla passerella pedonale si può percorrere il Parco Urbano avente una pendenza del 3% verso la Fermata. È possibile fare il cambio di banchina tramite due ascensori e due scale, protetti dalla piastra, posti simmetricamente rispetto all'asse del ferro. I fabbricati borbonici recuperati e la nuova piastra di collegamento sono attrezzati con i servizi essenziali ai viaggiatori. Le pensiline, di lunghezza pari a circa 90 m per quella nord e 115 m per quella sud, sono composte da una struttura in acciaio e sono coperte lato binari e scoperte sui lati esterni, lasciando la struttura a vista evocando un pergolato.

3.1.4 Pensiline

Le pensiline a copertura dei marciapiedi ferroviari sono in acciaio, con pannelli di copertura lato binari, mentre le falde lato parco lineare e lato parcheggio sono aperte a formare un pergolato. Insieme alla piastra di collegamento coprono le banchine per una lunghezza di circa 135m. i pilastri di sostegno delle pensiline hanno un passo di 12 m e sono composti da due profilati metallici HEB-360 accoppiati fra loro. Una trave scatolare in acciaio di dimensioni 30x50 cm posta centralmente collega i pilastri. Al di sopra della trave scatolare corre la canalina di smaltimento delle acque. Ancora più in alto si diramano profili scatolari di altezza 18 cm che, con gli arcarecci, formano l'ossatura della pensilina.



Figura 12: Pianta pensilina di banchina

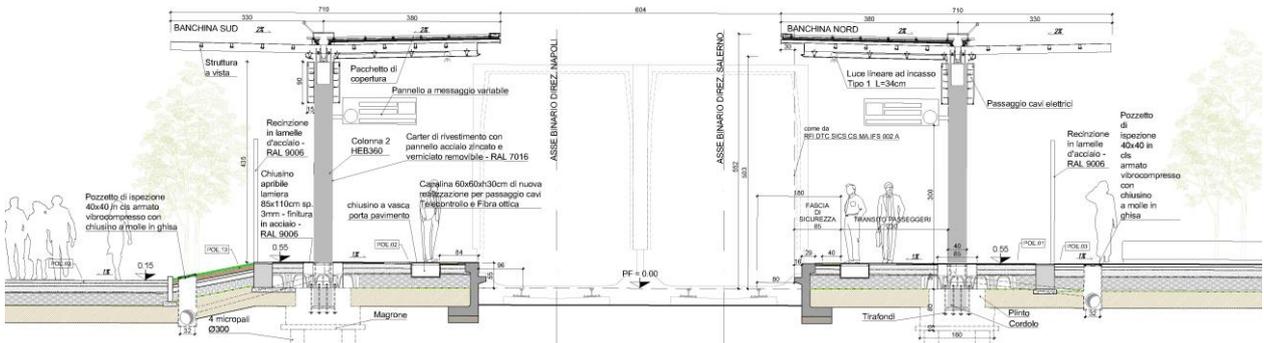


Figura 13: Sezione tipologica pensilina di banchina

4 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Si assumono i seguenti parametri geotecnici dei terreni di fondazione:

strato		z	peso specifico	peso specifico saturo	angolo di attrito	coesione
[-]		[m]	γ [kN/m ³]	γ_{sat} [kN/m ³]	ϕ [°]	c' [kN/m ²]
1	Riperto e terreno vegetale	0 – 2.80	13	13	22	0
2	Limo e pomici	2.80 - 7.00	14	14	25	0
3	Sabbia	7.00 – 21.80	16	16	33	0
4	Sabbia	21.80 – 30.00	16	16	36	0

La falda si trova a profondità 4.20m dal p.c..

5 MATERIALI

Di seguito si riportano le caratteristiche dei materiali impiegati con le classi di esposizione coerenti con la UNI EN 206.

5.1 CALCESTRUZZO

5.1.1 Getti all'interno della muratura

Si prevede l'utilizzo di calcestruzzo avente classe di resistenza 16/20 ($R_{ck} \geq 20 \text{ N/mm}^2$) che presenta le seguenti caratteristiche:

- Resistenza caratteristica a compressione (cilindrica)

$$f_{ck} = 0.83 \times R_{ck} = 16.60 \text{ N/mm}^2$$

- Resistenza media a compressione

$$f_{cm} = f_{ck} + 8 = 24.60 \text{ N/mm}^2$$

- Modulo elastico

$$E_{cm} = 22000 \times (f_{cm}/10)^{0.3} = 28821 \text{ N/mm}^2$$

- Resistenza di calcolo a compressione

$$f_{cd} = a_{cc} \times f_{ck} / \gamma_c = 0.85 \times f_{ck} / 1.5 = 9.41 \text{ N/mm}^2$$

- Resistenza a trazione media

$$f_{ctm} = 0.30 \times f_{ck}^{2/3} = 1.95 \text{ N/mm}^2$$

- Resistenza a trazione
 $f_{ctk} = 0.7 \times f_{ctm} = 1.37 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a trazione di calcolo
 $f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_c = 0.91 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a compressione (comb. Rara)
 $\sigma_c = 0.55 \times f_{ck} = 9.13 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a compressione (comb. Quasi permanente)
 $\sigma_c = 0.40 \times f_{ck} = 6.64 \text{ N/mm}^2$

5.1.2 Platea di fondazione e solaio di copertura in latero-cemento

Si prevede l'utilizzo di calcestruzzo avente classe di resistenza 25/30 ($R_{ck} \geq 30 \text{ N/mm}^2$) che presenta le seguenti caratteristiche:

- Resistenza caratteristica a compressione (cilindrica)
 $f_{ck} = 0.83 \times R_{ck} = 24.9 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza media a compressione
 $f_{cm} = f_{ck} + 8 = 32.9 \text{ N/mm}^2$
- Modulo elastico
 $E_{cm} = 22000 \times (f_{cm}/10)^{0.3} = 31447 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza di calcolo a compressione
 $f_{cd} = a_{cc} \times f_{ck} / \gamma_c = 0.85 \times f_{ck} / 1.5 = 14.11 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a trazione media
 $f_{ctm} = 0.30 \times f_{ck}^{2/3} = 2.56 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a trazione
 $f_{ctk} = 0.7 \times f_{ctm} = 1.79 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a trazione di calcolo
 $f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_c = 1.19 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a compressione (comb. Rara)
 $\sigma_c = 0.55 \times f_{ck} = 14.94 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza a compressione (comb. Quasi permanente)
 $\sigma_c = 0.40 \times f_{ck} = 11.21 \text{ N/mm}^2$

5.2 ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO

- Tipo B450 (controllato in stabilimento)
- $f_{yk} = 450$ MPa Tensione caratteristica di snervamento
- $f_{yd} = f_{yk} / 1.15 = 391.30$ MPa Resistenza di calcolo
- $\sigma_s = 0.75 f_{yk} = 337.50$ MPa Tensione limite in condizione di esercizio (comb. Rara)
- $E_s = 210000$ MPa Modulo elastico

5.3 ACCIAIO DA CARPENTERIA METALLICA

Profilati: S 275

- Modulo di elasticità $E_a = 210000$ MPa
- Tensione di snervamento caratteristica $f_{yk} \geq 275$ MPa
- Tensione di snervamento rottura $f_{yt} \geq 430$ MPa
- Tensione di snervamento di progetto $f_{yd} \geq 261$ MPa

5.4 BULLONI

Bulloni di Classe 8.8

- Tensione di snervamento caratteristica $f_{yb} \geq 640$ MPa
- Tensione di snervamento rottura $f_{ub} \geq 800$ MPa

5.5 MURATURA

Si riporta di seguito la scheda tecnica di una tipologia di blocchi in muratura tra quelle previste per le strutture:

CARATTERISTICHE DEI BLOCCHI

Range di spessori in produzione	20 ÷ 45 (cm)
Classificazione del blocco	semipieno
Peso specifico apparente del blocco	~ 800 ÷ 860 (kg/m ³)
Percentuale di foratura, φ	≤ 45%
Resistenza caratteristica in direzione dei carichi verticali, f_{bk}	> 8,0 (N/mm ²)
Res. caratt. in dir. ortogonale ai carichi verticali e nel piano del muro, f'_{bk}	> 1,5 (N/mm ²)

CARATTERISTICHE DELLA MURATURA

CARATTERISTICHE MECCANICHE¹

Resistenza caratteristica a compressione, f_k	> 5,0 (N/mm ²)
Resistenza caratteristica a taglio, f_{vk0}	> 0,2 (N/mm ²)
Modulo di elasticità longitudinale, "E"	~ 5000 (N/mm ²)
Modulo di elasticità tangenziale, "G"	~ 2000 (N/mm ²)

CARATTERISTICHE TERMICHE ED IGROMETRICHE²

Conducibilità termica equivalente, λ	0,11 ÷ 0,23 (W/m K)
Calore specifico medio equivalente della parete, c_p	1000 (J/kg K)
Permeabilità al vapore, δ	20x10 ⁻¹² (kg/msPa)
Resistenza al vapore, μ	10 (adim.)
Coefficiente di dilatazione termica lineare, α	~ 5x10 ⁻⁶ (m/m°C)
Dilatazione per umidità	~ 300 (µm/m)

CARATTERISTICHE ACUSTICHE ²	
Indice di valutazione Rw - Parete spessore 20 cm	50 (dB)
Indice di valutazione Rw - Parete spessore 25 cm	52 (dB)
Indice di valutazione Rw - Parete spessore 30 cm	54 (dB)
Indice di valutazione Rw - Parete spessore 38 cm	54 (dB)
COMPORTAMENTO AL FUOCO ²	
Resistenza al fuoco EI (non portante - spessore \geq 20 cm)	240 (min.)
Resistenza al fuoco REI (portante - spessore \geq 25 cm)	240 (min.)
Classe di reazione al fuoco	Euroclasse A1

6 PROGETTO E VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI

Nei paragrafi che seguono si riportano le analisi e le verifiche dei fabbricati in muratura:

- Fabbricato Viaggiatori (FV), con muratura armata di spessore 45cm,
- Locale Bagni (FA.03), con muratura armata di spessore 30 cm,
- Locali Tecnologici (FA.01 e FA.02), con muratura armata di spessore 25cm.

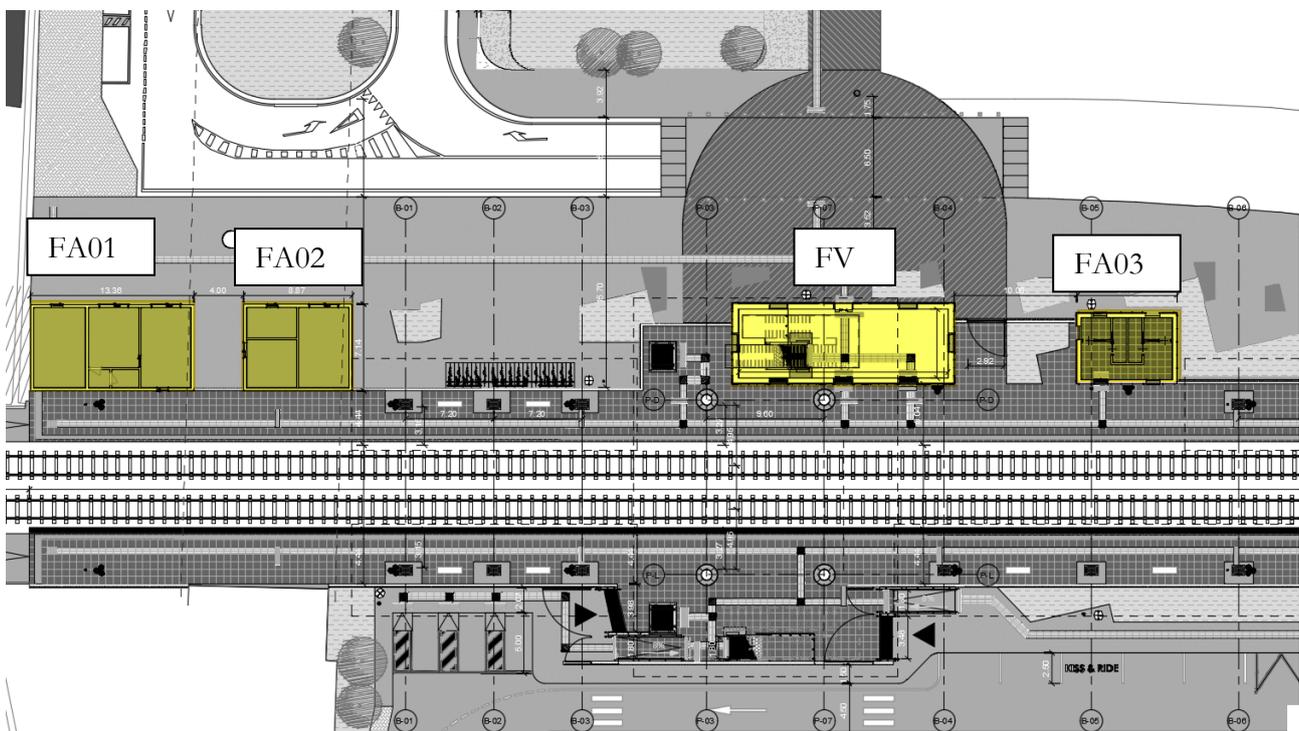


Figura 14: Fabbricati in muratura - Pianta

La verifica degli elementi allo SLU avviene col seguente procedimento:

- si costruiscono le combinazioni non sismiche in base al D.M. 2018, ottenendo un insieme di sollecitazioni;
- si combinano tali sollecitazioni con quelle dovute all'azione del sisma secondo quanto indicato nel §2.5.3, relazione (2.5.5) del D.M. 2018;
- per sollecitazioni semplici (flessione retta, taglio, etc.) si individuano i valori minimo e massimo con cui progettare o verificare l'elemento considerato; per sollecitazioni composte

(pressoflessione retta/deviata) vengono eseguite le verifiche per tutte le possibili combinazioni e solo a seguito di ciò si individua quella che ha originato il minimo coefficiente di sicurezza.

6.1 Elementi in C.A.

Illustriamo, in dettaglio, il procedimento seguito in presenza di pressoflessione deviata (pilastri e trave di sezione generica):

- per tutte le terne M_x , M_y , N , individuate secondo la modalità precedentemente illustrata, si calcola il coefficiente di sicurezza in base alla formula 4.1.19 del D.M. 2018, effettuando due verifiche a pressoflessione retta con la seguente formula:

$$\left(\frac{M_{Ex}}{M_{Rx}}\right)^\alpha + \left(\frac{M_{Ey}}{M_{Ry}}\right)^\alpha \leq 1$$

dove:

M_{Ex} , M_{Ey} sono i valori di calcolo delle due componenti di flessione retta dell'azione attorno agli assi di flessione X ed Y del sistema di riferimento locale;

M_{Rx} , M_{Ry} sono i valori di calcolo dei momenti resistenti di pressoflessione retta corrispondenti allo sforzo assiale N_{Ed} valutati separatamente attorno agli assi di flessione.

L'esponente α può dedursi in funzione della geometria della sezione, della percentuale meccanica dell'armatura e della sollecitazione di sforzo normale agente.

- se per almeno una di queste terne la relazione 4.1.19 non è rispettata, si incrementa l'armatura variando il diametro delle barre utilizzate e/o il numero delle stesse in maniera iterativa fino a quando la suddetta relazione è rispettata per tutte le terne considerate.

Sempre quanto concerne il progetto degli elementi in c.a. illustriamo in dettaglio il procedimento seguito per le travi verificate/semiprogettate a pressoflessione retta:

- per tutte le coppie M_x , N , individuate secondo la modalità precedentemente illustrata, si calcola il coefficiente di sicurezza in base all'armatura adottata;
- se per almeno una di queste coppie esso è inferiore all'unità, si incrementa l'armatura variando il diametro delle barre utilizzate e/o il numero delle stesse in maniera iterativa fino a quando il coefficiente di sicurezza risulta maggiore o al più uguale all'unità per tutte le coppie considerate.

Una volta semiprogettate le armature allo SLU, si procede alla verifica delle sezioni allo Stato Limite di Esercizio con le sollecitazioni derivanti dalle combinazioni rare, frequenti e quasi permanenti; se necessario, le armature vengono integrate per far rientrare le tensioni entro i massimi valori previsti. si procede alle verifiche alla deformazione, quando richiesto, ed alla fessurazione che, come è noto, sono tese ad assicurare la durabilità dell'opera nel tempo.

6.2 Muratura

Per quanto concerne la verifica degli elementi in muratura (maschi e fasce), visto che tali elementi sono schematizzati attraverso elementi FEM di tipo shell (HP Shell), si procede, preventivamente, a determinare le sollecitazioni agenti, attraverso l'integrazione delle tensioni eseguite su almeno tre sezioni (in testa, al piede ed in mezzera per i maschi; a destra, a sinistra ed in mezzera per le fasce). Una volta determinate le sollecitazioni (sforzo normale, momento e taglio nel piano e momento fuori piano) si procede alle verifiche di resistenza su tali elementi.

In particolare, per i **maschi murari**, vengono eseguite le seguenti verifiche:

- **Pressoflessione nel piano:** la verifica, per gli elementi in muratura ordinaria, si effettua confrontando il momento agente di calcolo (M_S) con il momento ultimo resistente (M_U), calcolato assumendo la muratura non reagente a trazione ed un'opportuna distribuzione non lineare delle compressioni, secondo l'espressione (7.8.2) del D.M. 17/01/2018. Nel caso di una sezione rettangolare, tale momento ultimo può essere calcolato come:

$$M_U = (L^2 \cdot t \cdot \sigma_o / 2) \cdot (1 - \sigma_o / 0,85 \cdot f_d);$$

dove:

M_U è il momento corrispondente al collasso per pressoflessione;

L è la lunghezza complessiva della parete (inclusiva della zona tesa);

t è lo spessore della zona compressa della parete;

$\sigma_o = P / (L \cdot t)$ è la tensione normale media, riferita all'area totale della sezione, con P forza assiale agente (positiva se di compressione). $M_R = 0$ se P è di trazione oppure se $(1 - \sigma_o / 0,85 \cdot f_d) < 0$;

$f_d = f_k / \gamma_M$ è la resistenza a compressione di calcolo della muratura.

Per gli elementi realizzati in muratura armata, il momento ultimo resistente viene calcolato secondo quanto indicato al §7.8.3.2.1 del D.M. 2018, ossia assumendo un diagramma delle compressioni rettangolare, con profondità $0,8 \cdot x$, dove x rappresenta la profondità dell'asse neutro, e sollecitazione pari a $0,85 \cdot f_d$. Le deformazioni massime considerate sono pari a $e_m = 0,0035$ per la muratura compressa e $e_s = 0,01$ per l'acciaio teso.

- **Taglio nel piano:** la verifica, per gli elementi in muratura ordinaria, si effettua confrontando il taglio agente di calcolo (V_{Ed}) con il taglio ultimo resistente (V_{Rd}) calcolato secondo l'espressione (7.8.3) del D.M. 2018. Per gli elementi realizzati in muratura armata, il taglio ultimo resistente (V_{Rd}) è calcolato secondo quanto indicato al §7.8.3.2.2 del D.M. 2018.
- **Pressoflessione fuori piano:** la verifica, degli elementi in muratura ordinaria, per le combinazioni sismiche, si effettua confrontando il momento agente di calcolo (M_S) con il momento ultimo resistente (M_R), calcolato assumendo un diagramma delle compressioni rettangolare, con un valore di resistenza pari a $0,85 \cdot f_d$ e trascurando la resistenza a trazione della muratura. Nel caso di una sezione rettangolare tale momento ultimo può essere calcolato come:

$$M_R = (t^2 \cdot L \cdot \sigma_o / 2) \cdot (1 - \sigma_o / 0,85 \cdot f_d); \text{ dove:}$$

M_R è il momento corrispondente al collasso per pressoflessione;

L è la lunghezza complessiva della parete (inclusiva della zona tesa);

t è lo spessore della zona compressa della parete;

$\sigma_o = P / (L \cdot t)$ è la tensione normale media, riferita all'area totale della sezione, con P forza assiale agente (positiva se di compressione). $M_R = 0$ se P è di trazione oppure se $(1 - \sigma_o / 0,85 \cdot f_d) < 0$;

$f_d = f_k / \gamma_M$ è la resistenza a compressione di calcolo della muratura.

Per le combinazioni in assenza di sisma, invece, tale verifica viene effettuata secondo quanto indicato al §4.5.6.2 del D.M. 2018, confrontando lo sforzo normale di calcolo (N_S) con lo sforzo normale resistente (N_R). Nel caso di una sezione rettangolare tale sforzo normale resistente può essere calcolato come:

$$N_R = F_t \cdot A \cdot f_d;$$

dove:

$A = L \cdot t$ è l'area della parete;

$f_d = f_k / \gamma_M$ è la resistenza a compressione di calcolo della muratura;

F_t è il coefficiente "trasversale" di riduzione della resistenza; in particolare:

- per le sezioni di **testa/piede** viene calcolato con la relazione (6.4) (EN 1996-1-1:2006):

$$F_t = 1 - 2 \cdot e_i / t; \quad \text{con } e_i = e_{FP} + e_{imp} = M_S / N_S + H / 200 \geq 0,05 \cdot t.$$
- per le sezioni di **mezzeria** viene calcolato secondo le indicazioni di Annex G EN 1996-1-1:2006

Per gli elementi realizzati in muratura armata, il momento ultimo resistente (M_R) è calcolato secondo quanto indicato al §7.8.3.2.3 del D.M. 2018, ossia adottando un diagramma delle compressioni e valori di deformazione limite per muratura e acciaio in modo analogo al caso di verifica nel piano.

- **Snellezza:** la verifica si effettua confrontando il valore della snellezza di calcolo con il valore della snellezza limite, al fine di controllare il requisito geometrico delle pareti resistenti al sisma oppure di limitare gli effetti del secondo ordine in caso di calcolo non sismico.

Per le **fasce murarie** (o travi di accoppiamento in muratura), vengono eseguite, qualora siano state incluse nella modellazione strutturale, le seguenti verifiche:

- **Pressoflessione nel piano:** la verifica si effettua allo stesso modo di quanto previsto per i pannelli murari verticali (maschi). Nel caso di muratura ordinaria, qualora siano presenti, in prossimità della trave in muratura, elementi orizzontali dotati di resistenza a trazione (catene, cordoli, ecc.), il valore della resistenza può essere assunto non superiore al valore ottenuto dall'espressione (7.8.5) del D.M. 2018:

$$M_R = H_p \cdot h / 2 \cdot [1 - H_p / (0,85 \cdot f_{hd} \cdot h \cdot t)];$$

dove

H_p : minimo tra la resistenza a trazione dell'elemento teso disposto orizzontalmente ed il valore $0,4 f_{hd} \cdot h \cdot t$;

$f_{hd} = f_{hk}/\gamma_M$: resistenza di calcolo a compressione della muratura in direzione orizzontale (nel piano della parete).

- **Taglio nel piano:** la verifica si effettua allo stesso modo di quanto previsto per i pannelli murari verticali (maschi). Nel caso di muratura ordinaria, qualora siano presenti, in prossimità della trave in muratura, elementi orizzontali dotati di resistenza a trazione (catene, cordoli, ecc.), il valore della resistenza può essere assunto non superiore al valore ottenuto dal minimo tra l'espressione (7.8.4) e (7.8.6) del D.M. 2018:

$$V_t = h \cdot t \cdot f_{vd0};$$

$$V_R = \min \{V_t; V_p\} \quad \text{con} \quad V_p = H_p \cdot h / L \cdot [1 - H_p / (0,85 \cdot f_{hd} \cdot h \cdot t)];$$

dove

h : altezza della sezione della trave;

$f_{vd0} = f_{vk0}/\gamma_M$: resistenza di calcolo a taglio in assenza di compressione;

L : luce libera della trave in muratura.

6.3 Fondazioni dirette – verifiche geotecniche

Nelle verifiche allo stato limite ultimo deve essere rispettata la condizione:

$$E_d \leq R_d$$

dove:

E_d è il valore di progetto dell'azione o dell'effetto dell'azione;

R_d è il valore di progetto della resistenza del sistema geotecnico.

Le verifiche strutturali e geotecniche delle fondazioni, sono state effettuate con l'**Approccio 2** come definito al §2.6.1 del D.M. 2018, attraverso la combinazione **A1+M1+R3**. Le azioni sono state amplificate tramite i coefficienti della colonna A1 (STR) definiti nella tabella 6.2.I del D.M. 2018.

Tabella 6.2.I - Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni [cfr. D.M. 2018]

CARICHI	EFFETTO	Coefficiente parziale γ_F (o γ_E)	A1 (STR)	A2 (GEO)
Carichi permanenti G_1	Favorevole	γ_{G1}	1,00	1,00
	Sfavorevole		1,30	1,00
Carichi permanenti $G_2^{(1)}$	Favorevole	γ_{G2}	0,80	0,80
	Sfavorevole		1,50	1,30
Azioni variabili Q	Favorevole	γ_{Qi}	0,00	0,00
	Sfavorevole		1,50	1,30

(1) Per i carichi permanenti G_2 si applica quanto indicato alla Tabella 2.6.I. Per la spinta delle terre si fa riferimento ai coefficienti γ_{G1}

I valori di resistenza del terreno sono stati ridotti tramite i coefficienti della colonna M1 definiti nella tabella 6.2.II del D.M. 2018.

Tabella 6.2.II - Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno [cfr. D.M. 2018]

PARAMETRO GEOTECNICO	Grandezza alla quale applicare il coefficiente parziale	Coefficiente parziale γ_M	M1	M2
Tangente dell'angolo di resistenza a taglio	$\tan\phi_k$	$\gamma_{\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	c'_k	$\gamma_{c'}$	1,00	1,25
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1,00	1,40
Peso dell'unità di volume	γ_r	γ_r	1,00	1,00

I valori calcolati delle resistenze totali dell'elemento strutturale sono stati divisi per i coefficienti R3 della tabella 6.4.I del D.M. 2018 per le fondazioni superficiali.

Tabella 6.4.I - Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi di fondazioni superficiali.

Verifica	Coefficiente Parziale (R3)
Carico limite	$\gamma_R = 2,3$
Scorrimento	$\gamma_R = 1,1$

Per le varie tipologie di fondazioni sono di seguito elencate le metodologie ed i modelli usati per il calcolo del carico limite ed i risultati di tale calcolo.

6.3.1 Carico limite fondazioni dirette

La formula del carico limite esprime l'equilibrio fra il carico applicato alla fondazione e la resistenza limite del terreno. Il carico limite è dato dalla seguente espressione:

$$q_{lim} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \Psi_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \Psi_q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma_f \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot g_\gamma \cdot b_\gamma \cdot \Psi_\gamma \cdot r_\gamma$$

in cui:

c = coesione del terreno al disotto del piano di posa della fondazione;

$q = \gamma \cdot D$ = pressione geostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione;

g = peso unità di volume del terreno al di sopra del piano di posa della fondazione;

D = profondità del piano di posa della fondazione;

B' = larghezza ridotta della suola di fondazione (vedi **NB**);

L = lunghezza della fondazione;

γ_f = peso unità di volume del terreno al disotto del piano di posa della fondazione;

N_c, N_q, N_γ = fattori di capacità portante;

s, d, i, g, b, ψ, r = coefficienti correttivi.

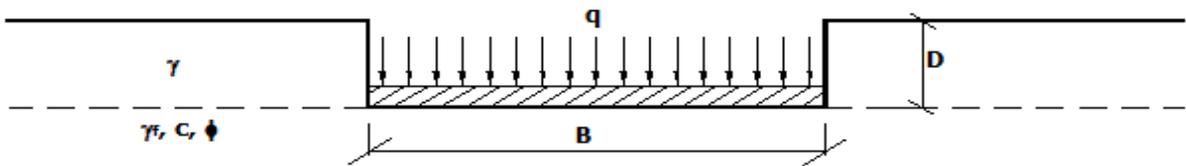
NB: Se la risultante dei carichi verticali è eccentrica, B e L saranno ridotte rispettivamente di:

$$B' = B - 2 \cdot e_B \quad e_B = \text{eccentricità parallela al lato di dimensione } B;$$

$$L' = L - 2 \cdot e_L \quad e_L = \text{eccentricità parallela al lato di dimensione } L;$$

con $B' \leq L'$.

dove:



6.3.1.1 Calcolo dei fattori N_c, N_q, N_γ

Terreni puramente coesivi ($c \neq 0, \phi = 0$)	Terreni dotati di attrito e coesione ($c \neq 0, \phi \neq 0$)
$N_c = 2 + \pi$	$N_c = (N_q - 1) \cdot \cot \phi$
$N_q = 1$	$N_q = K_p \cdot e^{\pi \cdot \tan \phi}$
$N_\gamma = 0$ se $\omega = 0$ $N_\gamma = -2 \cdot \sin \omega$ se $\omega \neq 0$	$N_\gamma = 2 \cdot (N_q + 1) \cdot \tan \phi$

dove:

$$k_p = \tan^2 \left(45 + \frac{\phi}{2} \right) \text{ è il coefficiente di spinta passiva di Rankine;}$$

ϕ = angolo di attrito del terreno al disotto del piano di posa della fondazione;

ω = angolo di inclinazione del piano campagna.

6.3.1.2 Calcolo dei fattori di forma s_c, s_q, s_γ

Terreni puramente coesivi	Terreni dotati di attrito e coesione
MANDATARIA CODING GENERAL ENGINEERING & PLANNING	MANDANTI POLITECNICA INGEGNERIA E ARCHITETTURA
	SWS TM

$(c \neq 0, \phi = 0)$	$(c \neq 0, \phi \neq 0)$
$s_c = 1 + \frac{B'}{(2 + \pi) \cdot L'}$	$s_c = 1 + \frac{N_q \cdot B'}{N_c \cdot L'}$
$s_q = 1$	$s_q = 1 + \frac{B'}{L'} \cdot \tan \phi$
$s_\gamma = 1 - 0.40 \cdot \frac{B'}{L'}$	$s_\gamma = 1 - 0.40 \cdot \frac{B'}{L'}$

con $B'/L' < 1$.

6.3.1.3 Calcolo dei fattori di profondità del piano di posa d_c, d_q, d_γ

Si definisce il seguente parametro:

$$K = \frac{D}{B'} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B'} \leq 1;$$

$$K = \arctg\left(\frac{D}{B'}\right) \quad \text{se} \quad \frac{D}{B'} > 1.$$

Terreni puramente coesivi $(c \neq 0, \phi = 0)$	Terreni dotati di attrito e coesione $(c \neq 0, \phi \neq 0)$
$d_c = 1 + 0.4 \cdot K$	$d_c = d_q - \frac{1 - d_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$d_q = 1$	$d_q = 1 + 2 \cdot \tan \phi \cdot (1 - \sin \phi)^2 \cdot K$
$d_\gamma = 1$	$d_\gamma = 1$

6.3.1.4 Calcolo dei fattori di inclinazione del carico i_c, i_q, i_γ

Si definisce il seguente parametro:

$$m = m_B = \frac{2 + B/L}{1 + B/L}$$

se la forza H è parallela alla direzione trasversale della fondazione

$$m = m_L = \frac{2 + L/B}{1 + L/B}$$

se la forza H è parallela alla direzione longitudinale della fondazione

$$m = m_\theta = m_L \cdot \cos 2\theta + m_B \cdot \sin 2\theta$$

se la forza H forma un angolo θ con la direzione longitudinale della fondazione

Terreni coesivi $(c \neq 0, \phi = 0)$	Terreni incoerenti $(c = 0, \phi \neq 0)$	Terreni dotati di attrito e coesione $(c \neq 0, \phi \neq 0)$
$i_c = 1 - \frac{m \cdot H}{c \cdot N_c \cdot B \cdot L}$	$i_c = 0$	$i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_c \cdot \tan \phi}$

$i_q = 1$	$i_q = \left(1 - \frac{H}{V}\right)^m$	$i_q = \left(1 - \frac{H}{V + B \cdot L \cdot c \cdot \cot \phi}\right)^m$
$i_\gamma = 0$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{H}{V}\right)^{m+1}$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{H}{V + B \cdot L \cdot c \cdot \cot \phi}\right)^{m+1}$

dove:

H = componente orizzontale dei carichi agente sul piano di posa della fondazione;

V = componente verticale dei carichi agente sul piano di posa della fondazione.

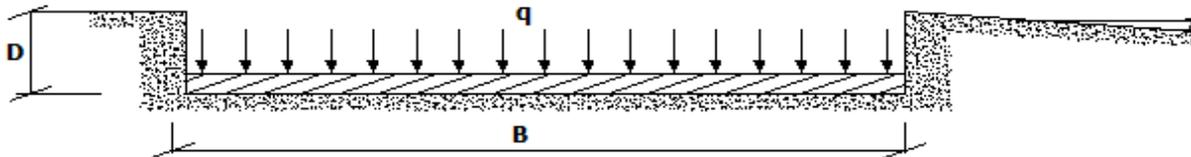
6.3.1.5 Calcolo dei fattori di inclinazione del piano di campagna b_c , b_q , b_γ

Indicando con ω la pendenza del piano campagna, si ha:

Terreni puramente coesivi ($c \neq 0, \phi = 0$)	Terreni dotati di attrito e coesione ($c \neq 0, \phi \neq 0$)
$b_c = 1 - \frac{2 \cdot \omega}{(2 + \pi)}$	$b_c = b_q - \frac{1 - b_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$b_q = (1 - \tan \omega)^2 \cdot \cos \omega$	$b_q = (1 - \tan \omega)^2 \cdot \cos \omega$
$b_\gamma = b_q / \cos \omega$	$b_\gamma = b_q / \cos \omega$

Per poter applicare tali coefficienti correttivi deve essere verificata la seguente condizione:

$$\omega < \phi; \quad \omega < 45^\circ.$$

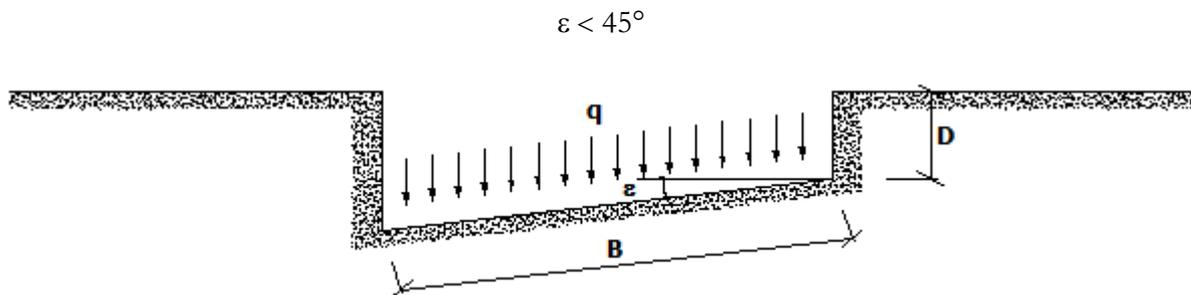


6.3.1.6 Calcolo dei fattori di inclinazione del piano di posa g_c , g_q , g_γ

Indicando con ω la pendenza del piano di posa della fondazione, si ha:

Terreni puramente coesivi ($c \neq 0, \phi = 0$)	Terreni dotati di attrito e coesione ($c \neq 0, \phi \neq 0$)
$g_c = 1 - \frac{2 \cdot \varepsilon}{(2 + \pi)}$	$g_c = g_q - \frac{1 - g_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$g_q = 1$	$g_q = (1 - \varepsilon \cdot \tan \phi)^2$
$g_\gamma = 1$	$g_\gamma = g_q$

Per poter applicare tali coefficienti correttivi deve essere verificata la seguente condizione:



6.3.1.7 Calcolo dei fattori di riduzione per rottura a punzonamento ψ_c , ψ_q , ψ_γ

Si definisce l'indice di rigidezza del terreno come:

$$I_r = \frac{G}{c + \sigma \cdot \tan \phi}$$

dove:

$$G = \frac{E}{2 \cdot (1 + \nu)}$$

= modulo d'elasticità tangenziale del terreno;

E= modulo elastico del terreno (nei calcoli è utilizzato il modulo edometrico);

ν = modulo di Poisson. Sia in condizioni non drenate che drenate è assunto pari a 0,5 (a vantaggio di sicurezza);

σ = tensione litostatica alla profondità $D+B/2$.

La rottura a punzonamento si verifica quando i coefficienti di punzonamento ψ_c , ψ_q , ψ_γ sono inferiori all'unità; ciò accade quando l'indice di rigidezza I_r si mantiene inferiore al valore critico:

$$I_r < I_{r,crit} = \frac{1}{2} \cdot e^{\left[\left(3,3 - 0,45 \frac{B}{L} \right) \cot \left(45 - \frac{\phi}{2} \right) \right]}$$

Terreni puramente coesivi ($c \neq 0, \phi = 0$)	Terreni dotati di attrito e coesione ($c \neq 0, \phi \neq 0$)
$\psi_c = 0,32 + 0,12 \cdot \frac{B'}{L'} + 0,6 \cdot \text{Log}(I_r)$	$\psi_c = \psi_q - \frac{1 - \psi_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$\psi_q = 1$	$\psi_q = e^{\left\{ \left(0,6 \frac{B'}{L'} - 4,4 \right) \tan \phi + \frac{3,07 \cdot \sin \phi \cdot \text{Log}(2 I_r)}{1 + \sin \phi} \right\}}$
$\psi_\gamma = 1$	$\psi_\gamma = \psi_q$

6.3.2 Correzione per fondazione tipo piastra

Bowles, al fine di limitare il contributo del termine “ $B \cdot N_\gamma$ ”, che per valori elevati di B porterebbe ad ottenere valori del carico limite prossimi a quelli di una fondazione profonda, propone il seguente fattore di riduzione r_γ :

$$r_\gamma = 1 - 0,25 \cdot \text{Log}(B/2) \quad \text{con } B \geq 2 \text{ m}$$

Nella tabella sottostante sono riportati una serie di valori del coefficiente r_γ al variare della larghezza dell'elemento di fondazione.

B [m]	2	2.5	3	3.5	4	5	10	20	100
r_γ	1,00	0,97	0,95	0,93	0,92	0,90	0,82	0,75	0,57

Questo coefficiente assume particolare importanza per fondazioni larghe con rapporto D/B basso, caso nel quale il termine “ $B \cdot N_\gamma$ ” è predominante.

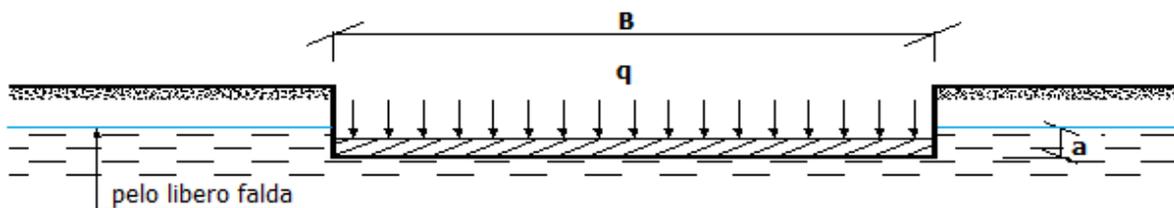
6.3.3 Calcolo del carico limite in presenza di falda

Se il pelo libero della falda è compreso fra il piano campagna ed il piano di posa della fondazione, ad un'altezza a sopra il piano di posa, l'espressione generale del carico limite, valutato in termini di *tensioni effettive*, diviene:

$$q_{lim} = c' \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \Psi_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \Psi_q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma'_f \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot g_\gamma \cdot b_\gamma \cdot \Psi_\gamma \cdot r_\gamma + \gamma_{H_2O} \cdot a$$

dove la tensione litostatica al piano di posa è valutata come:

$$q = \gamma \cdot (D - a) + \gamma' \cdot a$$

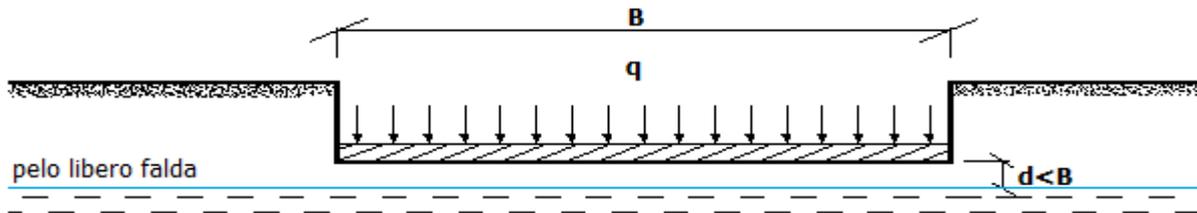


Se il pelo libero della falda è al di sotto del piano di posa della fondazione di una profondità d , tale che:

$$D \leq d \leq D + B, \quad \text{o in altri termini } d < B$$

l'espressione generale del carico limite, valutato in termini di tensioni effettive, diviene:

$$q_{lim} = c' \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \Psi_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \Psi_q + \frac{B'}{2} \cdot \left[\gamma'_f + (\gamma_f - \gamma'_f) \cdot \frac{d}{B'} \right] \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot g_\gamma \cdot b_\gamma \cdot \Psi_\gamma \cdot r_\gamma$$



Se il pelo libero della falda è al di sotto del piano campagna di una profondità d , tale che:

$$d \geq D+B, \quad \text{o in altri termini } d \geq B$$

la presenza della falda viene trascurata.

6.3.4 Calcolo del carico limite in condizioni non drenate

L'espressione generale del carico limite, valutato in termini di tensioni totale, diventa:

$$q_{lim} = c_u \cdot (2 + \pi) \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c + q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma_{sat} \cdot B' \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot r_\gamma$$

dove:

c_u = coesione non drenata;

γ_{sat} = peso unità di volume del terreno in condizioni di saturazione.

N.B: Nel calcolo in condizioni non drenate (situazione molto rara per un terreno incoerente) si assume, sempre e comunque, che l'angolo di attrito ϕ sia nullo ($\phi = 0$).

6.3.5 Fattori correttivi al carico limite in presenza di sisma

L'azione del sisma si traduce in accelerazioni nel sottosuolo (**effetto cinematico**) e nella fondazione, per l'azione delle forze d'inerzia generate nella struttura in elevazione (**effetto inerziale**).

Nell'analisi pseudo-statica, modellando l'azione sismica attraverso la sola componente orizzontale, tali effetti possono essere portati in conto mediante l'introduzione di coefficienti sismici rispettivamente denominati K_{hi} e K_{hk} , il primo definito dal rapporto tra le componenti orizzontale e verticale dei carichi trasmessi in fondazione ed il secondo funzione dell'accelerazione massima attesa al sito.

La formula generale del carico limite si modifica nel seguente modo:

$$q_{lim} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \Psi_c \cdot z_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \Psi_q \cdot z_q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma_f \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot g_\gamma \cdot b_\gamma \cdot \Psi_\gamma \cdot r_\gamma \cdot z_\gamma \cdot c_\gamma$$

in cui, oltre ai termini già precedentemente indicati, si sono introdotti i seguenti termini:

z_c, z_q, z_γ = coefficienti correttivi dovuti all'effetto inerziale;
 c_γ = coefficiente correttivo dovuto all'effetto cinematico.

6.3.5.1 Calcolo del fattore correttivo dovuto all'effetto cinematico c_γ

L'effetto cinematico modifica il solo coefficiente N_γ in funzione del coefficiente sismico K_{hk} che è pari a:

$$K_{hk} = \beta_s \cdot S_s \cdot S_T \cdot a_g / g;$$

dove:

- β_s = coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito;
- g = accelerazione di gravità;
- S_s = coefficiente di amplificazione stratigrafica;
- S_T = coefficiente di amplificazione topografica;
- a_g = accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido.

I valori di β_s sono riportati nella seguente tabella:

	CATEGORIA DI SOTTOSUOLO	
	A	B,C,D,E
	β_s	β_s
$0,2 < a_g(g) \leq 0,4$	0,30	0,28
$0,1 < a_g(g) \leq 0,2$	0,27	0,24
$a_g(g) \leq 0,1$	0,20	0,20

Il fattore correttivo dovuto all'effetto cinematico c_γ è stato, pertanto, determinato con la seguente relazione:

Terreni puramente coesivi ($c \neq 0, \phi = 0$)	Terreni dotati di attrito e coesione ($c \neq 0, \phi \neq 0$)
$c_\gamma = 1$	$c_\gamma = \left(1 - \frac{K_{hk}}{\tan \phi}\right)^{0.45}$ se $\frac{K_{hk}}{\tan \phi} < 1$, altrimenti $c_\gamma = 0$

6.3.5.2 Calcolo dei fattori correttivi dovuti all'effetto inerziale z_c, z_q, z_γ

L'effetto inerziale produce variazioni di tutti i coefficienti di capacità portante del carico limite in funzione del coefficiente sismico K_{hi} .

Tali effetti correttivi vengono valutati con la teoria di **Paolucci - Pecker** attraverso le seguenti relazioni:

Terreni puramente coesivi ($c \neq 0, \phi = 0$)	Terreni dotati di attrito e coesione ($c \neq 0, \phi \neq 0$)	
$Z_c = Z_q = Z_\gamma = 1$	$Z_c = 1 - 0,32 \cdot K_{hi}$	se $z_c > 0$ altrimenti $z_c = 0$
	$z_\gamma = z_q = \left(1 - \frac{K_{hi}}{\tan \phi}\right)^{0,35}$	se $\frac{K_{hi}}{\tan \phi} < 1$ altrimenti $z_\gamma = z_q = 0$

dove:

K_{hi} è ricavato dallo spettro di progetto allo SLV attraverso la relazione:

$$K_{hi} = S_S \cdot S_T \cdot a_g / g;$$

i cui termini sono stati precedentemente precisati.

Si fa notare che il coefficiente sismico K_{hi} coincide con l'ordinata dello spettro di progetto allo SLU per $T = 0$ ed è indipendente dalle combinazioni di carico.

6.3.5.3 Verifiche nei confronti degli stati limite ultimi (SLU)

Di seguito si riporta una tabella riepilogativa relativa alla verifica dello stato limite di collasso per carico limite dell'insieme fondazione-terreno.

Si precisa che il valore relativo alla colonna $Q_{d,Rd}$, di cui nella tabella seguente, è da intendersi come il valore di progetto della resistenza R_d , ossia il rapporto fra il carico limite q_{lim} (calcolato come sopra esposto) ed il valore del coefficiente parziale di sicurezza γ_R relativo alla capacità portante del complesso terreno-fondazione, in relazione all'approccio utilizzato. Nel caso in esame il coefficiente parziale di sicurezza γ_R è stato assunto pari a 2,3 (tabella 6.4.I del D.M. 2018).

Si precisa che, nella sottostante tabella:

- la coppia Q_{Ed} e $Q_{d,Rd}$ è relativa alla combinazione di carico, fra tutte quelle esaminate, che da luogo al minimo coefficiente di sicurezza (CS);
- nelle colonne “*per N_q , per N_c e per N_γ* ”, relative ai “*Coef. Cor. Terzaghi*”, viene riportato il prodotto tra i vari coefficienti correttivi presenti nell'espressione generale del carico limite. Ad esempio si è posto:

$$\text{Coef. Cor. Terzaghi per } N_q = s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \psi_q \cdot Z_q$$

$$\text{Coef. Cor. Terzaghi per } N_c = s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \psi_c \cdot Z_c$$

$$\text{Coef. Cor. Terzaghi per } N_\gamma = s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot g_\gamma \cdot b_\gamma \cdot \psi_\gamma \cdot r_\gamma \cdot Z_\gamma \cdot C_\gamma$$

7 FABBRICATO VIAGGIATORI (FV)

Il fabbricato viaggiatori è realizzato mediante muratura armata, di spessore 45 cm e solaio in latero-cemento (24+6cm). Una porzione di copertura è forata per consentire il passaggio della scala di collegamento alla Piastra di scavalco.



Figura 15: Fabbricato viaggiatori - Prospetto

7.1 ANALISI DEI CARICHI

A seguire si riportano le condizioni di carico che verranno spiegate nel dettaglio nel presente capitolo.

7.1.1 Pesì propri G1-G2

I pesì propri strutturali sono calcolati in automatico dal programma di calcolo strutturale sulla base delle caratteristiche dei materiali utilizzati.

I pesì propri portati G2 sono elencati a seguire:

COPERTURA	sp m	gamma kN/m ³	q kN/m ²	q N/m ²
peso proprio solaio (24+6cm)	0.30	-	3	3000
sovraccarico variabile copertura	-	-	0.5	500
accidentale neve	-	-	0.48	480
manto copertura quadrotti	0.02	20	0.40	400
allettamento	0.02	20	0.40	400
impermeabilizzazione	0.05	5	0.25	250

massetto pendenze 0.05 20 1.00 1000

tot. G2 copertura 2.05 **2050**

FONDAZIONE	sp	gamma	q	q
	m	kN/m ³	kN/m ²	N/m ²
pavimentazione in pietra	0.03	20	0.6	600
allettamento	0.02	20	0.40	400
massetto pendenze sp 7.5cm	0.075	20	1.5	1500
soletta sp 12.5cm	0.125	25	3.125	3125
vespaio (igloo in plastica)	0.48		0.1	100
stucchi edificio storico	-	-	1.76	1760

tot. G2 platea **7485**

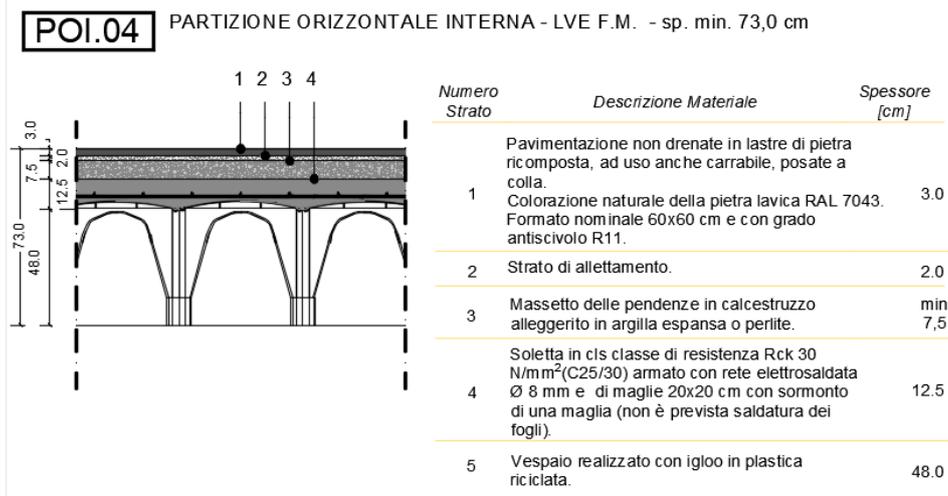
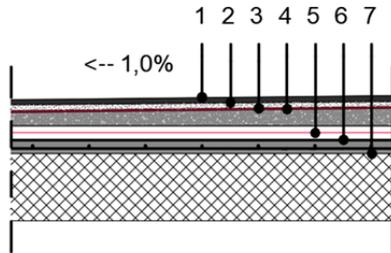


Figura 16: Dettaglio pacchetto piano calpestio

POE.19 PARTIZIONE ORIZZONTALE ESTERNA - COPERTURA FABBRICATI



Numero Strato	Descrizione Materiale	Spessore [cm]
1	Manto di copertura non drenante con quadrotti di cls 30 x 30 cm .	2.0
2	Strato di allettamento.	2.0
3	Manto impermeabile con doppia guaina bituminosa elastoplastomerica.	0.5
4	Massetto delle pendenze alleggerito in argilla espansa o perlite.	min 5.0
5	Strato di isolamento termico in lana di roccia.	5.0
6	Massetto cls Rck 30 N/mm ² (C25/30) con rete elettrosaldata Φ 8 e di maglie 20x20 cm con sormonto di una maglia (non è prevista saldatura dei fogli).	5.0
7	Solaio latero-cementizio.	30.0

Figura 17: Dettaglio pacchetto copertura

7.1.2 Carichi variabili Qk1

Si considerano i seguenti carichi variabili:

Platea di fondazione	kN/m^2
Ambienti privi di ostacoli per il libero movimento delle persone (Cat. C3; Tab.3.1.II):	5.00
Copertura	kN/m^2
Copertura non praticabile, accessibile per sola manutenzione (Cat. H1; Tab.3.1.II):	0.50

7.1.3 Carico vento Qk2

A seguire il calcolo dell'azione del vento.

DEFINIZIONE DEI DATI

zona:

3) Toscana, Marche, Umbria, Lazio, Abruzzo, Molise, Puglia, Campania, Basilicata, Calabria (esclusa la provincia di Reggio Calabria)



Classe di rugosità del terreno:

C) Aree con ostacoli diffusi (alberi, case, muri, recinzioni,...); aree con rugosità non riconducibile alle classi A, B, D. Aree prive di ostacoli o con al più rari ostacoli isolati.

L'assegnazione della classe di rugosità non dipende dalla conformazione orografica e topografica del terreno. Affinchè una costruzione possa dirsi ubicata in classe A o B è necessario che la situazione che contraddistingue la classe permanga intorno alla costruzione per non meno di 1 km e comunque non meno di 20 volte l'altezza della costruzione. Laddove sussistano dubbi sulla scelta della classe di rugosità, a meno di analisi dettagliate, verrà assegnata la classe più sfavorevole.

Nelle fasce entro i 40km dalla costa delle zone 1,2,3,4,5 e 6 la categoria di esposizione è indipendente dall'altitudine del sito.

a_s (altitudine sul livello del mare della costruzione):

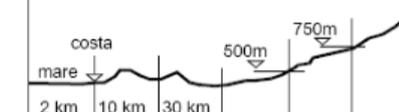
0	[m]
2	[km]
50	[anni]
II	

Distanza dalla costa

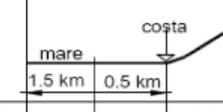
T_R (Tempo di ritorno):

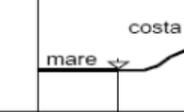
Categoria di esposizione

Categoria di esposizione

	ZONE 1,2,3,4,5					
						
A	--	IV	IV	V	V	V
B	--	III	III	IV	IV	IV
C	--	*	III	III	IV	IV
D	I	II	II	II	III	**
* Categoria II in zona 1,2,3,4 Categoria III in zona 5						
** Categoria III in zona 2,3,4,5 Categoria IV in zona 1						

	ZONA 6				
					
A	--	III	IV	V	V
B	--	II	III	IV	IV
C	--	II	III	III	IV
D	I	I	II	II	III

	ZONA 7,8		
			
A	--	--	IV
B	--	--	IV
C	--	--	III
D	I	II	*
* Categoria II in zona 8 Categoria III in zona 7			

	ZONA 9	
		
A	--	I
B	--	I
C	--	I
D	I	I

CALCOLO VELOCITA' DI RIFERIMENTO DEL VENTO §3.3.2.

Zona	$v_{b,0}$ [m/s]	a_0 [m]	k_s	C_s
3	27	500	0.37	1.000

$$v_b = v_{b,0} * c_a$$

$c_a = 1$ per $a_s \leq a_0$
 $c_a = 1 + k_s (a_s/a_0 - 1)$ per $a_0 < a_s \leq 1500$ m

v_b (velocità base di riferimento) 27.00 m/s

$$v_r = v_b * c_r$$

c_r coefficiente di ritorno 1.00
 v_r (velocità di riferimento) 27.02 m/s

PRESSIONE CINETICA DI RIFERIMENTO §3.3.6.

q_r (pressione cinetica di riferimento [N/mq])
 $q_r = 1/2 * \rho * v_r^2$ ($\rho = 1,25$ kg/m³)
 Pressione cinetica di riferimento q_r 456.29 [N/m²]

CALCOLO DEI COEFFICIENTI

Coefficiente dinamico [§3.3.8]

C_d	1.00
-------	------

Il coefficiente topografico vale: C_t 1.00

Coefficiente di esposizione [§3.3.7]

Il coefficiente di esposizione dipende dall'altezza z sul suolo del punto considerato, dalla topografia del terreno e dalla categoria di esposizione del sito (e quindi dalla classe di rugosità del terreno) ove sorge la costruzione; per altezze non maggiori di $z=200$ m valgono le seguenti espressioni

$$C_{e,z} = k_z^2 * c_t * \ln(z/z_0) [7 + c_t * \ln(z/z_0)]$$
 per $z \geq z_{min}$
 $C_{e,z} = C_{e,z_{min}}$ per $z < z_{min}$

k_z	z_0 [m]	z_{min} [m]
0.19	0.05	4.00

Coefficiente di esposizione minimo	$C_{e,min}$	1.80	$z < 4.00$
Coefficiente di esposizione alla gronda	$C_{e,gronda}$	2.00	$z = 5.65$
Coefficiente di esposizione al colmo	$C_{e,colmo}$	2.00	$z = 5.65$

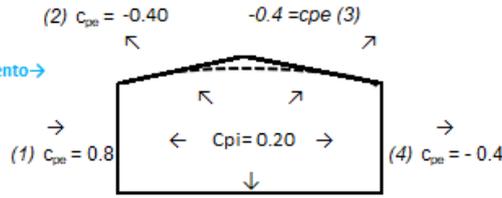
Costruzioni che hanno (o possono avere) una parete con aperture di superficie minore di 1/3 di quella totale (caso tipico di civile abitazione)

Configurazione più svantaggiosa

Configurazione A

(1) parete sopravvento	C_{pe}
	0.60
(2) copertura sopravvento	C_{pe}
	-0.60
(3) copertura sottovento	C_{pe}
	-0.60
(4) parete sottovento	C_{pe}
	-0.60

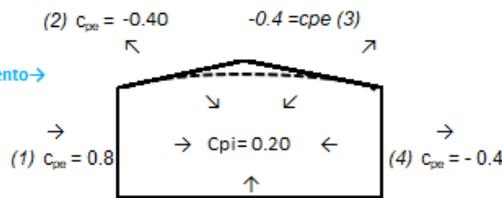
Direzione del vento →



Configurazione A

(1) parete sopravvento	C_{pe}
	1.00
(2) copertura sopravvento	C_{pe}
	-0.20
(3) copertura sottovento	C_{pe}
	-0.20
(4) parete sottovento	C_{pe}
	-0.20

Direzione del vento →



Configurazione B

Generali

Attiva calcolo dell'azione del vento

Calcolo e aggiornamento automatico delle pressioni al variare dei livelli

Direzioni in cui agisce l'azione del vento

Angolo di rotazione del vento rispetto all'asse X [gradi sessadecimali]

Considerare l'azione tangenziale del vento

Distribuzione delle pressioni lungo l'altezza



7.1.4 Carico neve Q_{k3}

Segue il calcolo del carico neve secondo le norme vigenti.

1.DEFINIZIONE DEI DATI

Il carico di riferimento neve al suolo, per località poste a quota as ≤ 1500 m s.l.m., non dovrà essere assunto minore di quello indicato in tabella, cui corrispondono valori associati ad un periodo di ritorno pari a 50 anni. Per altitudini as ≥ 1500 m s.l.m. si dovrà fare riferimento a valori statistici locali utilizzando comunque valori non inferiori a quelli previsti per 1500m

1.1 a_s (altitudine sul livello del mare): [m]

1.2 zona:

Zona I - Alpina Aosta, Belluno, Bergamo, Biella, Bolzano, Brescia, Como, Cuneo, Lecco, Pordenone, Sondrio, Torino, Trento, Udine, Verbano-Cusio-Ossola, Vercelli, Vicenza	$q_{sk} = 1,50 \text{ kN/m}^2$ $a_s \leq 200 \text{ m}$ $q_{sk} = 1,39 [1+(a_s/728)^2] \text{ kN/m}^2$ $a_s > 200 \text{ m}$
Zona I - Mediterranea Alessandria, Ancona, Asti, Bologna, Cremona, Forlì-Cesena, Lodi, Milano, Modena, Monza Brianza, Novara, Parma, Pavia, Pesaro e Urbino, Piacenza, Ravenna, Reggio Emilia, Rimini, Treviso, Varese	$q_{sk} = 1,50 \text{ kN/m}^2$ $a_s \leq 200 \text{ m}$ $q_{sk} = 1,35 [1+(a_s/602)^2] \text{ kN/m}^2$ $a_s > 200 \text{ m}$
Zona II Arezzo, Ascoli Piceno, Avellino, Bari, Barletta-Andria-Trani, Benevento, Campobasso, Chieti, Fermo, Ferrara, Firenze, Foggia, Frosinone, Genova, Gorizia, Imperia, Isernia, L'Aquila, La Spezia, Lucca, Macerata, Mantova, Massa Carrara, Padova, Perugia, Pescara, Pistoia, Prato, Rieti, Rovigo, Savona, Teramo, Trieste, Venezia, Verona	$q_{sk} = 1,00 \text{ kN/m}^2$ $a_s \leq 200 \text{ m}$ $q_{sk} = 0,85 [1+(a_s/481)^2] \text{ kN/m}^2$ $a_s > 200 \text{ m}$
Zona III Agrigento, Brindisi, Cagliari, Caltanissetta, Carbonia-Iglesias, Caserta, Catania, Catanzaro, Cosenza, Crotone, Enna, Grosseto, Latina, Lecce, Livorno, Matera, Medio Campidano, Messina, Napoli, Nuoro, Olgiastro, Olbia-Tempio, Oristano, Palermo, Pisa, Potenza, Ragusa, Reggio Calabria, Roma, Salerno, Sassari, Siena, Siracusa, Taranto, Terni, Trapani, Vibo Valentia, Viterbo	$q_{sk} = 0,60 \text{ kN/m}^2$ $a_s \leq 200 \text{ m}$ $q_{sk} = 0,51 [1+(a_s/481)^2] \text{ kN/m}^2$ $a_s > 200 \text{ m}$

2 CALCOLO DEL CARICO NEVE AL SUOLO

q_{sk} valore caratteristico della neve al suolo **0.60** **[kN/m²]**

3 CALCOLO DEI COEFFICIENTI

3.1 Coefficiente di esposizione

Il coefficiente di esposizione deve essere utilizzato per modificare il valore del carico della neve in copertura in funzione delle caratteristiche specifiche dell'area in cui sorge l'opera. Normalmente si adotta **C_e=1**. Si riportano in tabella i coefficienti consigliati per le diverse classi di topografia.

Battuta dai venti	Aree pianeggianti non ostruite esposte su tutti i lati, senza costruzioni o alberi più alti.	0.9
Normale	Aree in cui non è presente una significativa rimozione di neve sulla costruzione prodotta dal vento, a causa del terreno, altre costruzioni o alberi.	1
Riparata	Aree in cui la costruzione considerata è sensibilmente più bassa del circostante terreno o circondata da costruzioni o alberi più alti.	1.1

3.1.1 Classe di topografia:

Normale

Il coefficiente di esposizione vale:

C_E 1.00

3.2 Coefficiente termico

Il coefficiente termico può essere utilizzato per tener conto della riduzione del carico neve a causa dello scioglimento della stessa, causata dalla perdita di calore della costruzione. Tale coefficiente tiene conto delle proprietà di isolamento termico del materiale utilizzato in copertura. In assenza di uno specifico e documentato studio, deve essere utilizzato $C_t = 1$.

Il coefficiente topografico vale:

C_t 1.00

3.2 Coefficiente di forma

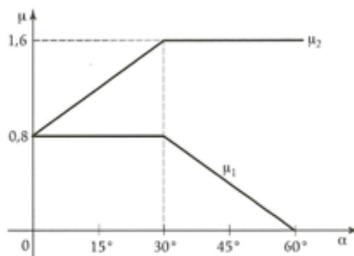
3.2.1 Inclinazione della falda α (1)

0 [deg]

3.2.2 Inclinazione della falda α (2)

0 [deg]

3.2.3 Legge di variazione del coefficiente di forma:



$\mu_1 (\alpha_1)$	0.80
$\mu_1 (\alpha_2)$	0.80
$\mu_2 (\alpha)$	0.80

	$0^\circ \leq \alpha \leq 30^\circ$	$30^\circ < \alpha < 60^\circ$	$\alpha \geq 60$
$\mu_1 (\alpha)$	0.80	$0.8(60-\alpha)/30$	0.00
$\mu_2 (\alpha)$	$0.8+0.8 \alpha/30$	1.60	0.00

4 CARICO NEVE SULLA COPERTURA E COMBINAZIONI DI CARICO

q_s (carico neve sulla copertura [N/m²]) = $\mu_i \cdot q_{sk} \cdot C_E \cdot C_t$

μ_i (coefficiente di forma)

q_{sk} (valore caratteristico della neve al suolo [kN/m²])

C_E (coefficiente di esposizione)

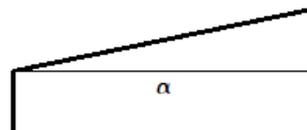
C_t (coefficiente termico)

4.1 Combinazione per il caso di copertura ad una falda

Inclinazione falda 0 [deg]

0.48 kN/mq μ_1

μ_1 0.80



7.1.5 Azione sismica

Si riporta la determinazione dei parametri sismici nelle condizioni (smorzamento $\xi=5\%$).

FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO

Ricerca per coordinate

LONGITUDINE
14.4982

LATITUDINE
40.7471

Ricerca per comune

REGIONE
Campania

PROVINCIA
Napoli

COMUNE
Pompei

Elaborazioni grafiche

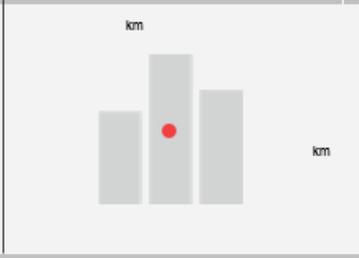
Grafici spettri di risposta

Variabilità dei parametri

Elaborazioni numeriche

Tabella parametri

Nodi del reticolo intorno al sito



Reticolo di riferimento

Controllo sul reticolo
 Sito esterno al reticolo
 Interpolazione su 3 nodi
 Interpolazione corretta

Interpolazione



La "Ricerca per comune" utilizza le coordinate ISTAT del comune per identificare il sito. Si sottolinea che all'interno del territorio comunale le azioni sismiche possono essere significativamente diverse da quelle così individuate e si consiglia, quindi, la "Ricerca per coordinate".

INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

Si adotta una Classe d'Uso pari a II e quindi con un coefficiente $C_U = 1.0$. Pertanto il periodo di riferimento per l'azione sismica risulta definito dal prodotto: $V_R = V_N \times C_U \geq 50$ anni.

FASE 2. SCELTA DELLA STRATEGIA DI PROGETTAZIONE

Vita nominale della costruzione (in anni) - V_N info

Coefficiente d'uso della costruzione - c_U info

Valori di progetto

Periodo di riferimento per la costruzione (in anni) - V_R info

Periodi di ritorno per la definizione dell'azione sismica (in anni) - T_R info

Stati limite di esercizio - SLE

SLO - $P_{VR} = 81\%$	<input type="text" value="30"/>
SLD - $P_{VR} = 63\%$	<input type="text" value="50"/>

Stati limite ultimi - SLU

SLV - $P_{VR} = 10\%$	<input type="text" value="475"/>
SLC - $P_{VR} = 5\%$	<input type="text" value="975"/>

Elaborazioni

- Grafici parametri azione
- Grafici spettri di risposta
- Tabella parametri azione

Strategia di progettazione

LEGENDA GRAFICO

- - - Strategia per costruzioni ordinarie
- - - Strategia scelta

FASE 3. DETERMINAZIONE DELL'AZIONE DI PROGETTO

Stato Limite

Stato Limite considerato info

Risposta sismica locale

Categoria di sottosuolo info

Categoria topografica info

$S_S = 1.500$ $C_C = 1.459$ info

$h/H = 1.000$ $S_T = 1.000$ info

(h=quota sito, H=altezza rilievo topografico)

Compon. orizzontale

Spettro di progetto elastico (SLE) Spettro di progetto inelastico (SLU)

Smorzamento ξ (%) $\eta = 1.000$ info

Fattore q_a Regol. in altezza info

Compon. verticale

Spettro di progetto

Fattore q $\eta = 1.000$ info

Elaborazioni

- Grafici spettri di risposta
- Parametri e punti spettri di risposta

Spettri di risposta

— Spettro di progetto - componente orizzontale

— Spettro di progetto - componente verticale

— Spettro elastico di riferimento (Cat. A-T1, $\xi = 5\%$)

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV
a_g	0.133 g
F_o	2.464
T_C^*	0.369 s
S_S	1.500
C_C	1.459
S_T	1.000
q	1.000

Parametri dipendenti

S	1.500
η	1.000
T_B	0.180 s
T_C	0.539 s
T_D	2.132 s

Figura 18: Parametri sismici SLV

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLD
a_g	0.053 g
F_o	2.350
T_C^*	0.320 s
S_S	1.500
C_C	1.529
S_T	1.000
q	1.000

Parametri dipendenti

S	1.500
η	1.000
T_B	0.163 s
T_C	0.490 s
T_D	1.814 s

Figura 19: Parametri sismici SLD

Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato limite: SLV

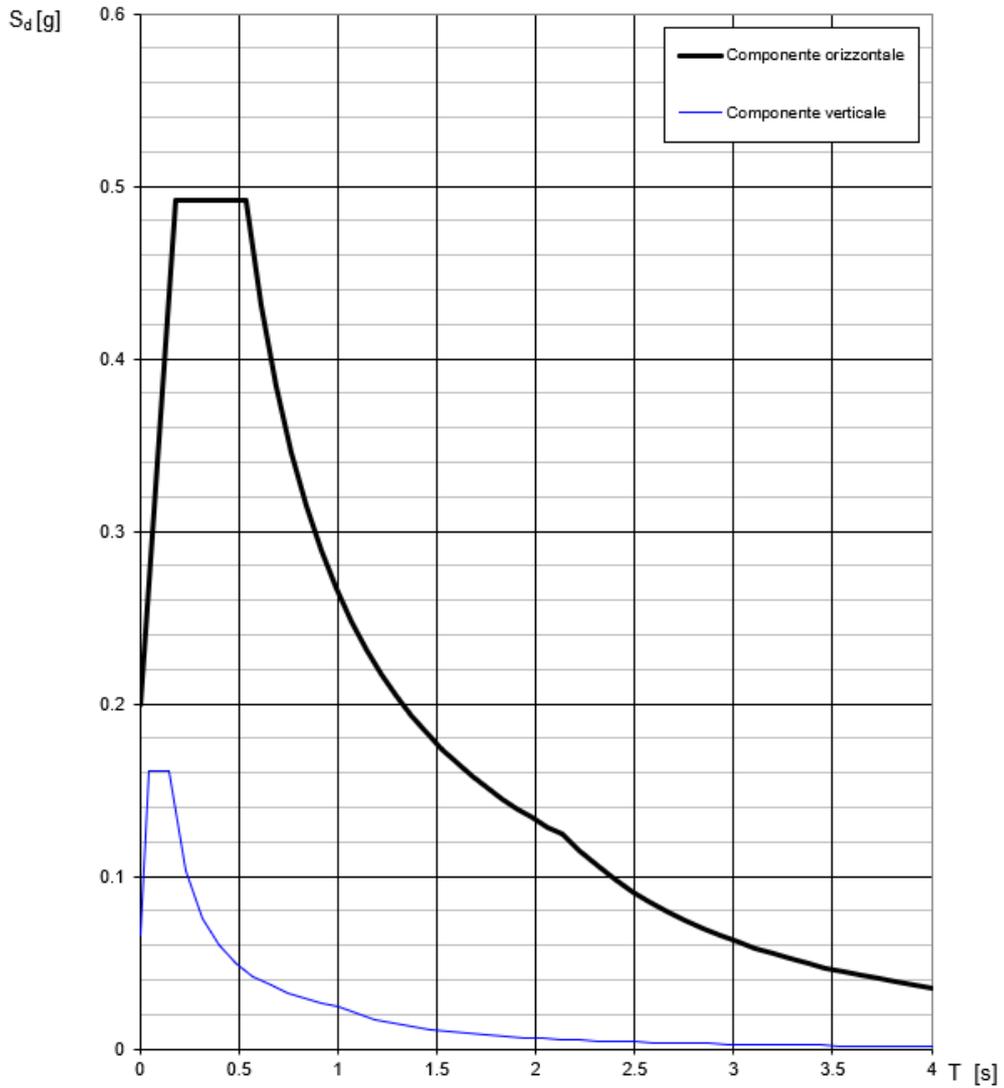


Figura 20: Spettro SLV

Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato limite: SLD

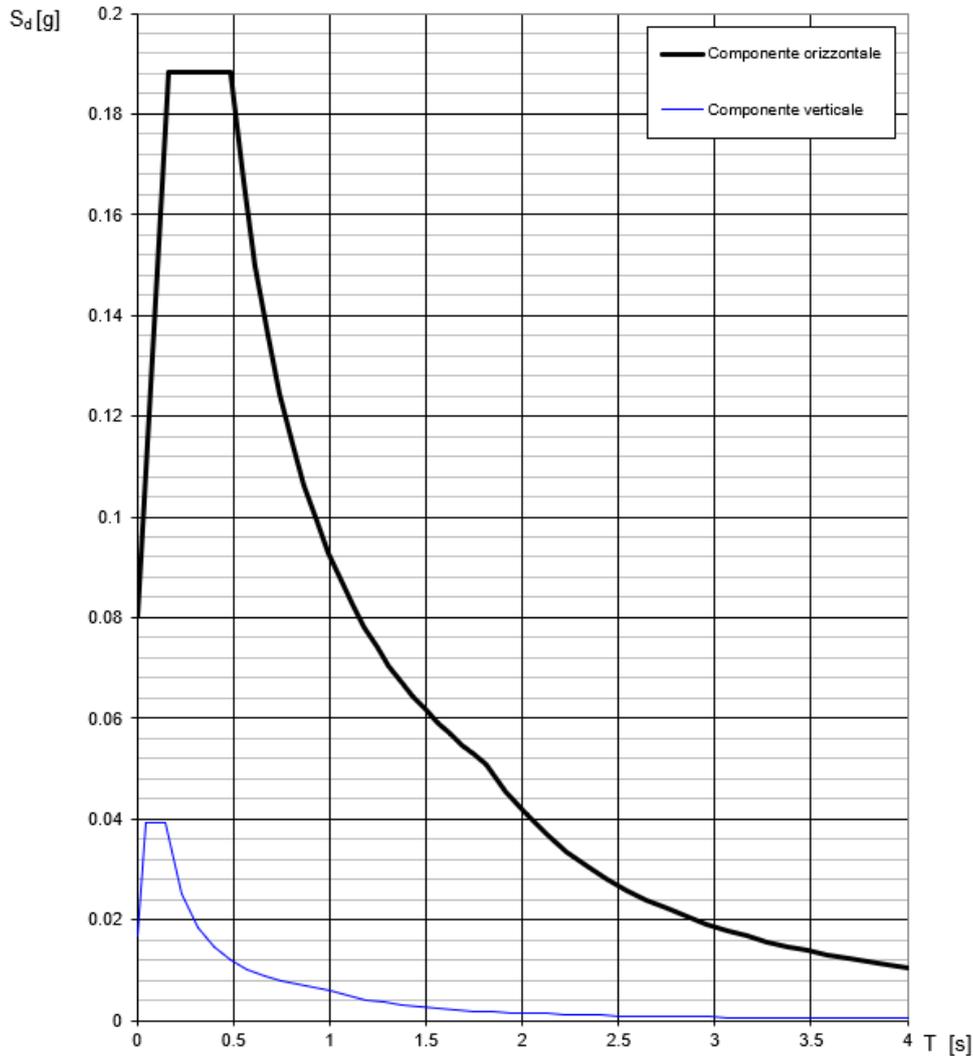


Figura 21: Spettro SLD

7.1.6 Eccentricità accidentali

Per valutare le eccentricità accidentali, previste in aggiunta all'eccentricità effettiva sono state considerate condizioni di carico aggiuntive ottenute applicando l'azione sismica nelle posizioni del centro di massa di ogni piano ottenute traslando gli stessi, in ogni direzione considerata, di una distanza pari a +/- 5% della dimensione massima del piano in direzione perpendicolare all'azione sismica. Si noti che la distanza precedente, nel caso di distribuzione degli elementi non strutturali fortemente irregolare in pianta, viene raddoppiata ai sensi del § 7.2.3 del D.M. 2018.

7.1.7 COMBINAZIONI DI CARICO

I carichi sopra descritti sono stati combinati come indicato negli allegati di calcolo al § 12.1.

7.2 MODELLO DI CALCOLO

La modellazione è stata eseguita con il programma di calcolo strutturale ad elementi finiti EdiLus CA+PO+EE+MU (v.44.00a).

Sono stati modellati tutti gli elementi strutturali, i carichi gravitazionali sono stati applicati sul solaio di copertura come azioni distribuite; relativamente all'azione del vento sono state applicate le relative pressioni ortogonalmente alle elevazioni.

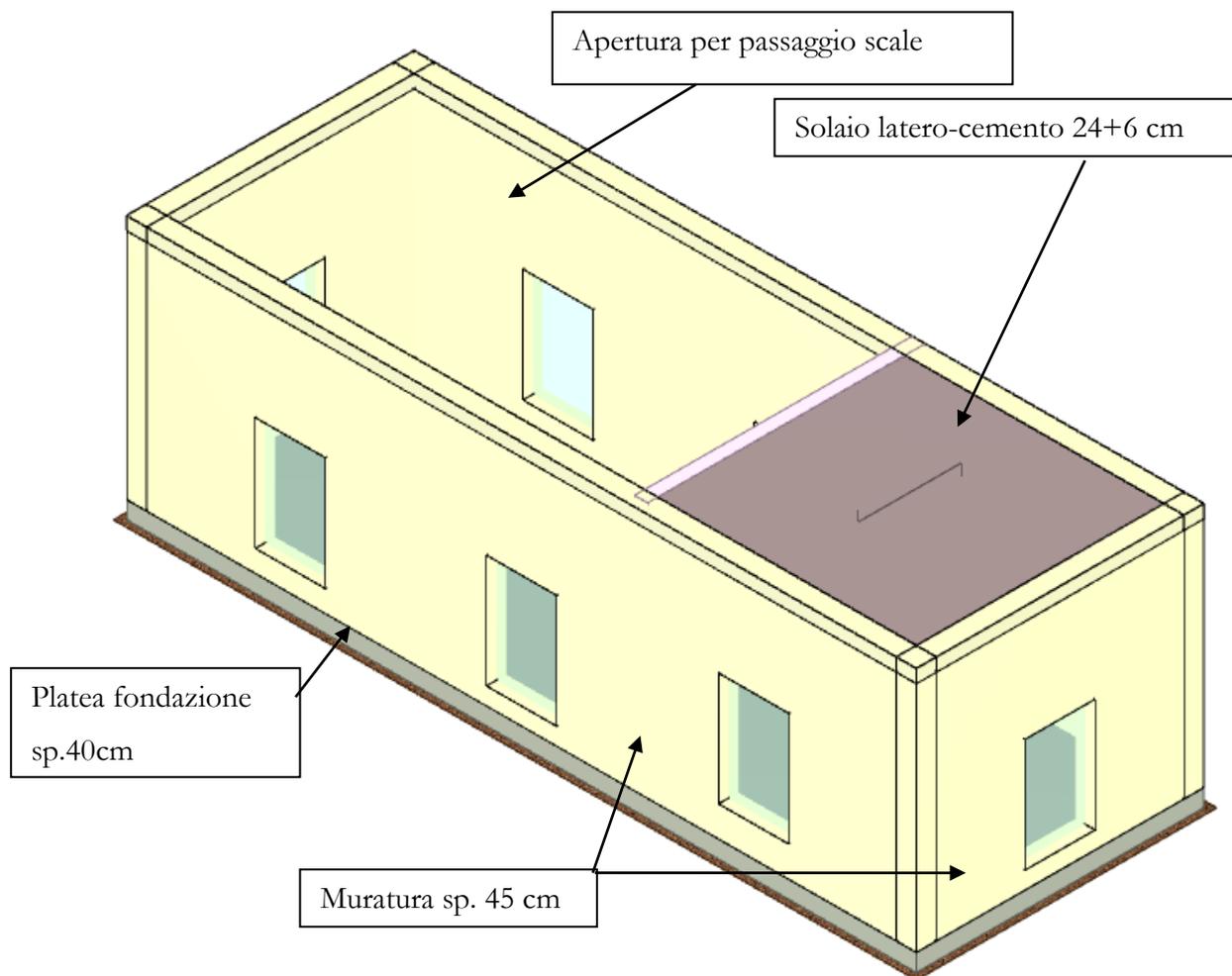


Figura 22: Modello strutturale – vista 3D

Il modello della struttura viene creato automaticamente dal codice di calcolo, individuando i vari elementi strutturali e fornendo le loro caratteristiche geometriche e meccaniche.

Viene definita un'opportuna numerazione degli elementi (nodi, aste, shell) costituenti il modello, al fine di individuare celermente ed univocamente ciascun elemento nei "Tabulati di calcolo".

Qui di seguito è fornita una rappresentazione grafica dettagliata della discretizzazione operata con evidenziazione dei nodi e degli elementi.

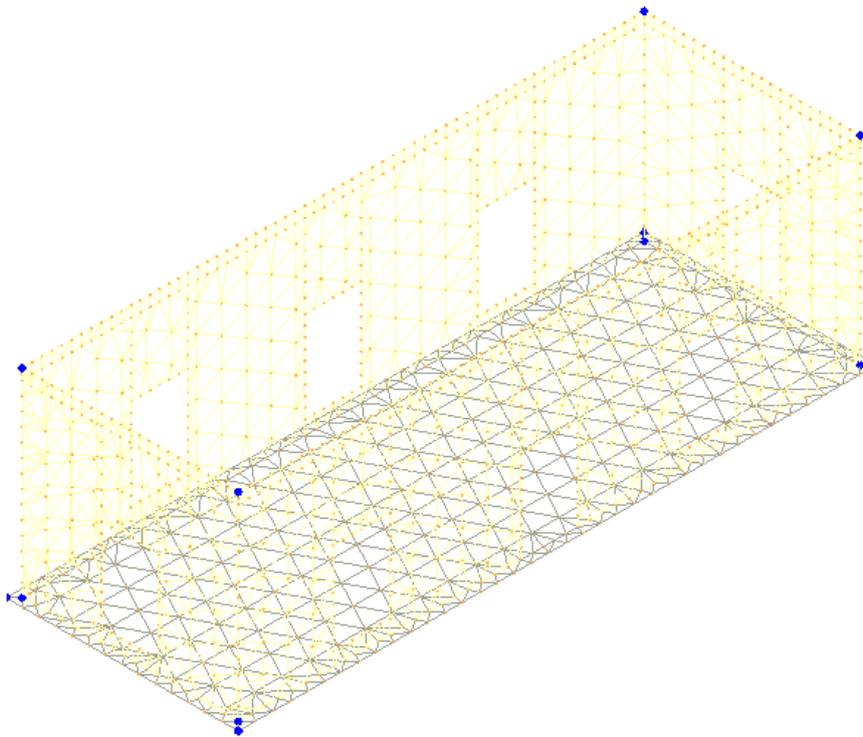


Figura 23: Modello strutturale – discretizzazione della struttura

Le pareti in muratura sono modellate in automatico, a partire dai singoli oggetti "Muro", con una mesh di elementi finiti bidimensionali triangolari di tipo "shell" ai quali è stato assegnato lo spessore ed il materiale pertinente, considerandone anche la deformabilità tagliante, in funzione del modulo di taglio. modellazione delle pareti in murature vengono considerate, fedelmente con il loro spessore e materiale:

- aperture per la realizzazione di fori, porte e finestre;
- mazzette verticali per il rafforzamento dei bordi delle aperture;
- piattabande per le parti sommitali delle aperture;

- fori, nicchie e sottofinestre.

Ai fini delle verifiche, è stata effettuata una suddivisione di ciascuna parete in:

- maschi: elementi a prevalente sviluppo verticale, che si sviluppano tra il bordo della parete ed un'apertura, oppure tra due aperture. Tali elementi sono, a loro volta, suddivisi in elementi detti sub-maschi, che comprendono la parte di maschi confinanti con le aperture;
- fasce: elementi a prevalente sviluppo orizzontale, confinanti con i bordi delle aperture e con i lati dei maschi.

Le tensioni calcolate su ciascun elemento maschio e fascia vengono integrate in un numero variabile di sezioni significative tipicamente all'inizio, alla fine e nella mezziera ottenendo le sollecitazioni Momento nel piano e fuori piano, sforzo assiale e taglio nel piano dell'elemento, con le quali sono effettuate le verifiche di sicurezza richieste dalla normativa, nel piano e fuori piano. pannello in muratura, inoltre, può essere modellato includendo in sommità un elemento "cordolo" in c.a. del quale è possibile specificare le dimensioni, le armature ed il materiale. L'elemento cordolo viene modellato anch'esso con elementi shell in c.a.. La possibile fessurazione delle pareti in muratura è stata tenuta in conto nel modello considerando un opportuno decremento del modulo di elasticità e del modulo di taglio, nei limiti di quanto previsto dalla normativa vigente per ciascuno stato limite.

7.3 ARMATURE MURATURA

Si riporta la tabella riepilogativa delle armature presenti all'interno dei blocchi in laterizio.

MURI - ARMATURA

Armatura concentrata verticale				Armatura concentrata orizzontale				Armatura diffusa verticale		Armatura diffusa orizzontale	
ϕ	n	P	c	ϕ	n	P	c	ϕ	P	ϕ	P
[mm]		[cm]	[cm]	[mm]		[cm]	[cm]	[mm]	[cm]	[mm]	[cm]
Muro P1-P2, Maschio 4, Maschio 3, Maschio 2, Maschio 1, Fascia 1, Fascia 2, Fascia 3, Fascia 4, Fascia 5, Fascia 6;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P1-P3, Maschio 6, Maschio 5, Fascia 7, Fascia 8;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P2-P4, Maschio 8, Maschio 7, Fascia 9, Fascia 10;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P3-P4, Maschio 12, Maschio 11, Maschio 10, Maschio 9, Fascia 11, Fascia 12, Fascia 13, Fascia 14, Fascia 15;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00

LEGENDA:

- ϕ Diametro delle barre di armatura nei singoli maschi e nelle singole fasce.
 n Numero delle barre di armatura, nei singoli maschi (armatura verticale) e nelle singole fasce (armatura orizzontale), collocate a ciascuna estremità.
 P Passo delle barre di armatura nei maschi e nelle fasce.
 c Copriferro.

7.4 SOLLECITAZIONI E VERIFICHE

Nel seguito sono riportate le sollecitazioni e le verifiche strutturali dell'opera.

7.4.1 Maschi murari

I maschi murari della presente opera hanno un'armatura verticale e longitudinale che contribuisce alla resistenza delle sezioni nei confronti delle sollecitazioni agenti sia nel piano che fuori dal piano.

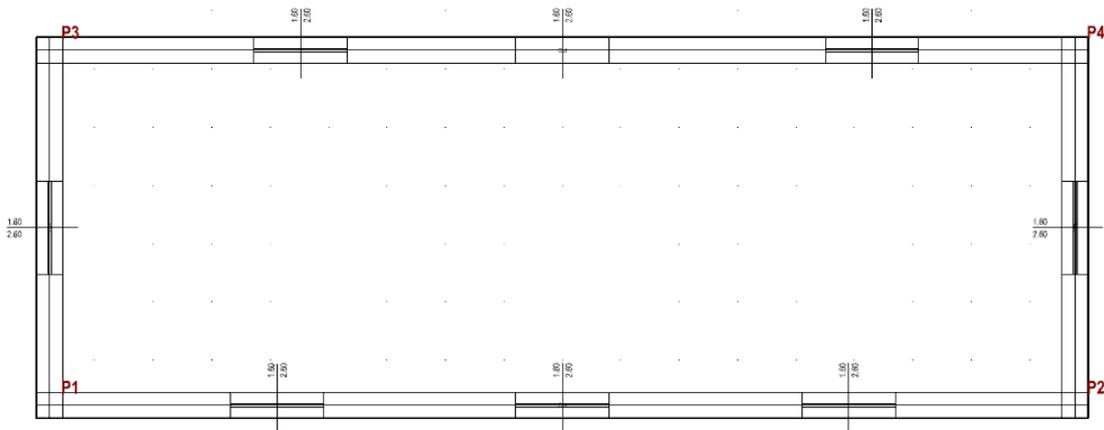


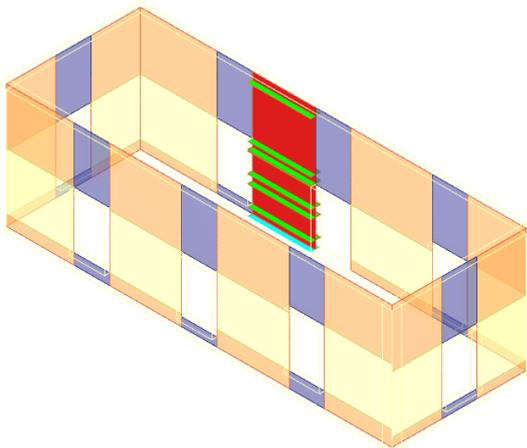
Figura 24: Maschi murari modello – vista in pianta

7.4.1.1 Sollecitazioni

Si rimanda a quanto riportato nei tabulati di calcolo al § 12.2.

7.4.1.2 Verifiche strutturali

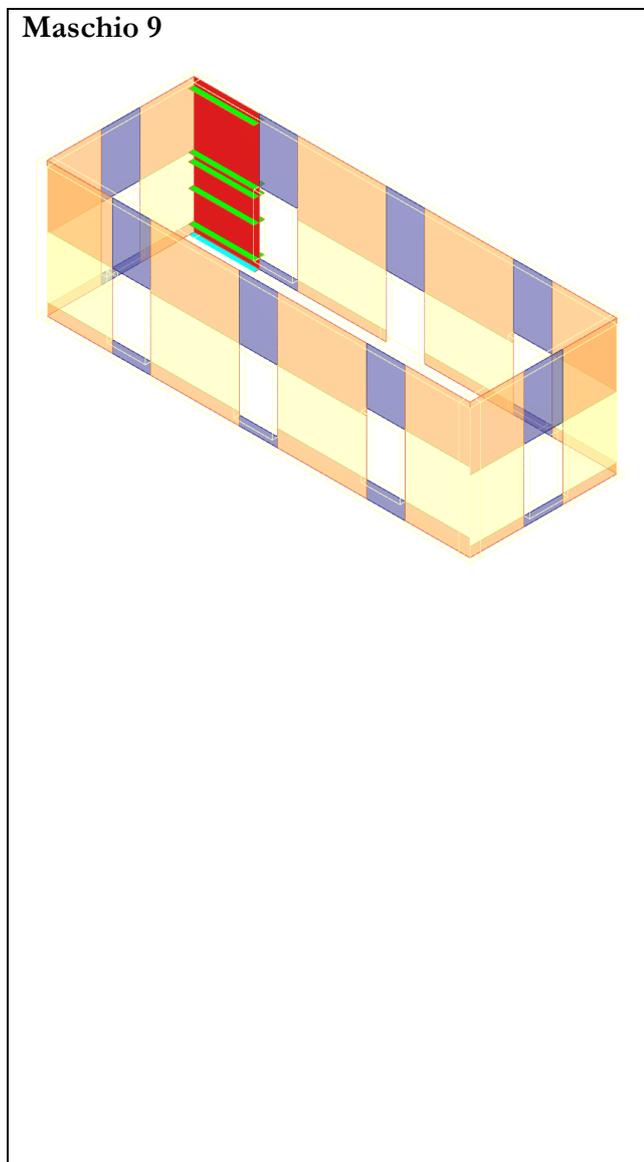
Si riportano, per brevità, le verifiche di alcuni tra i maschi murari.

Maschio 10	VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE FUORI PIANO	
	Maschio 10	
	Lunghezza	3.67
	Altezza:	5.35
	Spessore medio	0.45
	Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx	
	CS	5.65
	V_{Ed}	-4 854
	N_{Ed}	130 547
	M_{Ed}	-21 893
	N_R	-
	Φ	-
	M_{1d}	-
	M_R	123 663
	Sezione n.62[Arm] in mezzeria	
	CS	12.08
V_{Ed}	9 855	
N_{Ed}	172 523	
M_{Ed}	-10 749	

	<table border="1"> <tbody> <tr><td>N_R</td><td>-</td></tr> <tr><td>Φ</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>129 807</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>24.51</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-23 166</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>70 815</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>-4 674</td></tr> <tr><td>N_R</td><td>-</td></tr> <tr><td>Φ</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>114 567</td></tr> </tbody> </table> <p>LEGENDA: CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare). V_{Ed} Taglio di progetto. [N] N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N] M_{Ed} Momento di progetto. [N·m] N_R Sforzo Normale resistente. [N] Φ Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo se $N_R > 0$). M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m] M_R Momento resistente ([-] la verifica è eseguita in termini di N_R - combinazione statica). [N·m]</p>	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	129 807	Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx		CS	24.51	V_{Ed}	-23 166	N_{Ed}	70 815	M_{Ed}	-4 674	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	114 567																								
N_R	-																																																		
Φ	-																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	129 807																																																		
Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx																																																			
CS	24.51																																																		
V_{Ed}	-23 166																																																		
N_{Ed}	70 815																																																		
M_{Ed}	-4 674																																																		
N_R	-																																																		
Φ	-																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	114 567																																																		
	<p style="text-align: center;">VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO</p> <table border="1"> <tbody> <tr><td colspan="2">Maschio 10</td></tr> <tr><td>Lunghezza</td><td>3.67</td></tr> <tr><td>Altezza:</td><td>5.35</td></tr> <tr><td>Spessore medio</td><td>0.45</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>18.73</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-26 659</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>173 663</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>-61 448</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>1 151 115</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.62[Arm] in mezzeria</td></tr> <tr><td>CS</td><td>17.71</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-22 968</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>138 519</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>62 212</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>1 101 679</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>77.19</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-3 665</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>57 507</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>0</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>N_R</td><td>4 439 243</td></tr> </tbody> </table> <p>LEGENDA: CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non</p>	Maschio 10		Lunghezza	3.67	Altezza:	5.35	Spessore medio	0.45	Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx		CS	18.73	V_{Ed}	-26 659	N_{Ed}	173 663	M_{Ed}	-61 448	M_{1d}	-	M_R	1 151 115	Sezione n.62[Arm] in mezzeria		CS	17.71	V_{Ed}	-22 968	N_{Ed}	138 519	M_{Ed}	62 212	M_{1d}	-	M_R	1 101 679	Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx		CS	77.19	V_{Ed}	-3 665	N_{Ed}	57 507	M_{Ed}	0	M_{1d}	-	N_R	4 439 243
Maschio 10																																																			
Lunghezza	3.67																																																		
Altezza:	5.35																																																		
Spessore medio	0.45																																																		
Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx																																																			
CS	18.73																																																		
V_{Ed}	-26 659																																																		
N_{Ed}	173 663																																																		
M_{Ed}	-61 448																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	1 151 115																																																		
Sezione n.62[Arm] in mezzeria																																																			
CS	17.71																																																		
V_{Ed}	-22 968																																																		
N_{Ed}	138 519																																																		
M_{Ed}	62 212																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	1 101 679																																																		
Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx																																																			
CS	77.19																																																		
V_{Ed}	-3 665																																																		
N_{Ed}	57 507																																																		
M_{Ed}	0																																																		
M_{1d}	-																																																		
N_R	4 439 243																																																		

	<p>Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N] N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N] M_{Ed} Momento di progetto. [N·m] M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m] M_R Momento resistente. [N·m] N_R Sforzo Normale resistente. [N]</p>																																																								
	<p style="text-align: center;">VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO</p> <table border="1"> <tr> <td colspan="2">Maschio 10</td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td style="text-align: right;">3.67</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td style="text-align: right;">5.35</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td style="text-align: right;">0.45</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td style="text-align: right;">6.96</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">41 697</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">150 509</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">14 850</td> </tr> <tr> <td>V_{t,c}</td> <td style="text-align: right;">1 118 666</td> </tr> <tr> <td>V_{t,M}</td> <td style="text-align: right;">180 258</td> </tr> <tr> <td>V_{t,S}</td> <td style="text-align: right;">109 770</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.62[Arm] in mezzzeria</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td style="text-align: right;">6.64</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">43 413</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">137 357</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">-46 336</td> </tr> <tr> <td>V_{t,c}</td> <td style="text-align: right;">1 118 666</td> </tr> <tr> <td>V_{t,M}</td> <td style="text-align: right;">178 551</td> </tr> <tr> <td>V_{t,S}</td> <td style="text-align: right;">109 770</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td style="text-align: right;">10.86</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">23 601</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">65 387</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">11 647</td> </tr> <tr> <td>V_{t,c}</td> <td style="text-align: right;">1 027 940</td> </tr> <tr> <td>V_{t,M}</td> <td style="text-align: right;">155 489</td> </tr> <tr> <td>V_{t,S}</td> <td style="text-align: right;">100 867</td> </tr> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N] N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N] M_{Ed} Momento di progetto. [N·m] V_R Taglio Resistente. [N] f_{vd} Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²] β Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). TRT Tipo rottura a taglio: [SC] = per</p>	Maschio 10		Lunghezza	3.67	Altezza:	5.35	Spessore medio	0.45	Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx		CS	6.96	V_{Ed}	41 697	N_{Ed}	150 509	M_{Ed}	14 850	V_{t,c}	1 118 666	V_{t,M}	180 258	V_{t,S}	109 770	Sezione n.62[Arm] in mezzzeria		CS	6.64	V_{Ed}	43 413	N_{Ed}	137 357	M_{Ed}	-46 336	V_{t,c}	1 118 666	V_{t,M}	178 551	V_{t,S}	109 770	Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx		CS	10.86	V_{Ed}	23 601	N_{Ed}	65 387	M_{Ed}	11 647	V_{t,c}	1 027 940	V_{t,M}	155 489	V_{t,S}	100 867
Maschio 10																																																									
Lunghezza	3.67																																																								
Altezza:	5.35																																																								
Spessore medio	0.45																																																								
Sezione n.61[Arm] al piede / a Sx																																																									
CS	6.96																																																								
V_{Ed}	41 697																																																								
N_{Ed}	150 509																																																								
M_{Ed}	14 850																																																								
V_{t,c}	1 118 666																																																								
V_{t,M}	180 258																																																								
V_{t,S}	109 770																																																								
Sezione n.62[Arm] in mezzzeria																																																									
CS	6.64																																																								
V_{Ed}	43 413																																																								
N_{Ed}	137 357																																																								
M_{Ed}	-46 336																																																								
V_{t,c}	1 118 666																																																								
V_{t,M}	178 551																																																								
V_{t,S}	109 770																																																								
Sezione n.63[Arm] in testa / a Dx																																																									
CS	10.86																																																								
V_{Ed}	23 601																																																								
N_{Ed}	65 387																																																								
M_{Ed}	11 647																																																								
V_{t,c}	1 027 940																																																								
V_{t,M}	155 489																																																								
V_{t,S}	100 867																																																								

	<p>scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).</p> <p>V_{t,c} Taglio resistente della sola muratura. [N]</p> <p>V_{t,M} Contributo al taglio resistente della muratura. [N]</p> <p>V_{t,S} Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]</p> <p>V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]</p> <p>V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]</p> <p>α_c Coefficiente maggiorativo per compressione</p> <p>Ctg_θ Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.</p>
--	---



VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE FUORI PIANO

Maschio 9	
Lunghezza	2.71
Altezza:	5.35
Spessore medio	0.45
Sezione n.55[Arm] al piede / a Sx	
CS	6.10
V_{Ed}	-16 873
N_{Ed}	60 613
M_{Ed}	-15 310
N_R	-
Φ	-
M_{1d}	-
M_R	93 437
Sezione n.56[Arm] in mezzera	
CS	34.85
V_{Ed}	-34 487
N_{Ed}	72 862
M_{Ed}	-2 732
N_R	-
Φ	-
M_{1d}	-
M_R	95 218
Sezione n.57[Arm] in testa / a Dx	
CS	43.53
V_{Ed}	-15 590
N_{Ed}	43 028
M_{Ed}	2 087
N_R	-
Φ	-
M_{1d}	-
M_R	90 838

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

V_{Ed} Taglio di progetto. [N]

N_{Ed} Sforzo normale di progetto (N_{Ed} > 0: compressione). [N]

M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]
N_R Sforzo Normale resistente. [N]
Φ Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo se N_R > 0).
M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]
M_R Momento resistente ([-] la verifica è eseguita in termini di N_R - combinazione statica). [N·m]

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO

Maschio 9	
Lunghezza	2.71
Altezza:	5.35
Spessore medio	0.45
Sezione n.55[Arm] al piede / a Sx	
CS	11.01
V_{Ed}	7 830
N_{Ed}	123 705
M_{Ed}	-61 610
M_{1d}	-
M_R	678 575
Sezione n.56[Arm] in mezzeria	
CS	10.22
V_{Ed}	-2 366
N_{Ed}	105 311
M_{Ed}	-64 583
M_{1d}	-
M_R	660 146
Sezione n.57[Arm] in testa / a Dx	
CS	61.32
V_{Ed}	6 375
N_{Ed}	47 084
M_{Ed}	9 798
M_{1d}	-
M_R	600 828

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Ed} Taglio di progetto. [N]
N_{Ed} Sforzo normale di progetto (N_{Ed} > 0: compressione). [N]
M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]
M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]
M_R Momento resistente. [N·m]
N_R Sforzo Normale resistente. [N]

VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO

Maschio 9	
Lunghezza	2.71
Altezza:	5.35
Spessore medio	0.45
Sezione n.55[Arm] al piede / a Sx	

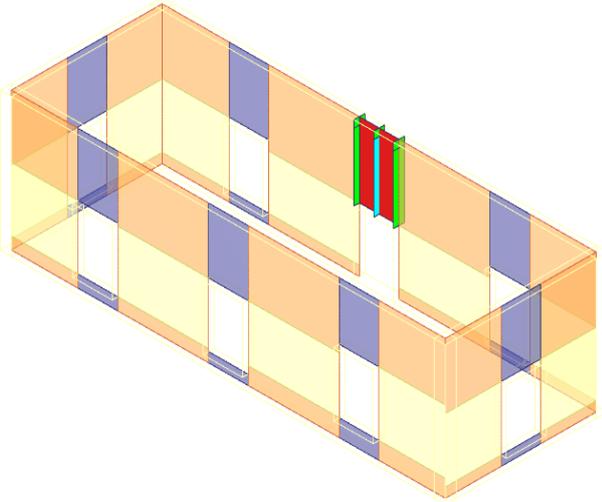
CS	4.94
V_{Ed}	39 967
N_{Ed}	58 210
M_{Ed}	-27 121
V_{t,c}	786 034
V_{t,M}	120 137
V_{t,S}	77 130
Sezione n.56[Arm] in mezzeria	
CS	5.29
V_{Ed}	37 627
N_{Ed}	72 862
M_{Ed}	-38 731
V_{t,c}	786 034
V_{t,M}	121 949
V_{t,S}	77 130
Sezione n.57[Arm] in testa / a Dx	
CS	7.68
V_{Ed}	25 387
N_{Ed}	39 535
M_{Ed}	6 726
V_{t,c}	786 034
V_{t,M}	117 827
V_{t,S}	77 130
LEGENDA:	
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Ed}	Taglio di progetto. [N]
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
M_{Ed}	Momento di progetto. [N-m]
V_R	Taglio Resistente. [N]
f_{vd}	Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm ²]
β	Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").
TRT	Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).
V_{t,c}	Taglio resistente della sola muratura. [N]
V_{t,M}	Contributo al taglio resistente della muratura. [N]
V_{t,S}	Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]
α_c	Coefficiente maggiorativo per compressione
Ctg_θ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

7.4.2 Fasce

7.4.2.1 Sollecitazioni

Si rimanda a quanto riportato nei tabulati di calcolo al § 12.2.

7.4.2.2 Verifiche strutturali

Fascia 13	VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO																																																																																														
	<table border="1"> <tr> <td>Fascia 13</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td>1.60</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td>3.05</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td>0.45</td> </tr> <tr> <td>ElmRsTrz:</td> <td>SI</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.139[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>25.46</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>494</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-12 362</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>314 706</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.140[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>41.64</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-8 778</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>25 234</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>-16 676</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>694 313</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.141[Arm] in mezzeria</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>26.43</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-155</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-11 906</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>314 706</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.142[Arm] in mezzeria</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>NS</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-12 408</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-3 427</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>6 271</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>665 063</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.143[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>36.50</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-40 894</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>25 604</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>19 035</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>694 702</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.144[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>23.78</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-718</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-13 235</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>314 706</td> </tr> </table>	Fascia 13		Lunghezza	1.60	Altezza:	3.05	Spessore medio	0.45	ElmRsTrz:	SI	Sezione n.139[Arm] al piede / a Sx		CS	25.46	V_{Ed}	494	N_{Ed}	-12 362	M_{Ed}	0	M_{1d}	-	N_R	314 706	Sezione n.140[Arm] al piede / a Sx		CS	41.64	V_{Ed}	-8 778	N_{Ed}	25 234	M_{Ed}	-16 676	M_{1d}	-	M_R	694 313	Sezione n.141[Arm] in mezzeria		CS	26.43	V_{Ed}	-155	N_{Ed}	-11 906	M_{Ed}	0	M_{1d}	-	N_R	314 706	Sezione n.142[Arm] in mezzeria		CS	NS	V_{Ed}	-12 408	N_{Ed}	-3 427	M_{Ed}	6 271	M_{1d}	-	M_R	665 063	Sezione n.143[Arm] in testa / a Dx		CS	36.50	V_{Ed}	-40 894	N_{Ed}	25 604	M_{Ed}	19 035	M_{1d}	-	M_R	694 702	Sezione n.144[Arm] in testa / a Dx		CS	23.78	V_{Ed}	-718	N_{Ed}	-13 235	M_{Ed}	0	M_{1d}	-	N_R	314 706
	Fascia 13																																																																																														
	Lunghezza	1.60																																																																																													
	Altezza:	3.05																																																																																													
	Spessore medio	0.45																																																																																													
	ElmRsTrz:	SI																																																																																													
	Sezione n.139[Arm] al piede / a Sx																																																																																														
	CS	25.46																																																																																													
	V_{Ed}	494																																																																																													
	N_{Ed}	-12 362																																																																																													
	M_{Ed}	0																																																																																													
	M_{1d}	-																																																																																													
	N_R	314 706																																																																																													
	Sezione n.140[Arm] al piede / a Sx																																																																																														
CS	41.64																																																																																														
V_{Ed}	-8 778																																																																																														
N_{Ed}	25 234																																																																																														
M_{Ed}	-16 676																																																																																														
M_{1d}	-																																																																																														
M_R	694 313																																																																																														
Sezione n.141[Arm] in mezzeria																																																																																															
CS	26.43																																																																																														
V_{Ed}	-155																																																																																														
N_{Ed}	-11 906																																																																																														
M_{Ed}	0																																																																																														
M_{1d}	-																																																																																														
N_R	314 706																																																																																														
Sezione n.142[Arm] in mezzeria																																																																																															
CS	NS																																																																																														
V_{Ed}	-12 408																																																																																														
N_{Ed}	-3 427																																																																																														
M_{Ed}	6 271																																																																																														
M_{1d}	-																																																																																														
M_R	665 063																																																																																														
Sezione n.143[Arm] in testa / a Dx																																																																																															
CS	36.50																																																																																														
V_{Ed}	-40 894																																																																																														
N_{Ed}	25 604																																																																																														
M_{Ed}	19 035																																																																																														
M_{1d}	-																																																																																														
M_R	694 702																																																																																														
Sezione n.144[Arm] in testa / a Dx																																																																																															
CS	23.78																																																																																														
V_{Ed}	-718																																																																																														
N_{Ed}	-13 235																																																																																														
M_{Ed}	0																																																																																														
M_{1d}	-																																																																																														
N_R	314 706																																																																																														

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

V_{Ed} Taglio di progetto. [N]

N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]

M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]

M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]

M_R Momento resistente. [N·m]

N_R Sforzo Normale resistente. [N]

VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO

Fascia 13	
Lunghezza	1.60
Altezza:	3.05
Spessore medio	0.45
ElmRsTrz:	SI
Sezione n.139[Arm] al piede / a Sx	
CS	25.18
V_{Ed}	3 867
V_{Rcd}	270 948
V_{Rsd,s}	97 362
α_c	1.00
Ctg_θ	2.50
Sezione n.140[Arm] al piede / a Sx	
CS	4.89
V_{Ed}	44 504
N_{Ed}	-912
M_{Ed}	8 707
V_{t,c}	764 077
V_{t,M}	109 781
V_{t,S}	107 965
Sezione n.141[Arm] in mezzeria	
CS	21.84
V_{Ed}	-4 458
V_{Rcd}	270 948
V_{Rsd,s}	97 362
α_c	1.00
Ctg_θ	2.50
Sezione n.142[Arm] in mezzeria	
CS	7.18
V_{Ed}	30 382
N_{Ed}	3 829
M_{Ed}	5 311
V_{t,c}	764 077
V_{t,M}	110 234
V_{t,S}	107 965
Sezione n.143[Arm] in testa / a Dx	
CS	4.80
V_{Ed}	45 331
N_{Ed}	-3 124
M_{Ed}	-9 241
V_{t,c}	764 077
V_{t,M}	109 781
V_{t,S}	107 965

Sezione n.144[Arm] in testa / a Dx	
CS	23.96
V_{Ed}	-4 063
V_{Rcd}	270 948
V_{Rsd,s}	97 362
α_c	1.00
Ctg_θ	2.50

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

V_{Ed} Taglio di progetto. [N]

N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]

M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]

V_R Taglio Resistente. [N]

f_{vd} Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²]

β Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").

TRT Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).

V_{t,c} Taglio resistente della sola muratura. [N]

V_{t,M} Contributo al taglio resistente della muratura. [N]

V_{t,s} Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]

V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]

V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]

α_c Coefficiente maggiorativo per compressione

Ctg_θ Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

7.5 SOLAIO DI COPERTURA

Il solaio di copertura è in latero cemento, di spessore 25+5cm.

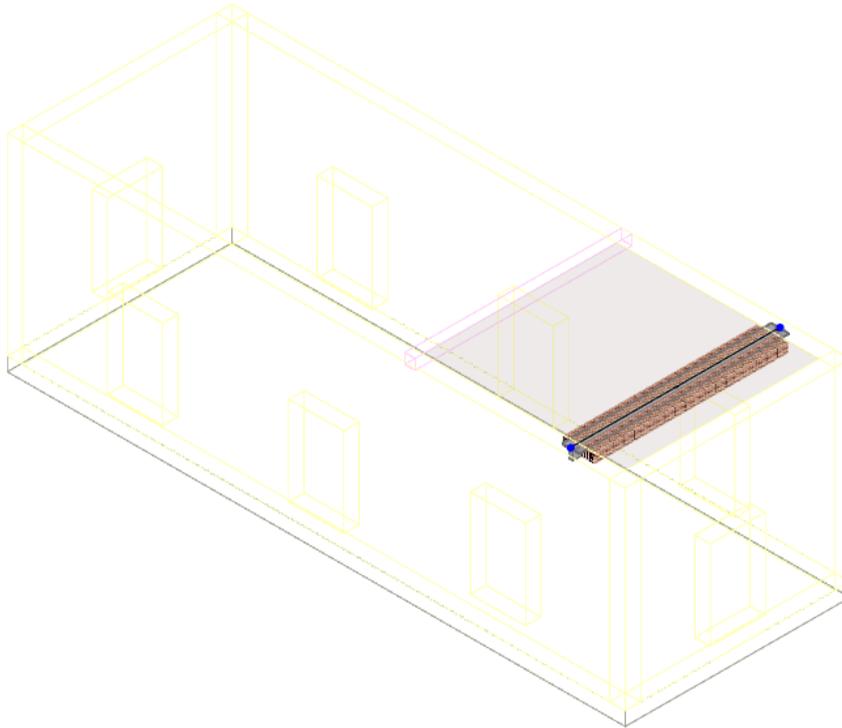


Figura 25: Modello di calcolo – solaio di copertura

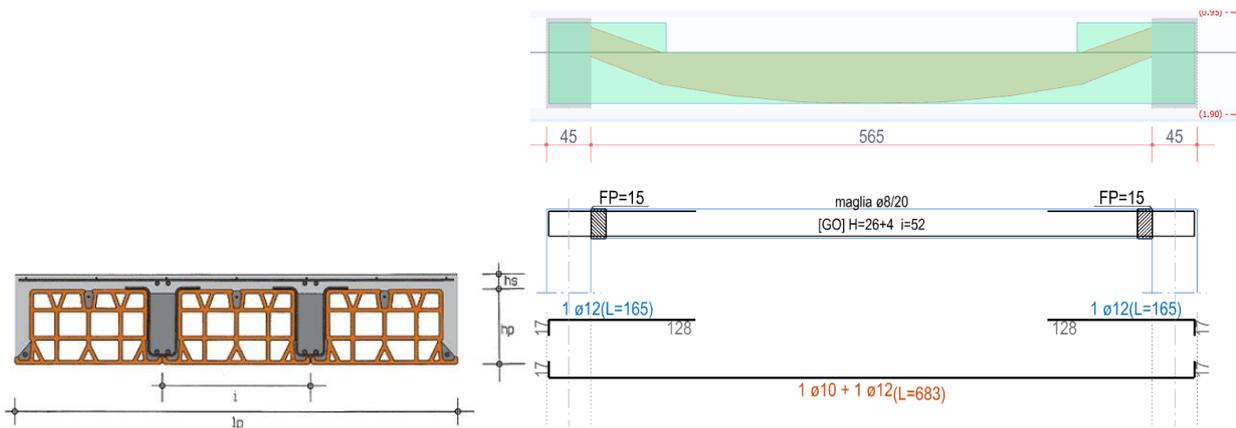


Figura 26: Sezione solaio – tipologico

Figura 27: Schema armature di calcolo

7.5.1 Sollecitazioni

Considerando uno schema di trave doppiamente appoggiata, con luce di calcolo $L_c=6.10m$, e dati i carichi definiti al § 7.1, si determinano le seguenti sollecitazioni al metro lineare:

SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE.

Travetto 1-2 Piano Terra CC Carico Permanente			Travetto 1-2 Piano Terra CC Permanenti NON Strutturali			Travetto 1-2 Piano Terra CC Coperture accessibili solo per manutenzione			Travetto 1-2 Piano Terra CC Carico da Neve ≤ 1000 m s.l.m.		
	Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale
M₁	0	0	M₁	0	0	M₁	0	0	M₁	0	0
M₂	0	0	M₂	0	0	M₂	0	0	M₂	0	0
M₃	0	0	M₃	0	0	M₃	0	0	M₃	0	0
N	0	0	N	0	0	N	0	0	N	0	0
T₂	4 480	-4 480	T₂	1 997	-1 997	T₂	734	-734	T₂	1 469	-1 469
T₃	0	0	T₃	0	0	T₃	0	0	T₃	0	0

LEGENDA:		LEGENDA:		LEGENDA:		LEGENDA:	
M₁	Momento intorno all'asse 1. [N·m]						
M₂	Momento intorno all'asse 2. [N·m]						
M₃	Momento intorno all'asse 3. [N·m]						
N	Forza in direzione 1. [N]						
T₂	Forza in direzione 2. [N]						
T₃	Forza in direzione 3. [N]						

7.5.2 Verifiche strutturali

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU			VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU			VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE		
Travetto 1-2 Piano Terra			Travetto 1-2 Piano Terra			Travetto 1-2 Piano Terra		
	Superiore	Inferiore	Verifica1			Verifica1		
			Massimo	Minimo				
%L_{LI}		0%	%L_{LI}		0%	FRC		0.25
N_{Ed}	0	0	V_{Ed}	12 125	0	AA		PCA
M_{Ed,3}	9 982	5 596	CS	5.83	-	Verifica1		
A_s	1.13	1.92	V_{Rcd}	70 640	70 640	%L_{LI}		0%
CS	1.29	4.66	V_{Rsd,s}	0	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
(X/d)	0.06	0.07	N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0
	Superiore	Inferiore	V_{Rsd,p}	0	0	M_{Ed,3}	-1 953	-1 953
%L_{LI}		12.5%	V_{R1}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
N_{Ed}	0	0	V_{Rd,f}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	0.66
M_{Ed,3}	0	12 340	Ctgθ	0.00	0.00	σ_t	2.13	2.13
A_s	1.13	1.92	A_{sw}	0.00000	0.00000	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
CS	-	2.11	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	A_e	0.0	0.0
(X/d)	VNR	0.07	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	Δ_{sm}	0	0
	Superiore	Inferiore	Verifica2			W_d	0.000	0.000
%L_{LI}		25.0%	Massimo	Minimo		W_{amm}	0.400	0.300
N_{Ed}	0	0	%L_{LI}		12.5%	CS	-	-
M_{Ed,3}	0	16 941	V_{Ed}	9 093	0	Verificato	SI	SI
A_s	0.00	1.92	CS	1.97	-	Verifica2		
CS	-	1.19	V_{Rcd}	17 875	17 875	%L_{LI}		12.5%
(X/d)	VNR	0.05	V_{Rsd,s}	0	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	Superiore	Inferiore	N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0
%L_{LI}		37.5%	V_{Rsd,p}	0	0	M_{Ed,3}	-7 318	-7 318
N_{Ed}	0	0	V_{R1}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
M_{Ed,3}	0	19 396	V_{Rd,f}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	2.46
						σ_t	2.13	2.13
						ε_{sm}	0 E+00	4.4841 E-05

A_s	0.00	1.92
CS	-	1.04
(X/d)	VNR	0.05
	Superiore	Inferiore
%L_{LI}		50.0%
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	0	19 851
A_s	0.00	1.92
CS	-	1.01
(X/d)	VNR	0.05
	Superiore	Inferiore
%L_{LI}		62.5%
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	0	19 396
A_s	0.00	1.92
CS	-	1.04
(X/d)	VNR	0.05
	Superiore	Inferiore
%L_{LI}		75.0%
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	0	16 938
A_s	0.00	1.92
CS	-	1.19
(X/d)	VNR	0.05
	Superiore	Inferiore
%L_{LI}		87.5%
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	0	12 337
A_s	1.13	1.92
CS	-	2.11
(X/d)	VNR	0.07
	Superiore	Inferiore
%L_{LI}		100%
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	9 982	5 591
A_s	1.13	1.92
CS	1.29	4.66
(X/d)	0.06	0.07

LEGENDA:

- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflexione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]
- N_{Ed}** Sforzo normale di progetto (N_{Ed} > 0: compressione). [N]
- M_{Ed,3}** Momento flettente di progetto intorno a 3. [N·m]
- A_s** Area delle armature esecutive. [cm²]
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- (X/d)** Indice di duttilità (VNR = Verifica non richiesta).

Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	Verifica3	
	Massimo	Minimo
%L_{LI}		25.0%
V_{Ed}	6 061	0
CS	2.95	-
V_{Rcd}	17 875	17 875
V_{Rsd,s}	0	0
N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0
V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0
Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	Verifica4	
	Massimo	Minimo
%L_{LI}		37.5%
V_{Ed}	3 028	0
CS	5.90	-
V_{Rcd}	17 875	17 875
V_{Rsd,s}	0	0
N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0
V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0
Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	Verifica5	
	Massimo	Minimo
%L_{LI}		50.0%
V_{Ed}	0	0
CS	-	-
V_{Rcd}	17 875	17 875
V_{Rsd,s}	0	0
N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0
V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0
Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	Verifica6	
	Massimo	Minimo
%L_{LI}		62.5%
V_{Ed}	0	-3 030
CS	-	5.90
V_{Rcd}	17 875	17 875
V_{Rsd,s}	0	0
N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0
V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0

A_e	0.0	92.0
Δ_{sm}	0	179
W_d	0.000	0.008
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	37.35
Verificato	SI	SI
	Verifica3	
%L_{LI}		25.0%
Id_{Cmb}	FRQ	QPR
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	-11 148	-11 148
M_{Ed,2}	0	0
σ_{ct,f}	0.00	3.79
σ_t	2.13	2.13
ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
A_e	0.0	0.0
Δ_{sm}	0	0
W_d	0.000	0.000
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	-
Verificato	SI	SI
	Verifica4	
%L_{LI}		37.5%
Id_{Cmb}	FRQ	QPR
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	-13 445	-13 445
M_{Ed,2}	0	0
σ_{ct,f}	0.00	4.57
σ_t	2.13	2.13
ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
A_e	0.0	0.0
Δ_{sm}	0	0
W_d	0.000	0.000
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	-
Verificato	SI	SI
	Verifica5	
%L_{LI}		50.0%
Id_{Cmb}	FRQ	QPR
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	-14 211	-14 211
M_{Ed,2}	0	0
σ_{ct,f}	0.00	4.83
σ_t	2.13	2.13
ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
A_e	0.0	0.0
Δ_{sm}	0	0
W_d	0.000	0.000
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	-
Verificato	SI	SI
	Verifica6	
%L_{LI}		62.5%
Id_{Cmb}	FRQ	QPR
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	-13 446	-13 446
M_{Ed,2}	0	0
σ_{ct,f}	0.00	4.57
σ_t	2.13	2.13
ε_{sm}	0 E+00	0 E+00

Ctgθ	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
Verifica7			CS	-	-
	Massimo	Minimo	Verificato	SI	SI
%L_{LI}		75.0%	Verifica7		
V_{Ed}	0	-6 063	%L_{LI}		75.0%
CS	-	2.95	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
V_{Rcd}	17 875	17 875	N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-11 146	-11 146
N_{Ed}		0	M_{Ed,2}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0	$\sigma_{ct,f}$	0.00	3.79
V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
V_{Rd,f}	0	0	ϵ_{sm}	0 E+00	0 E+00
Ctgθ	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
Verifica8			CS	-	-
	Massimo	Minimo	Verificato	SI	SI
%L_{LI}		87.5%	Verifica8		
V_{Ed}	0	-9 094	%L_{LI}		87.5%
CS	-	1.97	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
V_{Rcd}	17 875	17 875	N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-7 312	-7 312
N_{Ed}		0	M_{Ed,2}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0	$\sigma_{ct,f}$	0.00	2.46
V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
V_{Rd,f}	0	0	ϵ_{sm}	0 E+00	4.4804 E-05
Ctgθ	0.00	0.00	A_e	0.0	92.0
A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	179
A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.008
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
Verifica9			CS	-	37.38
	Massimo	Minimo	Verificato	SI	SI
%L_{LI}		100%	Verifica9		
V_{Ed}	0	-12 126	%L_{LI}		100%
CS	-	5.83	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
V_{Rcd}	70 640	70 640	N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-1 950	-1 950
N_{Ed}		0	M_{Ed,2}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0	$\sigma_{ct,f}$	0.00	0.66
V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
V_{Rd,f}	0	0	ϵ_{sm}	0 E+00	0 E+00
Ctgθ	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
Verifica9			CS	-	-
	Massimo	Minimo	Verificato	SI	SI
LEGENDA:			LEGENDA:		
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]		FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA). [cm]	
V_{Ed}	Valori massimo e minimo della sollecitazione di taglio. [N]		AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] =	
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta;				

	<p>Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]</p> <p>V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]</p> <p>N_{Ed} Sforzo normale di progetto. [N]</p> <p>V_{Rsd,p} Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati. [N]</p> <p>V_{R1} Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata. [N]</p> <p>V_{Rd,f} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP. [N]</p> <p>Ctg\ominus Cotangente dell'angolo \ominus utilizzata nella verifica.</p> <p>A_{sw} Area delle staffe per unità di lunghezza. [cm²/cm]</p> <p>A_{sw,p} Area dei ferri piegati. [cm²]</p> <p>A_{s,Dg} Area di ferri incrociati nelle zone critiche. [cm²]</p>	<p>"Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".</p> <p>%L_L Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_L), a partire dall'estremo iniziale. [%]</p> <p>I_{dCmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.</p> <p>N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.</p> <p>$\sigma_{ct,f}$ Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione. [N/mm²]</p> <p>σ_t Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018]. [N/mm²]</p> <p>ϵ_{sm} Deformazione unitaria media delle barre di armatura.</p> <p>A_e Area efficace del calcestruzzo teso. [cm²]</p> <p>Δ_{sm} Distanza media tra le fessure. [mm]</p> <p>W_d Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. [mm]</p> <p>W_{amm} Valore ammissibile di apertura delle fessure. [mm]</p> <p>CS Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).</p> <p>Verificato [SI] = W_d \leq W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}</p>
--	---	---

7.6 PLATEA DI FONDAZIONE

7.6.1 Sollecitazioni e Verifiche strutturali

Si rimanda al tabulato di calcolo § 12.2.2.

Armature superiori:

$\phi 12/25$ Principale

$\phi 12/25$ Secondaria

Armature inferiori:

$\phi 12/25$ Principale

$\phi 12/25$ Secondaria

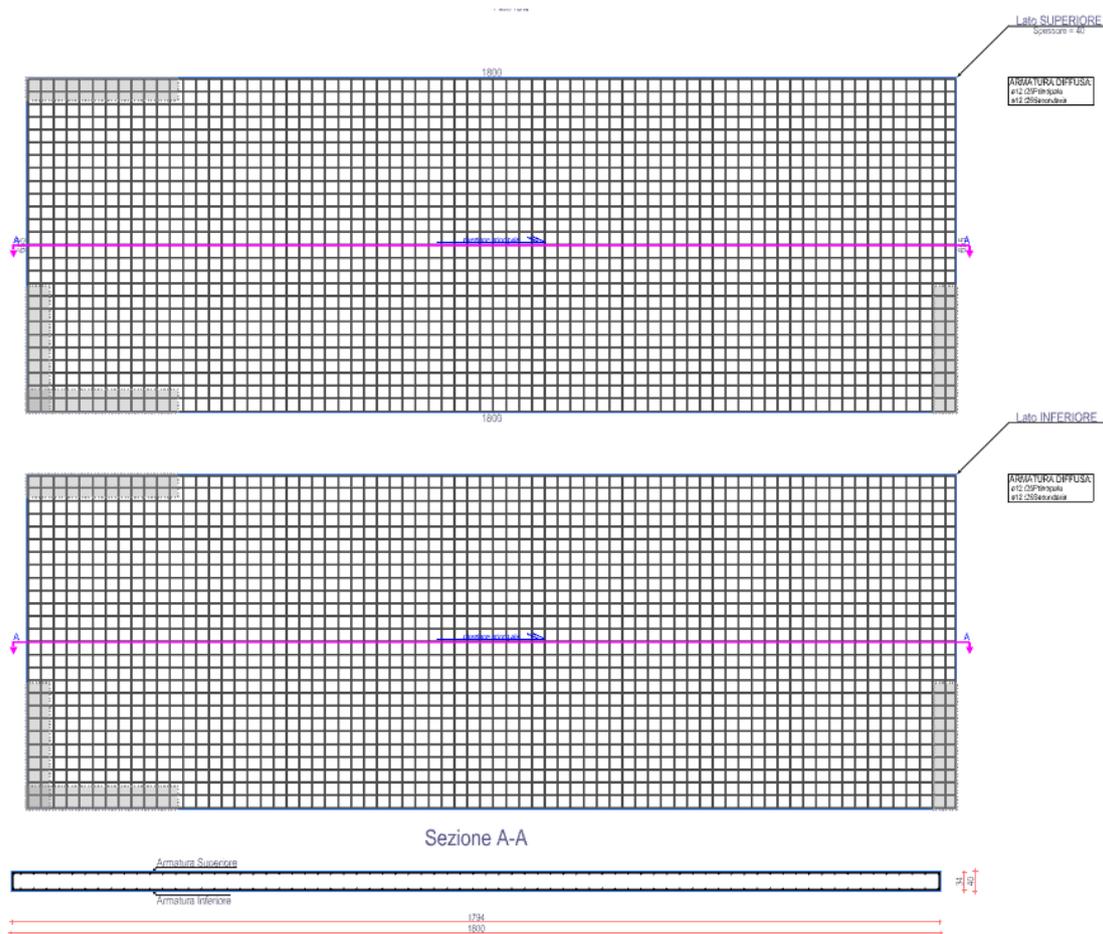


Figura 28: Schema armature platea di fondazione

7.6.2 Verifiche geotecniche

Si riportano le verifiche geotecniche eseguite dal programma di calcolo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU

Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{fid}	Cmp T	Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU									
								C. Terzaghi							Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _y	N _q	N _c	N _y	[N/mm ²]			
Platea 1	2.37	18.00	6.55	180.0 0	0.00	4.20	NON Coesivo	1.14	0.00	0.72	10.66	20.72	10.88	0.049	0.116	N O	

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{p.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
hi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD

Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{fid}	Cmp T	Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD									
								C. Terzaghi							Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _y	N _q	N _c	N _y	[N/mm ²]			
Platea 1	4.22	18.00	6.55	180.0 0	0.00	4.20	NON Coesivo	1.08	0.00	0.67	10.66	20.72	10.88	0.033	0.139	N O	

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{p.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
hi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

8 LOCALE BAGNI (FA.03)

Il locale adibito a bagno è realizzato mediante muratura armata, di spessore 30 cm e solaio in latero-cemento (25+5cm).

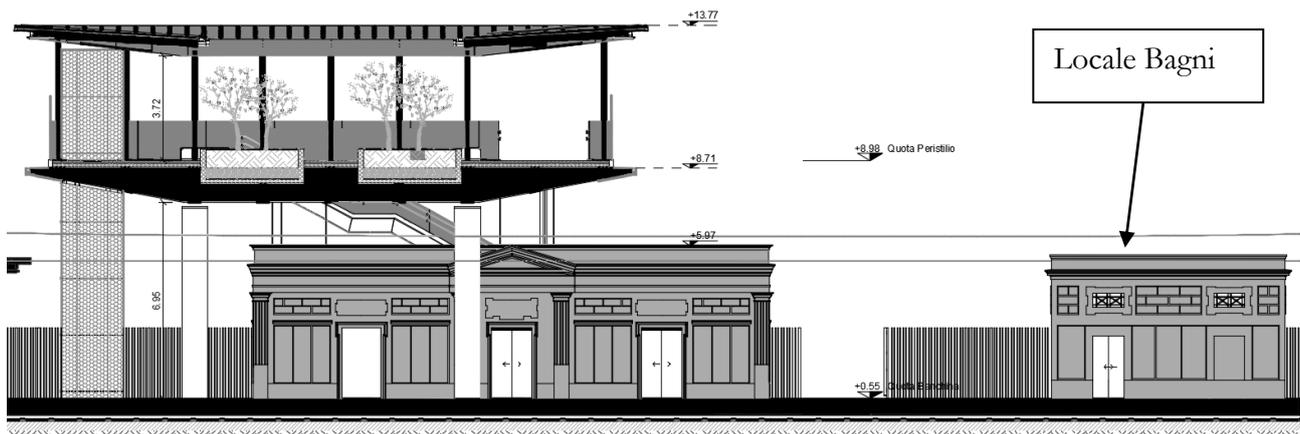


Figura 29: Prospetto – Locale Bagni

8.1 ANALISI DEI CARICHI

8.1.1 Pesì propri G1-G2

Data l'analogia con il Fabbricato viaggiatori, per l'analisi dei carichi si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

$$G2 \text{ copertura} = 2.05 \text{ kN/m}^2$$

Tra i carichi permanenti portati gravanti sulla platea di fondazione si aggiunge il peso di eventuali tramezzature interne, pari a 2.0 kN/m^2 , ottenendo un totale di:

$$G2 \text{ platea di fondazione} = 9.5 \text{ N/m}^2$$

8.1.2 Carichi variabili Qk1

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

8.1.3 Carico vento Qk2

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

8.1.4 Carico neve Qk3

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

8.1.5 Azione sismica

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

8.1.6 Eccentricità accidentali

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

8.2 MODELLO DI CALCOLO

La modellazione è stata eseguita con il programma di calcolo strutturale ad elementi finiti EdiLus CA+PO+EE+MU (v.44.00a).

Sono stati modellati tutti gli elementi strutturali, i carichi gravitazionali sono stati applicati sul solaio di copertura come azioni distribuite; relativamente all'azione del vento sono state applicate le relative pressioni ortogonalmente alle elevazioni.

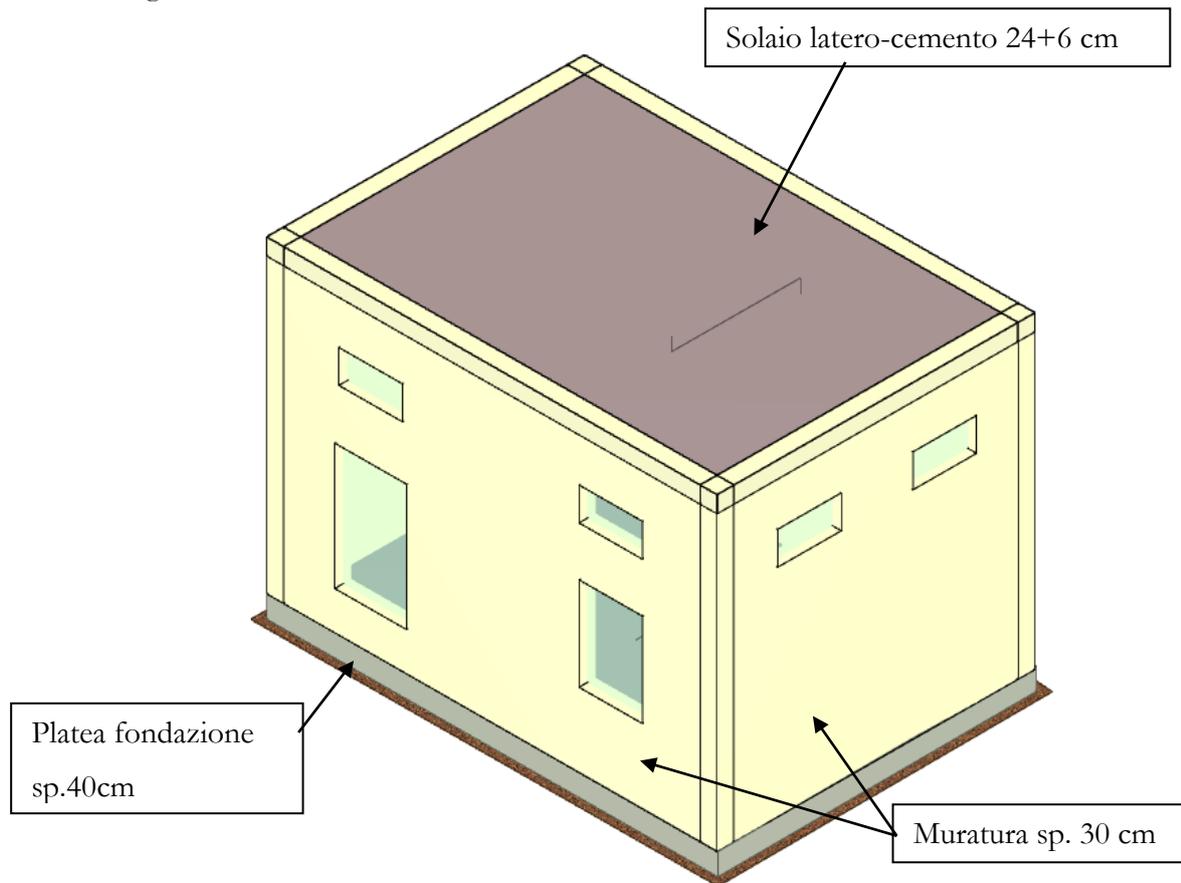


Figura 30: Modello strutturale – vista 3D

Il modello della struttura viene creato automaticamente dal codice di calcolo, individuando i vari elementi strutturali e fornendo le loro caratteristiche geometriche e meccaniche.

Viene definita un'opportuna numerazione degli elementi (nodi, aste, shell) costituenti il modello, al fine di individuare celermente ed univocamente ciascun elemento nei "Tabulati di calcolo".

Qui di seguito è fornita una rappresentazione grafica dettagliata della discretizzazione operata con evidenziazione dei nodi e degli elementi.

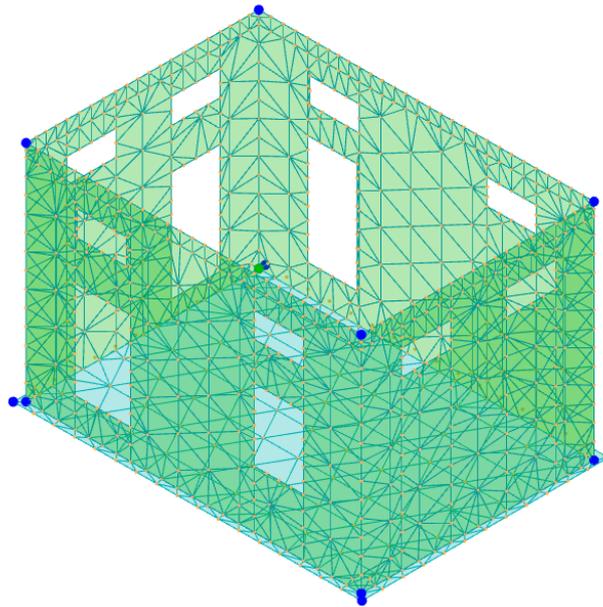


Figura 31: Modello strutturale – discretizzazione della struttura

8.3 ARMATURE MURATURA

Si riporta la tabella riepilogativa delle armature presenti all'interno dei blocchi in laterizio.

MURI - ARMATURA

Armatura concentrata verticale				Armatura concentrata orizzontale				Armatura diffusa verticale		Armatura diffusa orizzontale	
ϕ	n	P	c	ϕ	n	P	c	ϕ	P	ϕ	P
[mm]		[cm]	[cm]	[mm]		[cm]	[cm]	[mm]	[cm]	[mm]	[cm]
Muro P1-P2, Maschio 3, Maschio 2, Maschio 1, Fascia 1, Fascia 2, Fascia 3, Fascia 4, Fascia 5, Fascia 6;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P1-P3, Maschio 6, Maschio 5, Maschio 4, Fascia 7, Fascia 8, Fascia 9, Fascia 10, Fascia 11;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P2-P4, Maschio 9, Maschio 8, Maschio 7, Fascia 12, Fascia 13, Fascia 14, Fascia 15;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P3-P4, Maschio 12, Maschio 11, Maschio 10, Fascia 16, Fascia 17, Fascia 18, Fascia 19, Fascia 20;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00

LEGENDA:

- ϕ Diametro delle barre di armatura nei singoli maschi e nelle singole fasce.
n Numero delle barre di armatura, nei singoli maschi (armatura verticale) e nelle singole fasce (armatura orizzontale), collocate a ciascuna estremità.
P Passo delle barre di armatura nei maschi e nelle fasce.
c Copriferro.

8.4 SOLLECITAZIONI E VERIFICHE

Nel seguito sono riportate le sollecitazioni e le verifiche strutturali dell'opera.

8.4.1 Maschi murari

I maschi murari della presente opera hanno un'armatura verticale e longitudinale che contribuisce alla resistenza delle sezioni nei confronti delle sollecitazioni agenti sia nel piano che fuori dal piano.

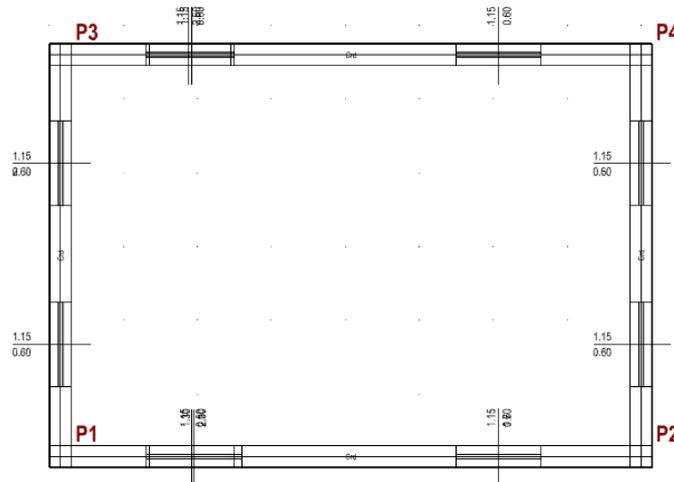


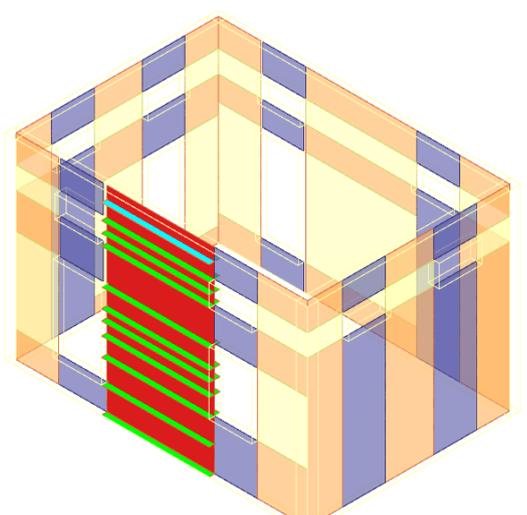
Figura 32: Maschi murari modello – vista in pianta

8.4.1.1 Sollecitazioni

Si rimanda a quanto riportato nei tabulati di calcolo al § 12.212.3.

8.4.1.2 Verifiche strutturali

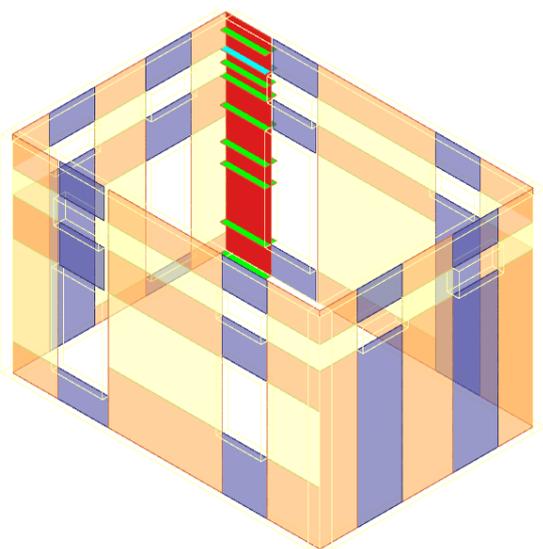
Si riportano, per brevità, le verifiche di alcuni tra i maschi murari.

Maschio 2	VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE FUORI PIANO	
	Maschio 2	
	Lunghezza	2.90
	Altezza:	5.00
	Spessore medio	0.30
	Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx	
	CS	3.87
	V_{Ed}	-898
	N_{Ed}	103 366
	M_{Ed}	15 428
	N_R	-
Φ	-	
M_{1d}	-	
M_R	59 750	
Sezione n.11[Arm] in mezzeria		
CS	21.84	
V_{Ed}	4 821	
N_{Ed}	102 192	
M_{Ed}	2 735	
N_R	-	
Φ	-	

	<table border="1"> <tbody> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>59 725</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>14.88</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-287</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>43 547</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>-3 744</td></tr> <tr><td>N_R</td><td>-</td></tr> <tr><td>Φ</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>55 699</td></tr> </tbody> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N]</p> <p>N_{Ed} Sforzo normale di progetto (N_{Ed} > 0: compressione). [N]</p> <p>M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]</p> <p>N_R Sforzo Normale resistente. [N]</p> <p>Φ Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo se N_R > 0).</p> <p>M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]</p> <p>M_R Momento resistente ([-] la verifica è eseguita in termini di N_R - combinazione statica). [N·m]</p>	M_{1d}	-	M_R	59 725	Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx		CS	14.88	V_{Ed}	-287	N_{Ed}	43 547	M_{Ed}	-3 744	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	55 699																												
M_{1d}	-																																																		
M_R	59 725																																																		
Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx																																																			
CS	14.88																																																		
V_{Ed}	-287																																																		
N_{Ed}	43 547																																																		
M_{Ed}	-3 744																																																		
N_R	-																																																		
Φ	-																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	55 699																																																		
	<p style="text-align: center;">VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO</p> <table border="1"> <tbody> <tr><td colspan="2">Maschio 2</td></tr> <tr><td>Lunghezza</td><td>2.90</td></tr> <tr><td>Altezza:</td><td>5.00</td></tr> <tr><td>Spessore medio</td><td>0.30</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>27.11</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-15 000</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>75 256</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>24 207</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>656 241</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.11[Arm] in mezzzeria</td></tr> <tr><td>CS</td><td>NS</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>4 821</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>102 192</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>5 347</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>683 823</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>65.16</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-9 518</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>48 842</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>9 647</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>628 587</td></tr> </tbody> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni</p>	Maschio 2		Lunghezza	2.90	Altezza:	5.00	Spessore medio	0.30	Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx		CS	27.11	V_{Ed}	-15 000	N_{Ed}	75 256	M_{Ed}	24 207	M_{1d}	-	M_R	656 241	Sezione n.11[Arm] in mezzzeria		CS	NS	V_{Ed}	4 821	N_{Ed}	102 192	M_{Ed}	5 347	M_{1d}	-	M_R	683 823	Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx		CS	65.16	V_{Ed}	-9 518	N_{Ed}	48 842	M_{Ed}	9 647	M_{1d}	-	M_R	628 587
Maschio 2																																																			
Lunghezza	2.90																																																		
Altezza:	5.00																																																		
Spessore medio	0.30																																																		
Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx																																																			
CS	27.11																																																		
V_{Ed}	-15 000																																																		
N_{Ed}	75 256																																																		
M_{Ed}	24 207																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	656 241																																																		
Sezione n.11[Arm] in mezzzeria																																																			
CS	NS																																																		
V_{Ed}	4 821																																																		
N_{Ed}	102 192																																																		
M_{Ed}	5 347																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	683 823																																																		
Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx																																																			
CS	65.16																																																		
V_{Ed}	-9 518																																																		
N_{Ed}	48 842																																																		
M_{Ed}	9 647																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	628 587																																																		

	<p>aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N] N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N] M_{Ed} Momento di progetto. [N·m] M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m] M_R Momento resistente. [N·m] N_R Sforzo Normale resistente. [N]</p>																																																								
	<p style="text-align: center;">VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO</p> <table border="1"> <tr> <td colspan="2">Maschio 2</td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td style="text-align: right;">2.90</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td style="text-align: right;">5.00</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td style="text-align: right;">0.30</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td style="text-align: right;">12.76</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">15 000</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">75 256</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">24 207</td> </tr> <tr> <td>V_{t,c}</td> <td style="text-align: right;">622 373</td> </tr> <tr> <td>V_{t,M}</td> <td style="text-align: right;">99 735</td> </tr> <tr> <td>V_{t,S}</td> <td style="text-align: right;">91 606</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.11[Arm] in mezzeria</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td style="text-align: right;">9.02</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">21 214</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">74 858</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">-342</td> </tr> <tr> <td>V_{t,c}</td> <td style="text-align: right;">622 373</td> </tr> <tr> <td>V_{t,M}</td> <td style="text-align: right;">99 680</td> </tr> <tr> <td>V_{t,S}</td> <td style="text-align: right;">91 606</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td style="text-align: right;">18.90</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">9 906</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">45 388</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td style="text-align: right;">9 423</td> </tr> <tr> <td>V_{t,c}</td> <td style="text-align: right;">622 373</td> </tr> <tr> <td>V_{t,M}</td> <td style="text-align: right;">95 642</td> </tr> <tr> <td>V_{t,S}</td> <td style="text-align: right;">91 606</td> </tr> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N] N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N] M_{Ed} Momento di progetto. [N·m] V_R Taglio Resistente. [N] f_{vd} Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²] β Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). TRT Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] =</p>	Maschio 2		Lunghezza	2.90	Altezza:	5.00	Spessore medio	0.30	Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx		CS	12.76	V_{Ed}	15 000	N_{Ed}	75 256	M_{Ed}	24 207	V_{t,c}	622 373	V_{t,M}	99 735	V_{t,S}	91 606	Sezione n.11[Arm] in mezzeria		CS	9.02	V_{Ed}	21 214	N_{Ed}	74 858	M_{Ed}	-342	V_{t,c}	622 373	V_{t,M}	99 680	V_{t,S}	91 606	Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx		CS	18.90	V_{Ed}	9 906	N_{Ed}	45 388	M_{Ed}	9 423	V_{t,c}	622 373	V_{t,M}	95 642	V_{t,S}	91 606
Maschio 2																																																									
Lunghezza	2.90																																																								
Altezza:	5.00																																																								
Spessore medio	0.30																																																								
Sezione n.10[Arm] al piede / a Sx																																																									
CS	12.76																																																								
V_{Ed}	15 000																																																								
N_{Ed}	75 256																																																								
M_{Ed}	24 207																																																								
V_{t,c}	622 373																																																								
V_{t,M}	99 735																																																								
V_{t,S}	91 606																																																								
Sezione n.11[Arm] in mezzeria																																																									
CS	9.02																																																								
V_{Ed}	21 214																																																								
N_{Ed}	74 858																																																								
M_{Ed}	-342																																																								
V_{t,c}	622 373																																																								
V_{t,M}	99 680																																																								
V_{t,S}	91 606																																																								
Sezione n.12[Arm] in testa / a Dx																																																									
CS	18.90																																																								
V_{Ed}	9 906																																																								
N_{Ed}	45 388																																																								
M_{Ed}	9 423																																																								
V_{t,c}	622 373																																																								
V_{t,M}	95 642																																																								
V_{t,S}	91 606																																																								

	<p>per fessurazione diagonale (murature irregolari).</p> <p>V_{t,c} Taglio resistente della sola muratura. [N]</p> <p>V_{t,M} Contributo al taglio resistente della muratura. [N]</p> <p>V_{t,S} Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]</p> <p>V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]</p> <p>V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]</p> <p>α_c Coefficiente maggiorativo per compressione</p> <p>Ctg_θ Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.</p>
--	---

<p>Maschio 10</p> 	<p>VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE FUORI PIANO</p> <table border="1"> <tr> <td colspan="2">Maschio 10</td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td>1.15</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td>5.00</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td>0.30</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.73[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>14.45</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-5 419</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>3 829</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>-1 696</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>Φ</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>24 512</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.74[Arm] in mezzeria</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>44.45</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-7 482</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>19 379</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>557</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>Φ</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>24 761</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.75[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>52.56</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>172</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>15 745</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>470</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>Φ</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>24 703</td> </tr> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N]</p>	Maschio 10		Lunghezza	1.15	Altezza:	5.00	Spessore medio	0.30	Sezione n.73[Arm] al piede / a Sx		CS	14.45	V_{Ed}	-5 419	N_{Ed}	3 829	M_{Ed}	-1 696	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	24 512	Sezione n.74[Arm] in mezzeria		CS	44.45	V_{Ed}	-7 482	N_{Ed}	19 379	M_{Ed}	557	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	24 761	Sezione n.75[Arm] in testa / a Dx		CS	52.56	V_{Ed}	172	N_{Ed}	15 745	M_{Ed}	470	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	24 703
Maschio 10																																																															
Lunghezza	1.15																																																														
Altezza:	5.00																																																														
Spessore medio	0.30																																																														
Sezione n.73[Arm] al piede / a Sx																																																															
CS	14.45																																																														
V_{Ed}	-5 419																																																														
N_{Ed}	3 829																																																														
M_{Ed}	-1 696																																																														
N_R	-																																																														
Φ	-																																																														
M_{1d}	-																																																														
M_R	24 512																																																														
Sezione n.74[Arm] in mezzeria																																																															
CS	44.45																																																														
V_{Ed}	-7 482																																																														
N_{Ed}	19 379																																																														
M_{Ed}	557																																																														
N_R	-																																																														
Φ	-																																																														
M_{1d}	-																																																														
M_R	24 761																																																														
Sezione n.75[Arm] in testa / a Dx																																																															
CS	52.56																																																														
V_{Ed}	172																																																														
N_{Ed}	15 745																																																														
M_{Ed}	470																																																														
N_R	-																																																														
Φ	-																																																														
M_{1d}	-																																																														
M_R	24 703																																																														

N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]
N_R Sforzo Normale resistente. [N]
Φ Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo se $N_R > 0$).
M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]
M_R Momento resistente ([-] la verifica è eseguita in termini di N_R - combinazione statica). [N·m]

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO

Maschio 10	
Lunghezza	1.15
Altezza:	5.00
Spessore medio	0.30
Sezione n.73[Arm] al piede / a Sx	
CS	22.69
V_{Ed}	-3 403
N_{Ed}	23 006
M_{Ed}	-6 379
M_{1d}	-
M_R	144 756
Sezione n.74[Arm] in mezzeria	
CS	61.55
V_{Ed}	-5 360
N_{Ed}	25 537
M_{Ed}	-2 369
M_{1d}	-
M_R	145 812
Sezione n.75[Arm] in testa / a Dx	
CS	42.67
V_{Ed}	-1 677
N_{Ed}	18 359
M_{Ed}	3 346
M_{1d}	-
M_R	142 760

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Ed} Taglio di progetto. [N]
N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]
M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]
M_R Momento resistente. [N·m]
N_R Sforzo Normale resistente. [N]

VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO

Maschio 10	
Lunghezza	1.15
Altezza:	5.00
Spessore medio	0.30

Sezione n.73[Arm] al piede / a Sx	
CS	12.26
V_{Ed}	6 175
N_{Ed}	2 436
M_{Ed}	-3 122
V_{t,c}	259 173
V_{t,M}	37 588
V_{t,S}	38 147
Sezione n.74[Arm] in mezzeria	
CS	10.45
V_{Ed}	7 482
N_{Ed}	19 379
M_{Ed}	-573
V_{t,c}	259 173
V_{t,M}	40 026
V_{t,S}	38 147
Sezione n.75[Arm] in testa / a Dx	
CS	8.04
V_{Ed}	9 551
N_{Ed}	10 071
M_{Ed}	-241
V_{t,c}	259 173
V_{t,M}	38 687
V_{t,S}	38 147

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

V_{Ed} Taglio di progetto. [N]

N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]

M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]

V_R Taglio Resistente. [N]

f_{vd} Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²]

β Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").

TRT Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).

V_{t,c} Taglio resistente della sola muratura. [N]

V_{t,M} Contributo al taglio resistente della muratura. [N]

V_{t,S} Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]

V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]

V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]

α_c Coefficiente maggiorativo per compressione

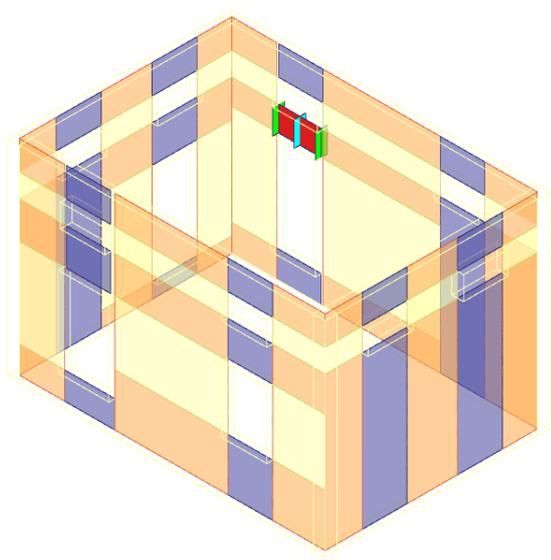
Ctg[⊙] Cotangente dell'angolo [⊙] utilizzata nella verifica.

8.4.2 Fasce

8.4.2.1 Sollecitazioni

Si rimanda a quanto riportato nei tabulati di calcolo al § 12.212.3.

8.4.2.2 Verifiche strutturali

Fascia 18	VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO																																																				
	<table border="1"> <tr> <td colspan="2">Fascia 18</td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td>1.10</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td>0.65</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td>0.30</td> </tr> <tr> <td>ElmRsTrz:</td> <td>SI</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>26.13</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-2 839</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-80</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>2 385</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>62 311</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.170[Arm] in mezzera</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>NS</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-6 094</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-11 677</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>318</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>59 681</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>21.55</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-4 968</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>2 335</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>2 916</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>62 853</td> </tr> </table>	Fascia 18		Lunghezza	1.10	Altezza:	0.65	Spessore medio	0.30	ElmRsTrz:	SI	Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx		CS	26.13	V_{Ed}	-2 839	N_{Ed}	-80	M_{Ed}	2 385	M_{1d}	-	M_R	62 311	Sezione n.170[Arm] in mezzera		CS	NS	V_{Ed}	-6 094	N_{Ed}	-11 677	M_{Ed}	318	M_{1d}	-	M_R	59 681	Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx		CS	21.55	V_{Ed}	-4 968	N_{Ed}	2 335	M_{Ed}	2 916	M_{1d}	-	M_R	62 853
	Fascia 18																																																				
	Lunghezza	1.10																																																			
	Altezza:	0.65																																																			
	Spessore medio	0.30																																																			
	ElmRsTrz:	SI																																																			
	Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx																																																				
	CS	26.13																																																			
	V_{Ed}	-2 839																																																			
	N_{Ed}	-80																																																			
	M_{Ed}	2 385																																																			
	M_{1d}	-																																																			
	M_R	62 311																																																			
	Sezione n.170[Arm] in mezzera																																																				
	CS	NS																																																			
V_{Ed}	-6 094																																																				
N_{Ed}	-11 677																																																				
M_{Ed}	318																																																				
M_{1d}	-																																																				
M_R	59 681																																																				
Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx																																																					
CS	21.55																																																				
V_{Ed}	-4 968																																																				
N_{Ed}	2 335																																																				
M_{Ed}	2 916																																																				
M_{1d}	-																																																				
M_R	62 853																																																				
LEGENDA:																																																					
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).																																																				
V_{Ed}	Taglio di progetto. [N]																																																				
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]																																																				
M_{Ed}	Momento di progetto. [N·m]																																																				
M_{1d}	Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]																																																				
M_R	Momento resistente. [N·m]																																																				
N_R	Sforzo Normale resistente. [N]																																																				

VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO

Fascia 18	
Lunghezza	1.10
Altezza:	0.65
Spessore medio	0.30
ElmRsTrz:	SI
Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx	
CS	15.47
V_{Ed}	3 424
N_{Ed}	-9 171
M_{Ed}	-629
V_{t,c}	148 924
V_{t,M}	21 397
V_{t,S}	31 565
Sezione n.170[Arm] in mezzeria	
CS	6.32
V_{Ed}	8 379
N_{Ed}	-12 908
M_{Ed}	296
V_{t,c}	148 924
V_{t,M}	21 397
V_{t,S}	31 565
Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx	
CS	9.50
V_{Ed}	5 577
N_{Ed}	-8 589
M_{Ed}	-720
V_{t,c}	148 924
V_{t,M}	21 397
V_{t,S}	31 565

LEGENDA:

- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Ed}** Taglio di progetto. [N]
- N_{Ed}** Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
- M_{Ed}** Momento di progetto. [N·m]
- V_R** Taglio Resistente. [N]
- f_{vd}** Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²]
- β** Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").
- TRT** Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).
- V_{t,c}** Taglio resistente della sola muratura. [N]
- V_{t,M}** Contributo al taglio resistente della muratura. [N]
- V_{t,S}** Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]
- α_c** Coefficiente maggiorativo per compressione
- Ctg_θ** Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

8.5 SOLAIO DI COPERTURA

Il solaio di copertura è in latero cemento, di spessore 24+6cm.

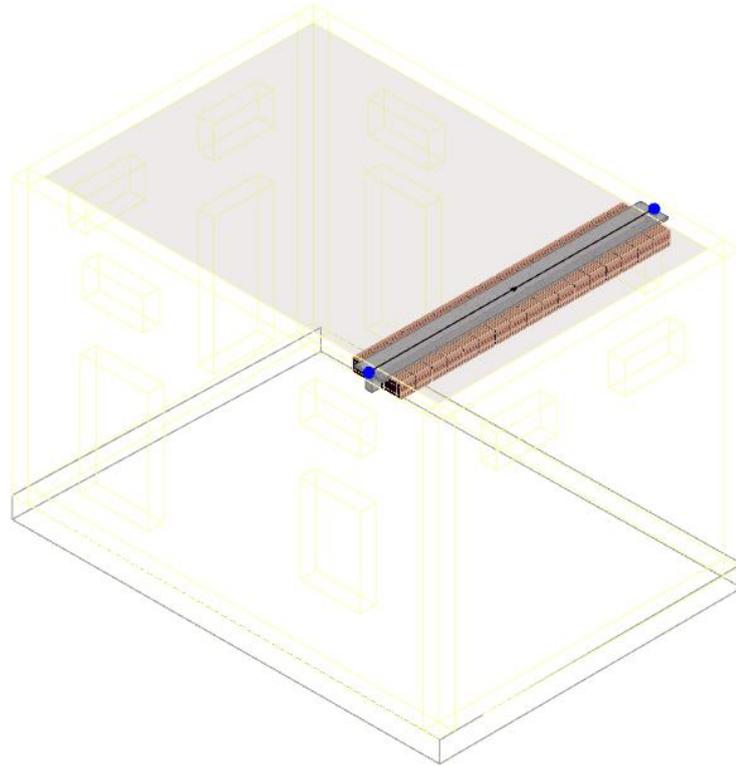


Figura 33: Modello di calcolo – solaio di copertura

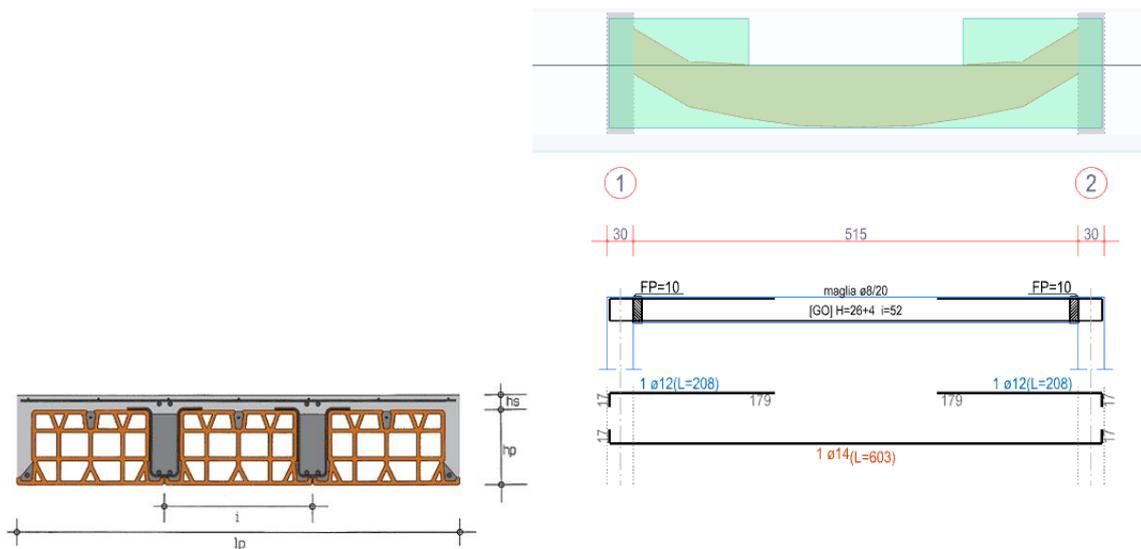


Figura 34: Sezione solaio – tipologico

Figura 35: Schema armature di calcolo

8.5.1 Sollecitazioni

Considerando uno schema di trave doppiamente appoggiata, con luce di calcolo $L_c=5.45m$, e dati i carichi definiti al §8.1, si determinano le seguenti sollecitazioni al metro lineare:

SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE.

Travetto 1-2 Piano Terra CC Carico Permanente			Travetto 1-2 Piano Terra CC Permanenti NON Strutturali			Travetto 1-2 Piano Terra CC Coperture accessibili solo per manutenzione			Travetto 1-2 Piano Terra CC Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.		
	Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale
M₁	0	0	M₁	0	0	M₁	0	0	M₁	0	0
M₂	0	0	M₂	0	0	M₂	0	0	M₂	0	0
M₃	0	0	M₃	0	0	M₃	0	0	M₃	0	0
N	0	0	N	0	0	N	0	0	N	0	0
T₂	4 084	-4 084	T₂	1 821	-1 821	T₂	670	-670	T₂	1 339	-1 339
T₃	0	0	T₃	0	0	T₃	0	0	T₃	0	0

LEGENDA:	
M₁	Momento intorno all'asse 1. [N·m]
M₂	Momento intorno all'asse 2. [N·m]
M₃	Momento intorno all'asse 3. [N·m]
N	Forza in direzione 1. [N]
T₂	Forza in direzione 2. [N]
T₃	Forza in direzione 3. [N]

8.5.2 Verifiche strutturali

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU			VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU			VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE		
Travetto 1-2 Piano Terra			Travetto 1-2 Piano Terra			Travetto 1-2 Piano Terra		
Superiore	Inferiore		Massimo	Minimo		Superiore	Inferiore	
%L_{LI}	0%		%L_{LI}	0%		FRC		0.17
N_{Ed}	0	0	V_{Ed}	11 054	0	AA		PCA
M_{Ed,3}	7 968	4 260	CS	6.39	-	Verifica1		
A_s	1.13	1.54	V_{Rcd}	70 640	70 640	%L_{LI}		0%
CS	1.61	5.55	V_{Rsd,s}	0	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
(X/d)	0.06	0.06	N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0
	Superiore	Inferiore	V_{Rsd,p}	0	0	M_{Ed,3}	-1 187	-1 187
%L_{LI}		12.5%	V_{R1}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
N_{Ed}	0	0	V_{Rd,f}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	0.41
M_{Ed,3}	0	9 803	Ctg_θ	0.00	0.00	σ_t	2.13	2.13
A_s	1.13	1.54	A_{sw}	0.00000	0.00000	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
CS	-	2.41	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	A_e	0.0	0.0
(X/d)	VNR	0.06	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	Δ_{sm}	0	0
	Superiore	Inferiore	Verifica2			W_d	0.000	0.000
%L_{LI}		25.0%		Massimo	Minimo	W_{amm}	0.400	0.300
N_{Ed}	0	0	%L_{LI}		12.5%	CS	-	-
M_{Ed,3}	0	13 567	V_{Ed}	8 291	0	Verificato	SI	SI
A_s	1.13	1.54	CS	2.00	-	Verifica2		
CS	-	1.74	V_{Rcd}	16 616	16 616	%L_{LI}		12.5%
(X/d)	VNR	0.06	V_{Rsd,s}	0	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	Superiore	Inferiore	N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0
						M_{Ed,3}	-5 644	-5 644
						M_{Ed,2}	0	0

%oLLI		37.5%	V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	1.97
N_{Ed}	0	0	V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
M_{Ed,3}	0	15 553	V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
A_s	0.00	1.54	Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
CS	-	1.04	A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
(X/d)	VNR	0.04	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
	Superiore	Inferiore	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
%oLLI		50.0%	Verifica3			CS	-	-
N_{Ed}	0	0	Massimo		Minimo	Verificato	SI	SI
M_{Ed,3}	0	15 893	%oLLI		25.0%	Verifica3		
A_s	0.00	1.54	V_{Ed}	5 528	0	%oLLI		25.0%
CS	-	1.02	CS	3.01	-	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
(X/d)	VNR	0.04	V_{Rcd}	16 616	16 616	N_{Ed}	0	0
	Superiore	Inferiore	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-8 830	-8 830
%oLLI		62.5%	N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
N_{Ed}	0	0	V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	3.07
M_{Ed,3}	0	15 556	V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
A_s	0.00	1.54	V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	5.1991 E-05
CS	-	1.04	Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	94.0
(X/d)	VNR	0.04	A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	216
	Superiore	Inferiore	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.011
%oLLI		75.0%	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
N_{Ed}	0	0	Verifica4			CS	-	26.65
M_{Ed,3}	0	13 574	Massimo		Minimo	Verificato	SI	SI
A_s	1.13	1.54	%oLLI		37.5%	Verifica4		
CS	-	1.74	V_{Ed}	2 765	0	%oLLI		37.5%
(X/d)	VNR	0.06	CS	6.01	-	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	Superiore	Inferiore	V_{Rcd}	16 616	16 616	N_{Ed}	0	0
%oLLI		87.5%	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-10 740	-10 740
N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
M_{Ed,3}	0	9 816	V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	3.78
A_s	1.13	1.54	V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
CS	-	2.41	V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
(X/d)	VNR	0.06	Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
	Superiore	Inferiore	A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
%oLLI		100%	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
N_{Ed}	0	0	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
M_{Ed,3}	7 968	4 276	Verifica5			CS	-	-
A_s	1.13	1.54	Massimo		Minimo	Verificato	SI	SI
CS	1.61	5.53	%oLLI		50.0%	Verifica5		
(X/d)	0.06	0.06	V_{Ed}	4	0	%oLLI		50.0%
LEGENDA:								
%oLLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]							
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto (N _{Ed} > 0: compressione). [N]							
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3. [N·m]							
A_s	Area delle armature esecutive. [cm ²]							
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).							
(X/d)	Indice di duttilità (VNR = Verifica non richiesta).							
V_{Rsd,p}	0	0	V_{Ed}	4	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
V_{R1}	0	0	CS	NS	-	N_{Ed}	0	0
V_{Rd,f}	0	0	V_{Rcd}	16 616	16 616	M_{Ed,3}	-11 378	-11 378
Ctg@	0.00	0.00	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
A_{sw}	0.00000	0.00000	N_{Ed}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	4.01
A_{sw,p}	0.0000	0.0000	V_{Rsd,p}	0	0	σ_t	2.13	2.13
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	V_{R1}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
			V_{Rd,f}	0	0	A_e	0.0	0.0
			Ctg@	0.00	0.00	Δ_{sm}	0	0
			A_{sw}	0.00000	0.00000	W_d	0.000	0.000
			A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
			A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	CS	-	-
			Verifica6			Verificato	SI	SI
			Massimo		Minimo	Verifica6		
			%oLLI		62.5%	%oLLI		62.5%
			V_{Ed}	0	-2 760	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
			CS	-	6.02	N_{Ed}	0	0
			V_{Rcd}	16 616	16 616	M_{Ed,3}	-10 742	-10 742
			V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
			N_{Ed}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	3.78
			V_{Rsd,p}	0	0	σ_t	2.13	2.13
			V_{R1}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
			V_{Rd,f}	0	0	A_e	0.0	0.0
			Ctg@	0.00	0.00	Δ_{sm}	0	0
			A_{sw}	0.00000	0.00000	W_d	0.000	0.000
			A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
			A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	CS	-	-
			Verifica7			Verifica6		
			Massimo		Minimo	Verificato		

	%L_{LI}		75.0%
	V_{Ed}	0	-5 523
	CS	-	3.01
	V_{Rcd}	16 616	16 616
	V_{Rsd,s}	0	0
	N_{Ed}		0
	V_{Rsd,p}	0	0
	V_{R1}	0	0
	V_{Rd,f}	0	0
	Ctg\ominus	0.00	0.00
	A_{sw}	0.00000	0.00000
	A_{sw,p}	0.0000	0.0000
	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	Verifica8		
		Massimo	Minimo
	%L_{LI}		87.5%
	V_{Ed}	0	-8 288
	CS	-	2.00
	V_{Rcd}	16 616	16 616
	V_{Rsd,s}	0	0
	N_{Ed}		0
	V_{Rsd,p}	0	0
	V_{R1}	0	0
	V_{Rd,f}	0	0
	Ctg\ominus	0.00	0.00
	A_{sw}	0.00000	0.00000
	A_{sw,p}	0.0000	0.0000
	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	Verifica9		
		Massimo	Minimo
	%L_{LI}		100%
	V_{Ed}	0	-11 050
	CS	-	6.39
	V_{Rcd}	70 640	70 640
	V_{Rsd,s}	0	0
	N_{Ed}		0
	V_{Rsd,p}	0	0
	V_{R1}	0	0
	V_{Rd,f}	0	0
	Ctg\ominus	0.00	0.00
	A_{sw}	0.00000	0.00000
	A_{sw,p}	0.0000	0.0000
	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
	LEGENDA:		
	%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]	
	V_{Ed}	Valori massimo e minimo della sollecitazione di taglio. [N]	
	CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).	
	V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]	
	V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]	
	N_{Ed}	Sforzo normale di progetto. [N]	
	V_{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati. [N]	
	V_{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata. [N]	
	V_{Rd,f}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP. [N]	
	Ctg\ominus	Cotangente dell'angolo \ominus utilizzata	
	Verificato	SI	SI
	Verifica7		
	%L_{LI}		75.0%
	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	N_{Ed}	0	0
	M_{Ed,3}	-8 833	-8 833
	M_{Ed,2}	0	0
	$\sigma_{ct,f}$	0.00	3.08
	σ_t	2.13	2.13
	ϵ_{sm}	0 E+00	5.2009 E-05
	A_e	0.0	94.0
	Δ_{sm}	0	216
	W_d	0.000	0.011
	W_{amm}	0.400	0.300
	CS	-	26.64
	Verificato	SI	SI
	Verifica8		
	%L_{LI}		87.5%
	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	N_{Ed}	0	0
	M_{Ed,3}	-5 651	-5 651
	M_{Ed,2}	0	0
	$\sigma_{ct,f}$	0.00	1.97
	σ_t	2.13	2.13
	ϵ_{sm}	0 E+00	0 E+00
	A_e	0.0	0.0
	Δ_{sm}	0	0
	W_d	0.000	0.000
	W_{amm}	0.400	0.300
	CS	-	-
	Verificato	SI	SI
	Verifica9		
	%L_{LI}		100%
	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	N_{Ed}	0	0
	M_{Ed,3}	-1 197	-1 197
	M_{Ed,2}	0	0
	$\sigma_{ct,f}$	0.00	0.42
	σ_t	2.13	2.13
	ϵ_{sm}	0 E+00	0 E+00
	A_e	0.0	0.0
	Δ_{sm}	0	0
	W_d	0.000	0.000
	W_{amm}	0.400	0.300
	CS	-	-
	Verificato	SI	SI
	LEGENDA:		
	FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione	Caratteristica (RARA). [cm]
	AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".	
	%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]	
	Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.	
	N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}, $\sigma_{ct,f}$	Sollecitazioni di progetto. Tensione massima di trazione	

	<p>nella verifica.</p> <p>A_{sw} Area delle staffe per unità di lunghezza. [cm²/cm]</p> <p>A_{sw,p} Area dei ferri piegati. [cm²]</p> <p>A_{s,Dg} Area di ferri incrociati nelle zone critiche. [cm²]</p>	<p>nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.</p> <p>N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione. [N/mm²]</p> <p>σ_t Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018]. [N/mm²]</p> <p>ϵ_{sm} Deformazione unitaria media delle barre di armatura.</p> <p>A_e Area efficace del calcestruzzo teso. [cm²]</p> <p>Δ_{sm} Distanza media tra le fessure. [mm]</p> <p>W_d Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. [mm]</p> <p>W_{amm} Valore ammissibile di apertura delle fessure. [mm]</p> <p>CS Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100), [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).</p> <p>Verificato [SI] = W_d ≤ W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}</p>
--	---	---

8.6 PLATEA DI FONDAZIONE

8.6.1 Sollecitazioni e Verifiche strutturali

Si rimanda al tabulato di calcolo §12.3.2.

Armature superiori:

φ12/25 Principale

φ12/25 Secondaria

Armature inferiori:

φ12/25 Principale

φ12/25 Secondaria

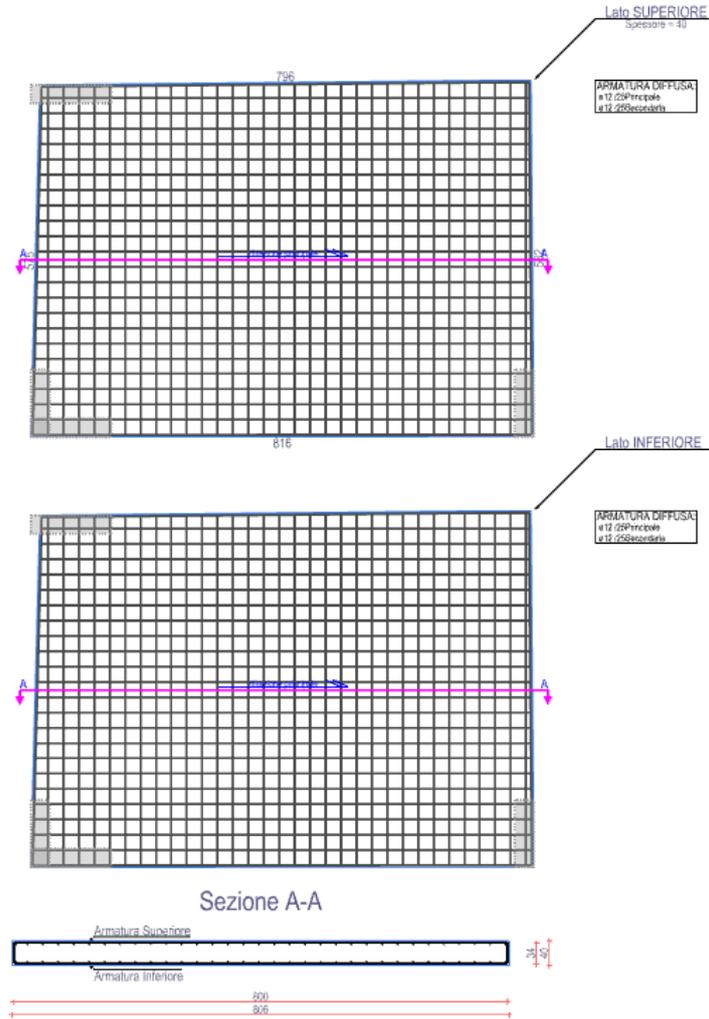


Figura 36: Schema armature platea di fondazione

8.6.2 Verifiche geotecniche

Si riportano le verifiche geotecniche eseguite dal programma di calcolo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																
IdFnd	CS	Lx	Ly	Rtz	Zp.cmp	Zfid	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _r
								per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ			
Platea 1	1.99	[m] 8.16	[m] 5.82	[°] 179.94	[m] 0.00	[m] 4.20	NON Coesivo	1.30	0.00	0.61	10.66	20.72	10.88	[N/mm ²] 0.047	[N/mm ²] 0.094	NO

LEGENDA:

- IdFnd** Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- Lx/y** Dimensioni dell'elemento di fondazione.

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU

IdFnd	CS	Lx	Ly	Rtz	Zp.cmp	Zfid	Cmp T	C. Terzaghi						QEd	QRd	Rf
								per Nq	per Nc	per Ny	Nq	Nc	Ny			

Rtz Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.

Zp.cmp Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.

Zfid Profondità della falda dal piano campagna.

Cmp T Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.

C. Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.

Terzaghi

QEd Carico di progetto sul terreno.

QRd Resistenza di progetto del terreno.

Rf [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD

IdFnd	CS	Lx	Ly	Rtz	Zp.cmp	Zfid	Cmp T	C. Terzaghi						QEd	QRd	Rf
								per Nq	per Nc	per Ny	Nq	Nc	Ny			
Platea 1	3.60	8.16	5.82	179.94	0.00	4.20	NON Coesivo	1.23	0.00	0.57	10.66	20.72	10.88	0.031	0.112	NO

LEGENDA:

IdFnd Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Lx/y Dimensioni dell'elemento di fondazione.

Rtz Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.

Zp.cmp Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.

Zfid Profondità della falda dal piano campagna.

Cmp T Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.

C. Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.

Terzaghi

QEd Carico di progetto sul terreno.

QRd Resistenza di progetto del terreno.

Rf [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

9 LOCALI TECNOLOGICI (FA.01 e FA.02)

I locali tecnologici sono realizzati mediante muratura armata, di spessore 24 cm e solaio in latero-cemento (24+6cm).

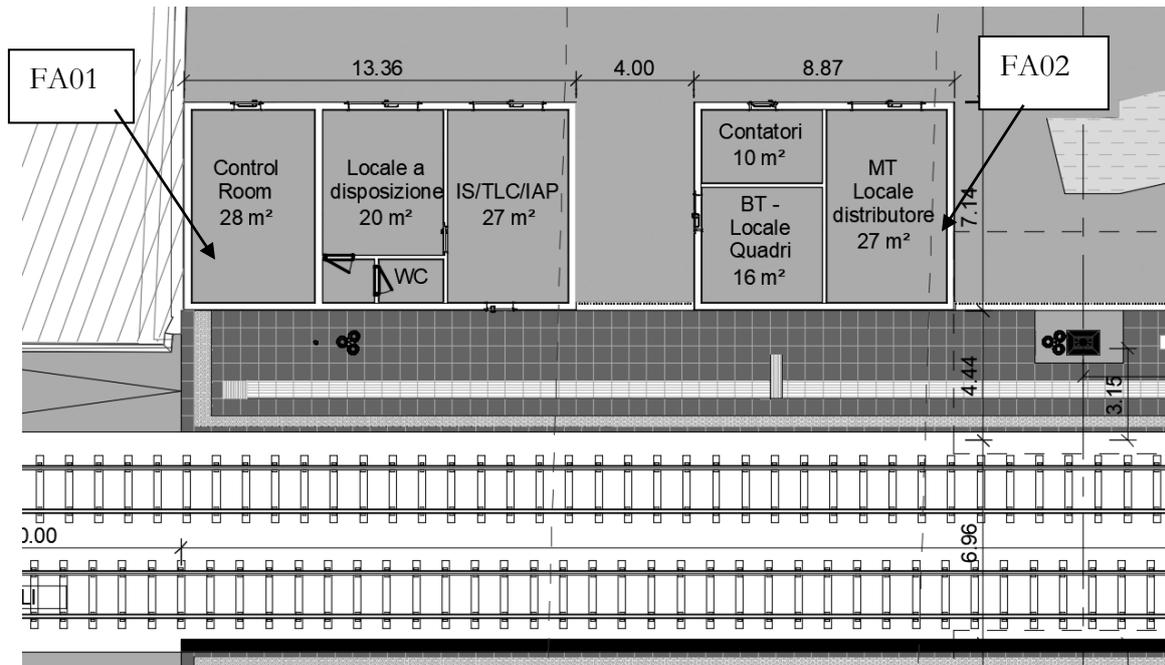


Figura 37: Prospetto – Locali tecnologici

9.1 ANALISI DEI CARICHI

9.1.1 Pesì propri G1-G2

Data l'analogia con il Fabbricato viaggiatori, per l'analisi dei carichi si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

$$G2 \text{ copertura} = 2.05 \text{ kN/m}^2$$

Tra i carichi permanenti portati gravanti sulla platea di fondazione si aggiunge il peso di eventuali tramezzature interne, pari a 2.0 kN/m^2 , ottenendo un totale di:

$$G2 \text{ platea di fondazione} = 9.5 \text{ N/m}^2$$

9.1.2 Carichi variabili Qk1

Si considerano i seguenti carichi variabili:

<u>Platea di fondazione</u>	<u>kN/m²</u>
Aree per immagazzinamento e uso commerciale e industriale (Cat. E1; Tab.3.1.II):	6.00
<u>Copertura</u>	<u>kN/m²</u>
Copertura non praticabile, accessibile per sola manutenzione (Cat. H1; Tab.3.1.II):	0.50

9.1.3 Carico vento Qk2

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

9.1.4 Carico neve Qk3

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

9.1.5 Azione sismica

Si riporta la determinazione dei parametrici sismici nelle condizioni (smorzamento $\xi=5\%$).

FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO

Ricerca per coordinate

LONGITUDINE
14.4982

LATITUDINE
40.7471

Ricerca per comune

REGIONE
Campania

PROVINCIA
Napoli

COMUNE
Pompei

Elaborazioni grafiche

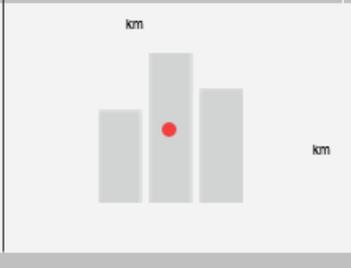
Grafici spettri di risposta

Variabilità dei parametri

Elaborazioni numeriche

Tabella parametri

Nodi del reticolo intorno al sito



Reticolo di riferimento

Controllo sul reticolo

Sito esterno al reticolo

Interpolazione su 3 nodi

Interpolazione corretta

Interpolazione

superficie rigata



La "Ricerca per comune" utilizza le coordinate ISTAT del comune per identificare il sito. Si sottolinea che all'interno del territorio comunale le azioni sismiche possono essere significativamente diverse da quelle così individuate e si consiglia, quindi, la "Ricerca per coordinate".

INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

Si adotta una Classe d'Uso pari a IV e quindi con un coefficiente $C_U = 2.0$. Pertanto il periodo di riferimento per l'azione sismica risulta definito dal prodotto: $V_R = V_N \times C_U \geq 100$ anni.

FASE 2. SCELTA DELLA STRATEGIA DI PROGETTAZIONE

Vita nominale della costruzione (in anni) - V_N info

Coefficiente d'uso della costruzione - C_U info

Valori di progetto

Periodo di riferimento per la costruzione (in anni) - V_R info

Periodi di ritorno per la definizione dell'azione sismica (in anni) - T_R info

Stati limite di esercizio - SLE	
SLO - $P_{VR} = 81\%$	<input type="text" value="60"/>
SLD - $P_{VR} = 63\%$	<input type="text" value="101"/>
Stati limite ultimi - SLU	
SLV - $P_{VR} = 10\%$	<input type="text" value="949"/>
SLC - $P_{VR} = 5\%$	<input type="text" value="1950"/>

Elaborazioni

- Grafici parametri azione
- Grafici spettri di risposta
- Tabella parametri azione

Strategia di progettazione

LEGENDA GRAFICO

- Strategia per costruzioni ordinarie
-□..... Strategia scelta

INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

FASE 3. DETERMINAZIONE DELL'AZIONE DI PROGETTO

Stato Limite

Stato Limite considerato info

Risposta sismica locale

Categoria di sottosuolo info

Categoria topografica info

$S_S = 1.450$ $C_C = 1.446$ info

$h/H = 1.000$ $S_T = 1.000$ info
(h=quota sito, H=altezza rilievo topografico)

Compon. orizzontale

Spettro di progetto elastico (SLE) $\zeta = 5\%$ $\eta = 1.000$ info

Spettro di progetto inelastico (SLU) $q_d = 1$ $\eta = 1.000$ info

Compon. verticale

Spettro di progetto $q = 1$ $\eta = 1.000$ info

Elaborazioni

- Grafici spettri di risposta
- Parametri e punti spettri di risposta

Spettri di risposta

— Spettro di progetto - componente orizzontale

— Spettro di progetto - componente verticale

— Spettro elastico di riferimento (Cat. A-T1, $\xi = 5\%$)

INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV
a_g	0.167 g
F_o	2.496
T_C^*	0.379 s
S_S	1.450
C_C	1.446
S_T	1.000
q	1.000

Parametri dipendenti

S	1.450
η	1.000
T_B	0.183 s
T_C	0.549 s
T_D	2.267 s

Figura 38: Parametri sismici SLV

Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLD
a_g	0.073 g
F_o	2.401
T_C^*	0.344 s
S_S	1.500
C_C	1.494
S_T	1.000
q	1.000

Parametri dipendenti

S	1.500
η	1.000
T_B	0.171 s
T_C	0.513 s
T_D	1.892 s

Figura 39: Parametri sismici SLD

Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato II SLV

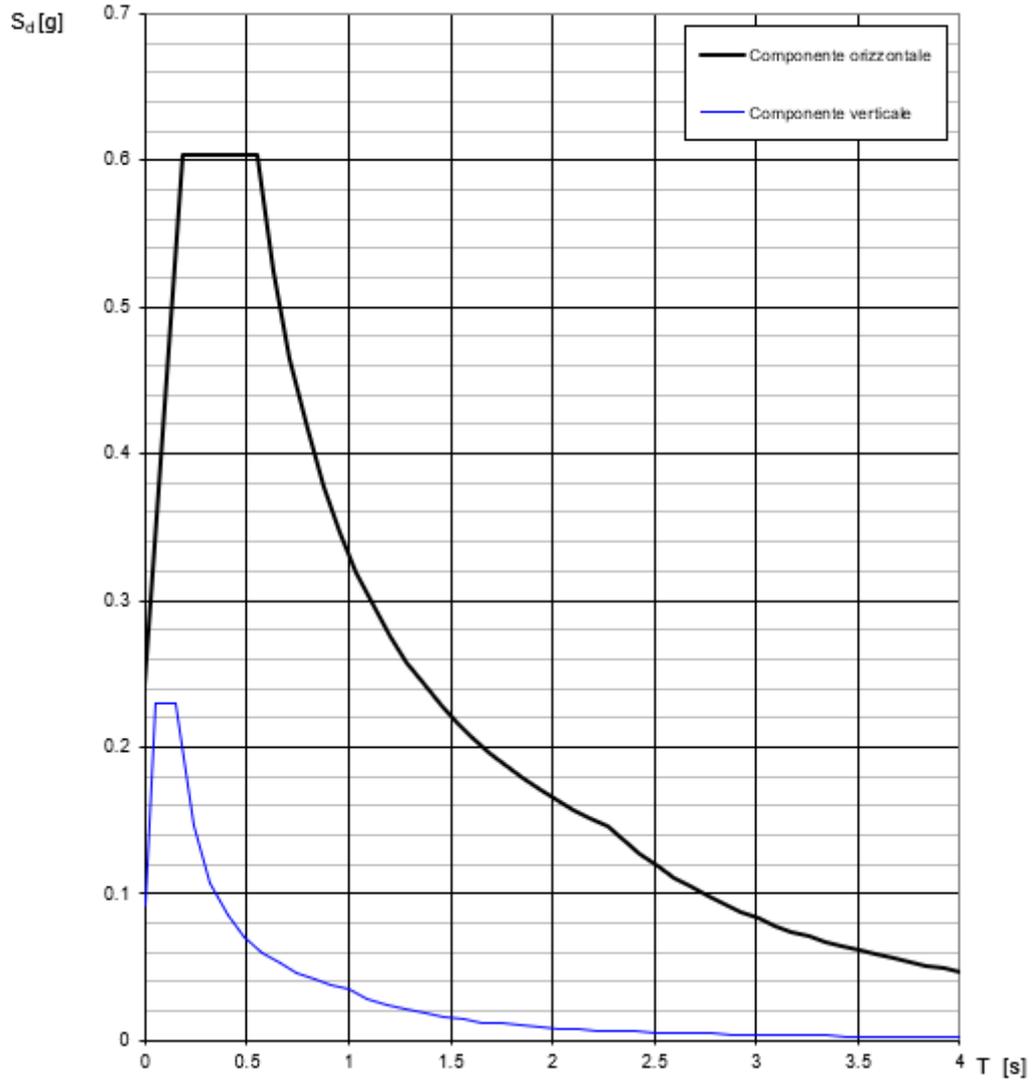


Figura 40: Spettro SLV

Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato li SLD

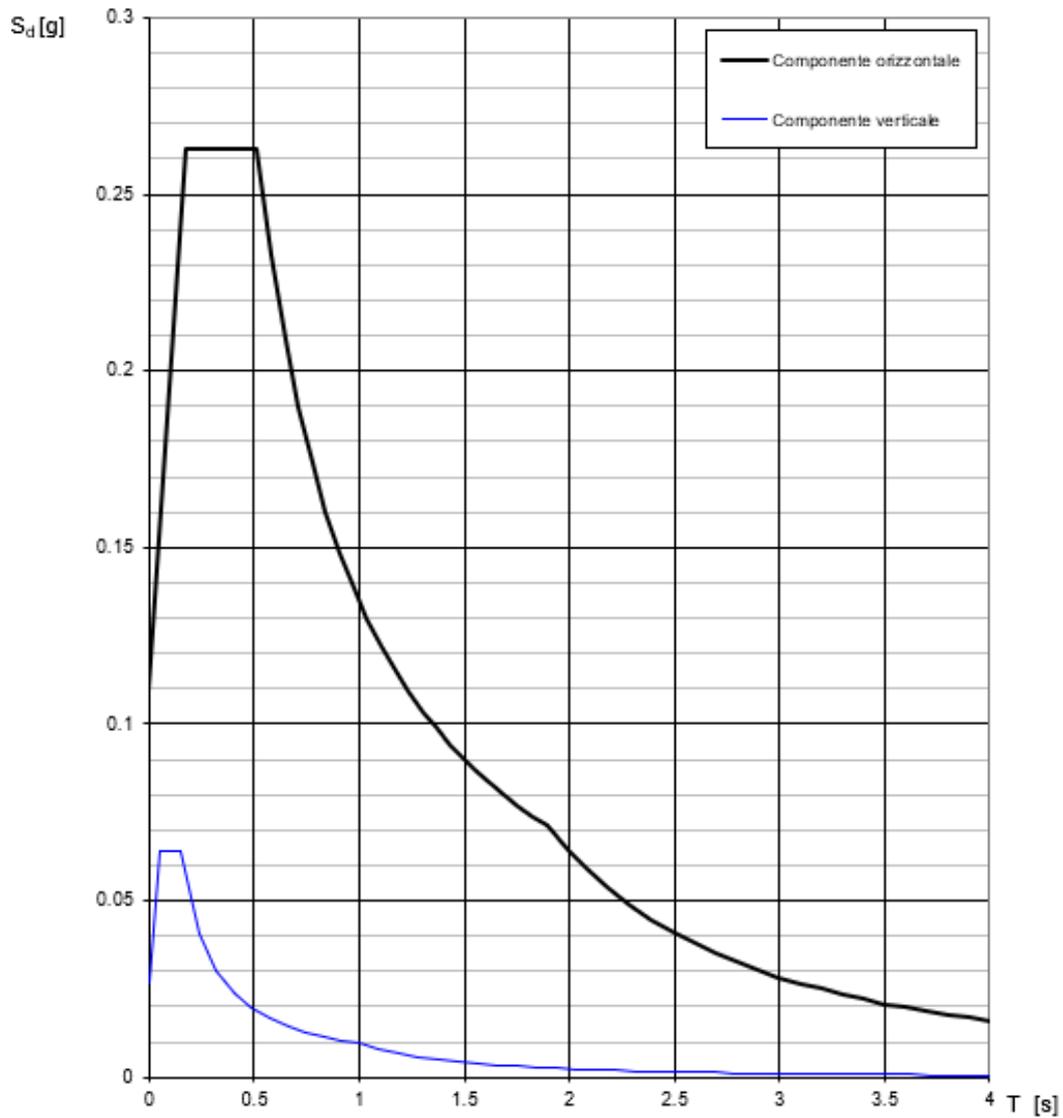


Figura 41: Spettro SLD

9.1.6 Eccentricità accidentali

Si rimanda a quanto descritto nel paragrafo 7.1.

9.2 MODELLO DI CALCOLO

La modellazione è stata eseguita con il programma di calcolo strutturale ad elementi finiti EdiLus CA+PO+EE+MU (v.44.00a). E' stato eseguito un solo modello, per il fabbricato di dimensioni maggiori (FA01): si assume che le analisi e le verifiche siano valide anche per il fabbricato di dimensioni minori (FA02).

Sono stati modellati tutti gli elementi strutturali, i carichi gravitazionali sono stati applicati sul solaio di copertura come azioni distribuite; relativamente all'azione del vento sono state applicate le relative pressioni ortogonalmente alle elevazioni.

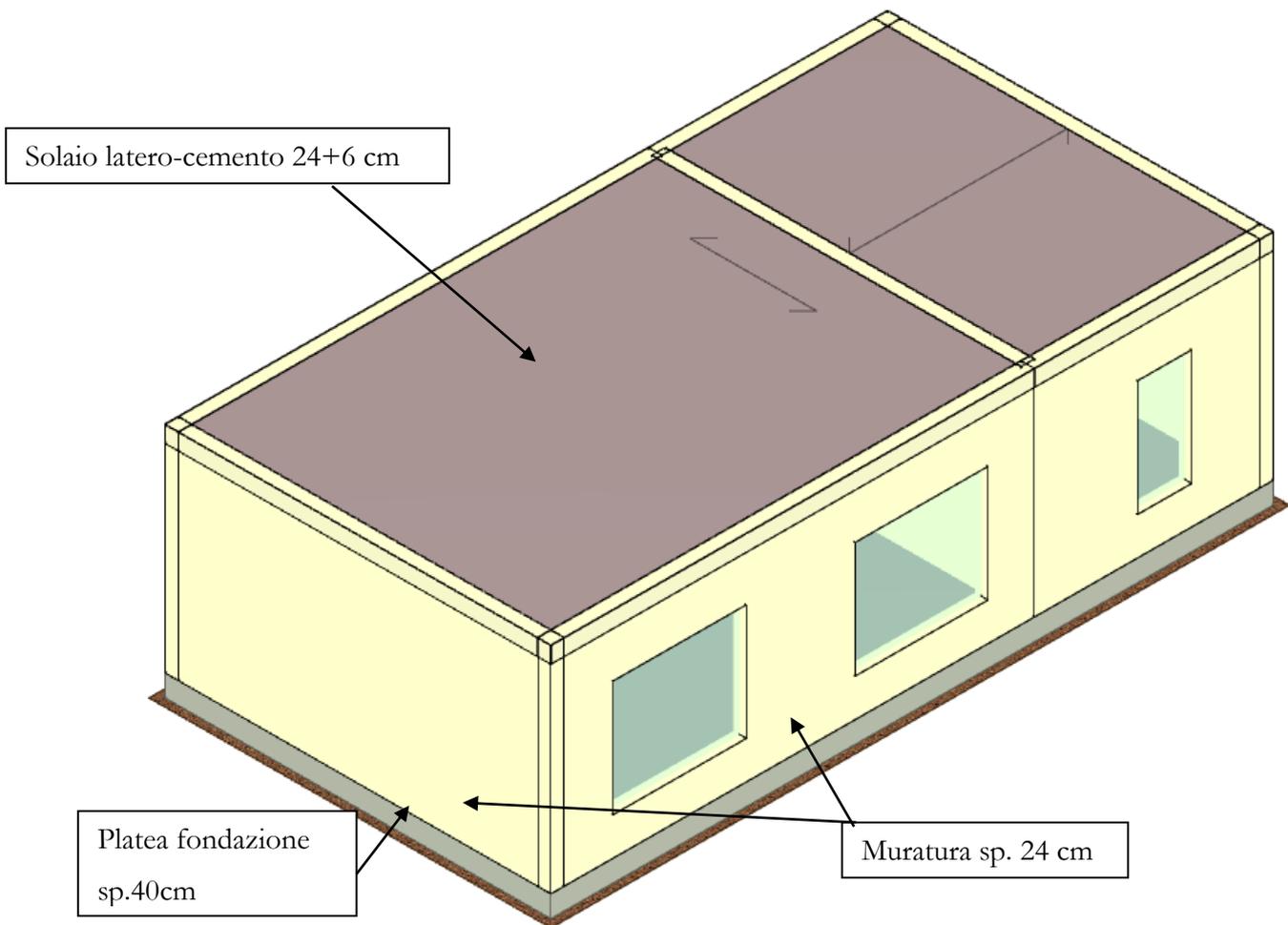


Figura 42: Modello strutturale – vista 3D

Il modello della struttura viene creato automaticamente dal codice di calcolo, individuando i vari elementi strutturali e fornendo le loro caratteristiche geometriche e meccaniche.

Viene definita un'opportuna numerazione degli elementi (nodi, aste, shell) costituenti il modello, al fine di individuare celermente ed univocamente ciascun elemento nei "Tabulati di calcolo".

Qui di seguito è fornita una rappresentazione grafica dettagliata della discretizzazione operata con evidenziazione dei nodi e degli elementi.

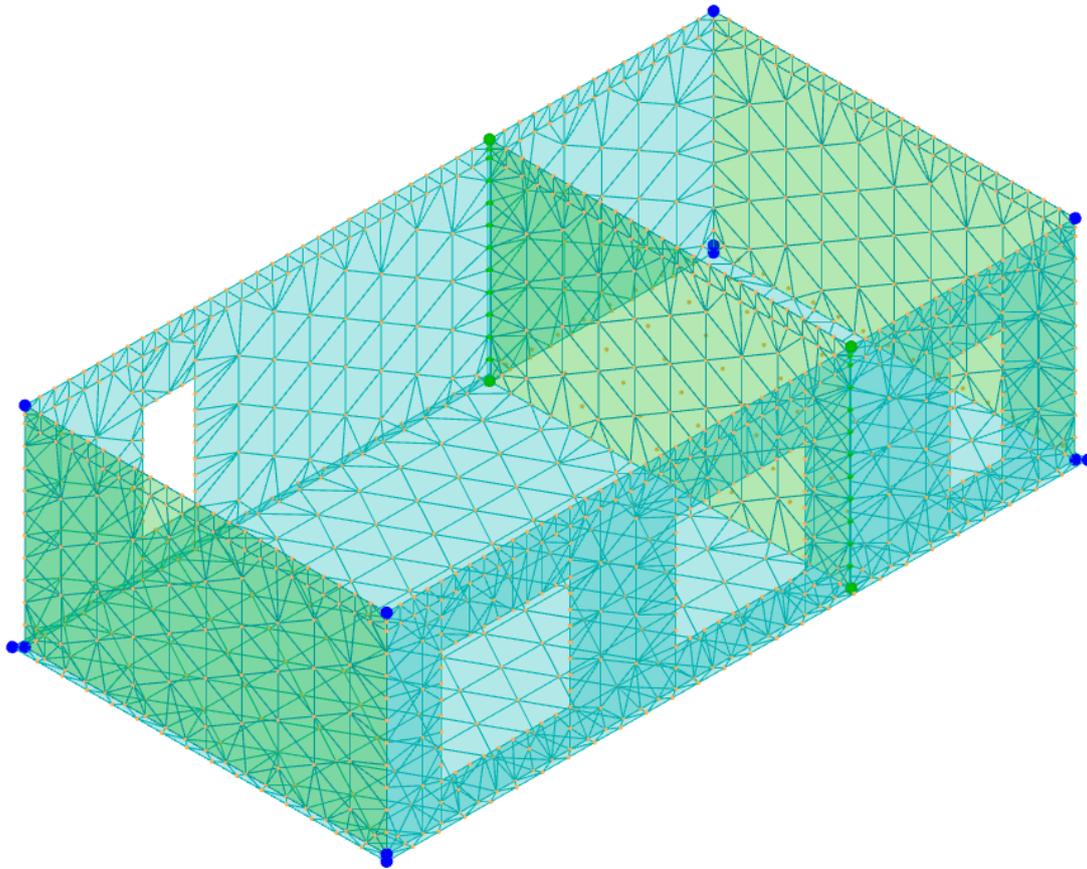


Figura 43: Modello strutturale – discretizzazione della struttura

9.3 ARMATURE MURATURA

Si riporta la tabella riepilogativa delle armature presenti all'interno dei blocchi in laterizio.

MURI - ARMATURA

Muri - Armatura

Armatura concentrata verticale				Armatura concentrata orizzontale				Armatura diffusa verticale		Armatura diffusa orizzontale	
ϕ	n	P	c	ϕ	n	P	c	ϕ	P	ϕ	P
[mm]		[cm]	[cm]	[mm]		[cm]	[cm]	[mm]	[cm]	[mm]	[cm]
Muro P2-P3, Maschio 2, Maschio 1, Fascia 1, Fascia 2;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P1-P4, Maschio 3;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P3-P6, Maschio 4;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P5-P6, Maschio 7, Maschio 6, Maschio 5, Fascia 3, Fascia 4, Fascia 5, Fascia 6;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P2-P5, Maschio 8;											
16	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P1-P2, Maschio 9;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00
Muro P4-P5, Maschio 11, Maschio 10, Fascia 7, Fascia 8;											
12	2	4.00	5.0	12	2	4.00	5.0	12	40.00	10	40.00

LEGENDA:

- ϕ Diametro delle barre di armatura nei singoli maschi e nelle singole fasce.
n Numero delle barre di armatura, nei singoli maschi (armatura verticale) e nelle singole fasce (armatura orizzontale), collocate a ciascuna estremità'.
P Passo delle barre di armatura nei maschi e nelle fasce.
c Copriferro.

9.4 SOLLECITAZIONI E VERIFICHE

Nel seguito sono riportate le sollecitazioni e le verifiche strutturali dell'opera.

9.4.1 Maschi murari

I maschi murari della presente opera hanno un'armatura verticale e longitudinale che contribuisce alla resistenza delle sezioni nei confronti delle sollecitazioni agenti sia nel piano che fuori dal piano.

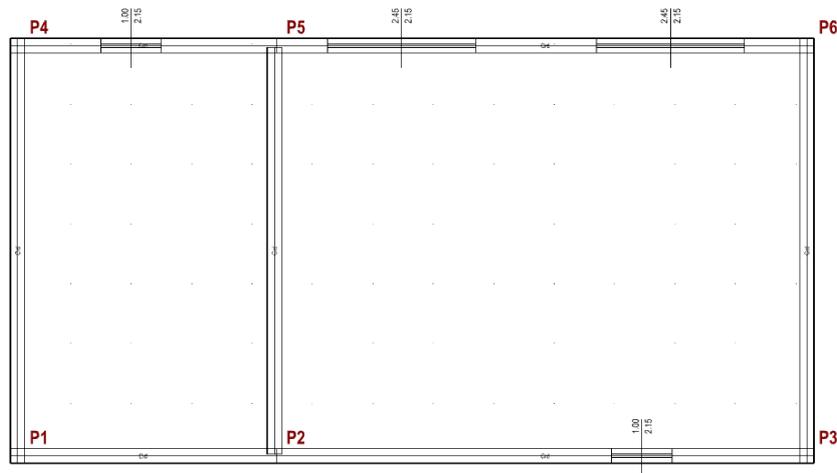


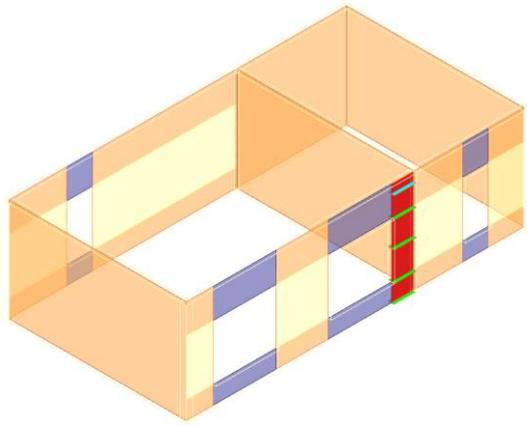
Figura 44: Maschi murari modello – vista in pianta

9.4.1.1 Sollecitazioni

Si rimanda a quanto riportato nei tabulati di calcolo al § 12.212.3.

9.4.1.2 Verifiche strutturali

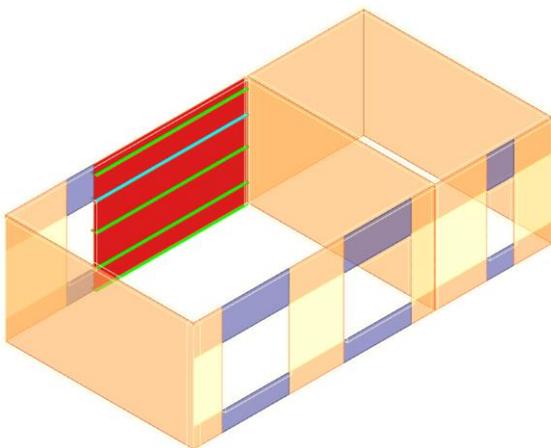
Si riportano, per brevità, le verifiche di alcuni tra i maschi murari.

Maschio 5	VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE FUORI PIANO	
	Maschio 5	
	Lunghezza	0.85
	Altezza:	3.70
	Spessore medio	0.24
	Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx	
	CS	11.21
	V_{Ed}	-2 803
	N_{Ed}	8 098
	M_{Ed}	-1 087
	N_R	-
	Φ	-
	M_{1d}	-
	M_R	12 183
	Sezione n.20[Arm] in mezzeria	
	CS	NS
V_{Ed}	5 851	
N_{Ed}	28 057	
M_{Ed}	113	
N_R	-	
Φ	-	

	<table border="1"> <tbody> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>12 382</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>21.02</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>16 679</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>21 572</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>586</td></tr> <tr><td>N_R</td><td>-</td></tr> <tr><td>Φ</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>12 317</td></tr> </tbody> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N]</p> <p>N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]</p> <p>M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]</p> <p>N_R Sforzo Normale resistente. [N]</p> <p>Φ Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo se $N_R > 0$).</p> <p>M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]</p> <p>M_R Momento resistente ([-] la verifica è eseguita in termini di N_R - combinazione statica). [N·m]</p>	M_{1d}	-	M_R	12 382	Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx		CS	21.02	V_{Ed}	16 679	N_{Ed}	21 572	M_{Ed}	586	N_R	-	Φ	-	M_{1d}	-	M_R	12 317																												
M_{1d}	-																																																		
M_R	12 382																																																		
Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx																																																			
CS	21.02																																																		
V_{Ed}	16 679																																																		
N_{Ed}	21 572																																																		
M_{Ed}	586																																																		
N_R	-																																																		
Φ	-																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	12 317																																																		
	<p style="text-align: center;">VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO</p> <table border="1"> <tbody> <tr><td colspan="2">Maschio 5</td></tr> <tr><td>Lunghezza</td><td>0.85</td></tr> <tr><td>Altezza:</td><td>3.70</td></tr> <tr><td>Spessore medio</td><td>0.24</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>60.73</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>-6 651</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>11 432</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>-1 376</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>83 565</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.20[Arm] in mezzeria</td></tr> <tr><td>CS</td><td>NS</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>5 810</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>27 566</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>-478</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>88 610</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td>66.65</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td>17 255</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td>21 398</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td>1 301</td></tr> <tr><td>M_{1d}</td><td>-</td></tr> <tr><td>M_R</td><td>86 708</td></tr> </tbody> </table> <p>LEGENDA:</p>	Maschio 5		Lunghezza	0.85	Altezza:	3.70	Spessore medio	0.24	Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx		CS	60.73	V_{Ed}	-6 651	N_{Ed}	11 432	M_{Ed}	-1 376	M_{1d}	-	M_R	83 565	Sezione n.20[Arm] in mezzeria		CS	NS	V_{Ed}	5 810	N_{Ed}	27 566	M_{Ed}	-478	M_{1d}	-	M_R	88 610	Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx		CS	66.65	V_{Ed}	17 255	N_{Ed}	21 398	M_{Ed}	1 301	M_{1d}	-	M_R	86 708
Maschio 5																																																			
Lunghezza	0.85																																																		
Altezza:	3.70																																																		
Spessore medio	0.24																																																		
Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx																																																			
CS	60.73																																																		
V_{Ed}	-6 651																																																		
N_{Ed}	11 432																																																		
M_{Ed}	-1 376																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	83 565																																																		
Sezione n.20[Arm] in mezzeria																																																			
CS	NS																																																		
V_{Ed}	5 810																																																		
N_{Ed}	27 566																																																		
M_{Ed}	-478																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	88 610																																																		
Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx																																																			
CS	66.65																																																		
V_{Ed}	17 255																																																		
N_{Ed}	21 398																																																		
M_{Ed}	1 301																																																		
M_{1d}	-																																																		
M_R	86 708																																																		

	<p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N]</p> <p>N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]</p> <p>M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]</p> <p>M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]</p> <p>M_R Momento resistente. [N·m]</p> <p>N_R Sforzo Normale resistente. [N]</p>																																																								
	<p style="text-align: center;">VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO</p> <table border="1" data-bbox="817 719 1310 1473"> <tr><td colspan="2">Maschio 5</td></tr> <tr><td>Lunghezza</td><td style="text-align: right;">0.85</td></tr> <tr><td>Altezza:</td><td style="text-align: right;">3.70</td></tr> <tr><td>Spessore medio</td><td style="text-align: right;">0.24</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx</td></tr> <tr><td>CS</td><td style="text-align: right;">8.17</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td style="text-align: right;">6 651</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td style="text-align: right;">-194</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td style="text-align: right;">66</td></tr> <tr><td>V_{t,c}</td><td style="text-align: right;">165 787</td></tr> <tr><td>V_{t,M}</td><td style="text-align: right;">23 820</td></tr> <tr><td>V_{t,S}</td><td style="text-align: right;">30 502</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.20[Arm] in mezzeria</td></tr> <tr><td>CS</td><td style="text-align: right;">6.30</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td style="text-align: right;">9 018</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td style="text-align: right;">16 123</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td style="text-align: right;">-222</td></tr> <tr><td>V_{t,c}</td><td style="text-align: right;">165 787</td></tr> <tr><td>V_{t,M}</td><td style="text-align: right;">26 330</td></tr> <tr><td>V_{t,S}</td><td style="text-align: right;">30 502</td></tr> <tr><td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx</td></tr> <tr><td>CS</td><td style="text-align: right;">3.03</td></tr> <tr><td>V_{Ed}</td><td style="text-align: right;">17 258</td></tr> <tr><td>N_{Ed}</td><td style="text-align: right;">21 398</td></tr> <tr><td>M_{Ed}</td><td style="text-align: right;">1 301</td></tr> <tr><td>V_{t,c}</td><td style="text-align: right;">132 630</td></tr> <tr><td>V_{t,M}</td><td style="text-align: right;">21 721</td></tr> <tr><td>V_{t,S}</td><td style="text-align: right;">30 502</td></tr> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).</p> <p>V_{Ed} Taglio di progetto. [N]</p> <p>N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]</p> <p>M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]</p> <p>V_R Taglio Resistente. [N]</p> <p>f_{vd} Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²]</p> <p>β Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").</p>	Maschio 5		Lunghezza	0.85	Altezza:	3.70	Spessore medio	0.24	Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx		CS	8.17	V_{Ed}	6 651	N_{Ed}	-194	M_{Ed}	66	V_{t,c}	165 787	V_{t,M}	23 820	V_{t,S}	30 502	Sezione n.20[Arm] in mezzeria		CS	6.30	V_{Ed}	9 018	N_{Ed}	16 123	M_{Ed}	-222	V_{t,c}	165 787	V_{t,M}	26 330	V_{t,S}	30 502	Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx		CS	3.03	V_{Ed}	17 258	N_{Ed}	21 398	M_{Ed}	1 301	V_{t,c}	132 630	V_{t,M}	21 721	V_{t,S}	30 502
Maschio 5																																																									
Lunghezza	0.85																																																								
Altezza:	3.70																																																								
Spessore medio	0.24																																																								
Sezione n.19[Arm] al piede / a Sx																																																									
CS	8.17																																																								
V_{Ed}	6 651																																																								
N_{Ed}	-194																																																								
M_{Ed}	66																																																								
V_{t,c}	165 787																																																								
V_{t,M}	23 820																																																								
V_{t,S}	30 502																																																								
Sezione n.20[Arm] in mezzeria																																																									
CS	6.30																																																								
V_{Ed}	9 018																																																								
N_{Ed}	16 123																																																								
M_{Ed}	-222																																																								
V_{t,c}	165 787																																																								
V_{t,M}	26 330																																																								
V_{t,S}	30 502																																																								
Sezione n.21[Arm] in testa / a Dx																																																									
CS	3.03																																																								
V_{Ed}	17 258																																																								
N_{Ed}	21 398																																																								
M_{Ed}	1 301																																																								
V_{t,c}	132 630																																																								
V_{t,M}	21 721																																																								
V_{t,S}	30 502																																																								

	<p>TRT Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).</p> <p>V_{t,c} Taglio resistente della sola muratura. [N]</p> <p>V_{t,M} Contributo al taglio resistente della muratura. [N]</p> <p>V_{t,s} Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]</p> <p>V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]</p> <p>V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]</p> <p>α_c Coefficiente maggiorativo per compressione</p> <p>Ctg_θ Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.</p>
--	--

<p>Maschio 1</p> 	<p>VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE FUORI PIANO</p> <table border="1"> <tr> <td colspan="2">Maschio 1</td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td>5.55</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td>3.70</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td>0.24</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.1[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>4.06</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>9 845</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>135 073</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>18 221</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>Φ</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>73 986</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.2[Arm] in mezzeria</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>24.79</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>16 536</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>148 260</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>2 993</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>Φ</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>74 195</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.3[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>24.71</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>19 473</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>126 272</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>-2 988</td> </tr> <tr> <td>N_R</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>Φ</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>73 846</td> </tr> </table> <p>LEGENDA:</p> <p>CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica;</p>	Maschio 1		Lunghezza	5.55	Altezza:	3.70	Spessore medio	0.24	Sezione n.1[Arm] al piede / a Sx		CS	4.06	V _{Ed}	9 845	N _{Ed}	135 073	M _{Ed}	18 221	N _R	-	Φ	-	M _{1d}	-	M _R	73 986	Sezione n.2[Arm] in mezzeria		CS	24.79	V _{Ed}	16 536	N _{Ed}	148 260	M _{Ed}	2 993	N _R	-	Φ	-	M _{1d}	-	M _R	74 195	Sezione n.3[Arm] in testa / a Dx		CS	24.71	V _{Ed}	19 473	N _{Ed}	126 272	M _{Ed}	-2 988	N _R	-	Φ	-	M _{1d}	-	M _R	73 846
Maschio 1																																																															
Lunghezza	5.55																																																														
Altezza:	3.70																																																														
Spessore medio	0.24																																																														
Sezione n.1[Arm] al piede / a Sx																																																															
CS	4.06																																																														
V _{Ed}	9 845																																																														
N _{Ed}	135 073																																																														
M _{Ed}	18 221																																																														
N _R	-																																																														
Φ	-																																																														
M _{1d}	-																																																														
M _R	73 986																																																														
Sezione n.2[Arm] in mezzeria																																																															
CS	24.79																																																														
V _{Ed}	16 536																																																														
N _{Ed}	148 260																																																														
M _{Ed}	2 993																																																														
N _R	-																																																														
Φ	-																																																														
M _{1d}	-																																																														
M _R	74 195																																																														
Sezione n.3[Arm] in testa / a Dx																																																															
CS	24.71																																																														
V _{Ed}	19 473																																																														
N _{Ed}	126 272																																																														
M _{Ed}	-2 988																																																														
N _R	-																																																														
Φ	-																																																														
M _{1d}	-																																																														
M _R	73 846																																																														

[N] = sismica non lineare).
V_{Ed} Taglio di progetto. [N]
N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]
N_R Sforzo Normale resistente. [N]
Φ Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo se $N_R > 0$).
M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]
M_R Momento resistente ([-] la verifica è eseguita in termini di N_R - combinazione statica). [N·m]

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO

Maschio 1	
Lunghezza	5.55
Altezza:	3.70
Spessore medio	0.24
Sezione n.1[Arm] al piede / a Sx	
CS	26.76
V_{Ed}	11 148
N_{Ed}	140 679
M_{Ed}	-77 600
M_{1d}	-
M_R	2 076 301
Sezione n.2[Arm] in mezzeria	
CS	28.71
V_{Ed}	17 125
N_{Ed}	158 382
M_{Ed}	-73 388
M_{1d}	-
M_R	2 106 607
Sezione n.3[Arm] in testa / a Dx	
CS	60.85
V_{Ed}	20 156
N_{Ed}	140 169
M_{Ed}	34 109
M_{1d}	-
M_R	2 075 413

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Ed} Taglio di progetto. [N]
N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]
M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]
M_R Momento resistente. [N·m]
N_R Sforzo Normale resistente. [N]

VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO

Maschio 1	
Lunghezza	5.55
Altezza:	3.70

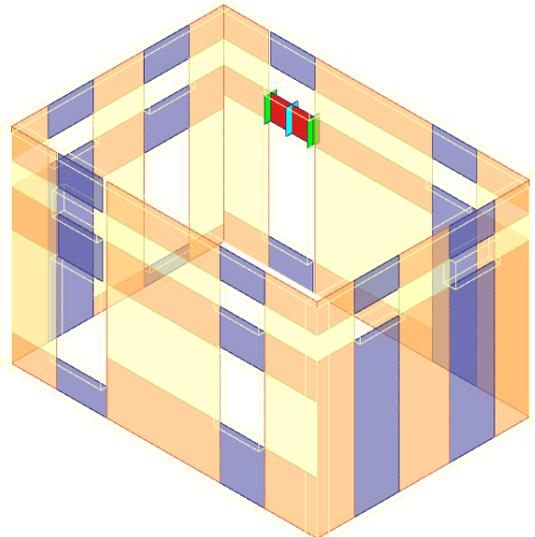
Spessore medio	0.24
Sezione n.1[Arm] al piede / a Sx	
CS	7.47
V_{Ed}	39 994
N_{Ed}	78 613
M_{Ed}	-20 726
V_{t,c}	881 489
V_{t,M}	136 617
V_{t,S}	162 181
Sezione n.2[Arm] in mezzeria	
CS	5.89
V_{Ed}	50 997
N_{Ed}	89 791
M_{Ed}	-29 624
V_{t,c}	881 489
V_{t,M}	138 034
V_{t,S}	162 181
Sezione n.3[Arm] in testa / a Dx	
CS	6.76
V_{Ed}	44 235
N_{Ed}	81 090
M_{Ed}	16 577
V_{t,c}	881 489
V_{t,M}	136 931
V_{t,S}	162 181
LEGENDA:	
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Ed}	Taglio di progetto. [N]
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
M_{Ed}	Momento di progetto. [N·m]
V_R	Taglio Resistente. [N]
f_{vd}	Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm ²]
β	Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").
TRT	Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).
V_{t,c}	Taglio resistente della sola muratura. [N]
V_{t,M}	Contributo al taglio resistente della muratura. [N]
V_{t,S}	Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]
α_c	Coefficiente maggiorativo per compressione
Ctg_⊙	Cotangente dell'angolo ⊙ utilizzata nella verifica.

9.4.2 Fasce

9.4.2.1 Sollecitazioni

Si rimanda a quanto riportato nei tabulati di calcolo al § 12.212.3.

9.4.2.2 Verifiche strutturali

Fascia 18	VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE NEL PIANO																																																				
	<table border="1"> <tr> <td colspan="2">Fascia 18</td> </tr> <tr> <td>Lunghezza</td> <td>1.10</td> </tr> <tr> <td>Altezza:</td> <td>0.65</td> </tr> <tr> <td>Spessore medio</td> <td>0.30</td> </tr> <tr> <td>ElmRsTrz:</td> <td>SI</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>26.13</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-2 839</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-80</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>2 385</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>62 311</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.170[Arm] in mezzera</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>NS</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-6 094</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>-11 677</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>318</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>59 681</td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: center;">Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx</td> </tr> <tr> <td>CS</td> <td>21.55</td> </tr> <tr> <td>V_{Ed}</td> <td>-4 968</td> </tr> <tr> <td>N_{Ed}</td> <td>2 335</td> </tr> <tr> <td>M_{Ed}</td> <td>2 916</td> </tr> <tr> <td>M_{1d}</td> <td>-</td> </tr> <tr> <td>M_R</td> <td>62 853</td> </tr> </table>	Fascia 18		Lunghezza	1.10	Altezza:	0.65	Spessore medio	0.30	ElmRsTrz:	SI	Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx		CS	26.13	V_{Ed}	-2 839	N_{Ed}	-80	M_{Ed}	2 385	M_{1d}	-	M_R	62 311	Sezione n.170[Arm] in mezzera		CS	NS	V_{Ed}	-6 094	N_{Ed}	-11 677	M_{Ed}	318	M_{1d}	-	M_R	59 681	Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx		CS	21.55	V_{Ed}	-4 968	N_{Ed}	2 335	M_{Ed}	2 916	M_{1d}	-	M_R	62 853
	Fascia 18																																																				
	Lunghezza	1.10																																																			
	Altezza:	0.65																																																			
	Spessore medio	0.30																																																			
	ElmRsTrz:	SI																																																			
	Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx																																																				
	CS	26.13																																																			
	V_{Ed}	-2 839																																																			
	N_{Ed}	-80																																																			
	M_{Ed}	2 385																																																			
	M_{1d}	-																																																			
	M_R	62 311																																																			
	Sezione n.170[Arm] in mezzera																																																				
	CS	NS																																																			
V_{Ed}	-6 094																																																				
N_{Ed}	-11 677																																																				
M_{Ed}	318																																																				
M_{1d}	-																																																				
M_R	59 681																																																				
Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx																																																					
CS	21.55																																																				
V_{Ed}	-4 968																																																				
N_{Ed}	2 335																																																				
M_{Ed}	2 916																																																				
M_{1d}	-																																																				
M_R	62 853																																																				
	LEGENDA:																																																				
	CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).																																																				
	V_{Ed} Taglio di progetto. [N]																																																				
	N_{Ed} Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]																																																				
	M_{Ed} Momento di progetto. [N·m]																																																				
	M_{1d} Momento resistente della parete rinforzata. [N·m]																																																				
	M_R Momento resistente. [N·m]																																																				
	N_R Sforzo Normale resistente. [N]																																																				

VERIFICHE A TAGLIO NEL PIANO

Fascia 18	
Lunghezza	1.10
Altezza:	0.65
Spessore medio	0.30
ElmRsTrz:	SI
Sezione n.169[Arm] al piede / a Sx	
CS	15.47
V_{Ed}	3 424
N_{Ed}	-9 171
M_{Ed}	-629
V_{t,c}	148 924
V_{t,M}	21 397
V_{t,S}	31 565
Sezione n.170[Arm] in mezzeria	
CS	6.32
V_{Ed}	8 379
N_{Ed}	-12 908
M_{Ed}	296
V_{t,c}	148 924
V_{t,M}	21 397
V_{t,S}	31 565
Sezione n.171[Arm] in testa / a Dx	
CS	9.50
V_{Ed}	5 577
N_{Ed}	-8 589
M_{Ed}	-720
V_{t,c}	148 924
V_{t,M}	21 397
V_{t,S}	31 565

LEGENDA:

- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Ed}** Taglio di progetto. [N]
- N_{Ed}** Sforzo normale di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione). [N]
- M_{Ed}** Momento di progetto. [N·m]
- V_R** Taglio Resistente. [N]
- f_{vd}** Resistenza di progetto a taglio (Significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento"). [N/mm²]
- β** Coefficiente di parzializzazione della sezione (significativo per meccanismo di rottura per "scorrimento").
- TRT** Tipo rottura a taglio: [SC] = per scorrimento (murature regolari); [FS] = per fessurazione diagonale (murature irregolari).
- V_{t,c}** Taglio resistente della sola muratura. [N]
- V_{t,M}** Contributo al taglio resistente della muratura. [N]
- V_{t,S}** Contributo al taglio resistente dell'armatura. [N]
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]
- α_c** Coefficiente maggiorativo per compressione
- Ctg_θ** Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

9.5 SOLAIO DI COPERTURA

Il solaio di copertura è in latero cemento, di spessore 24+6cm. Si esegue la verifica per il solaio di luce maggiore.

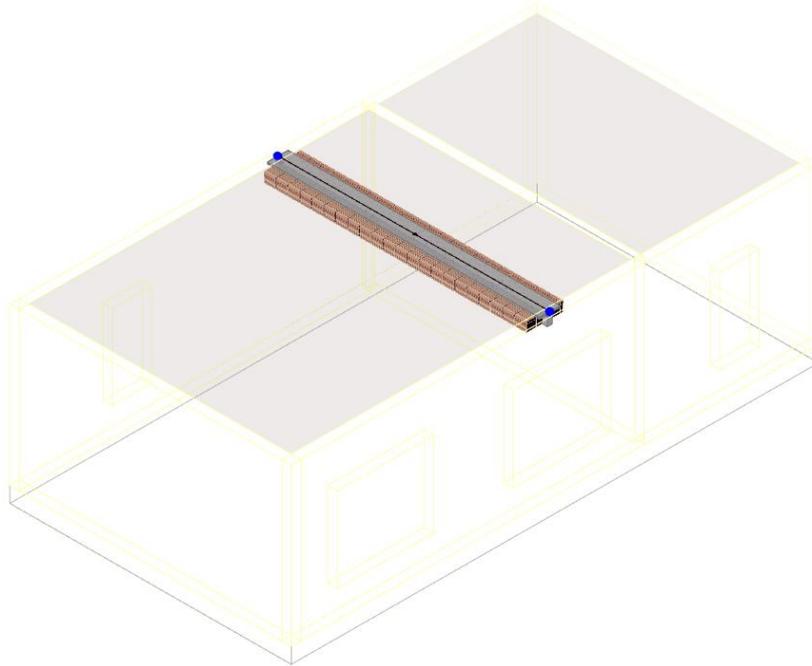


Figura 45: Modello di calcolo – solaio di copertura

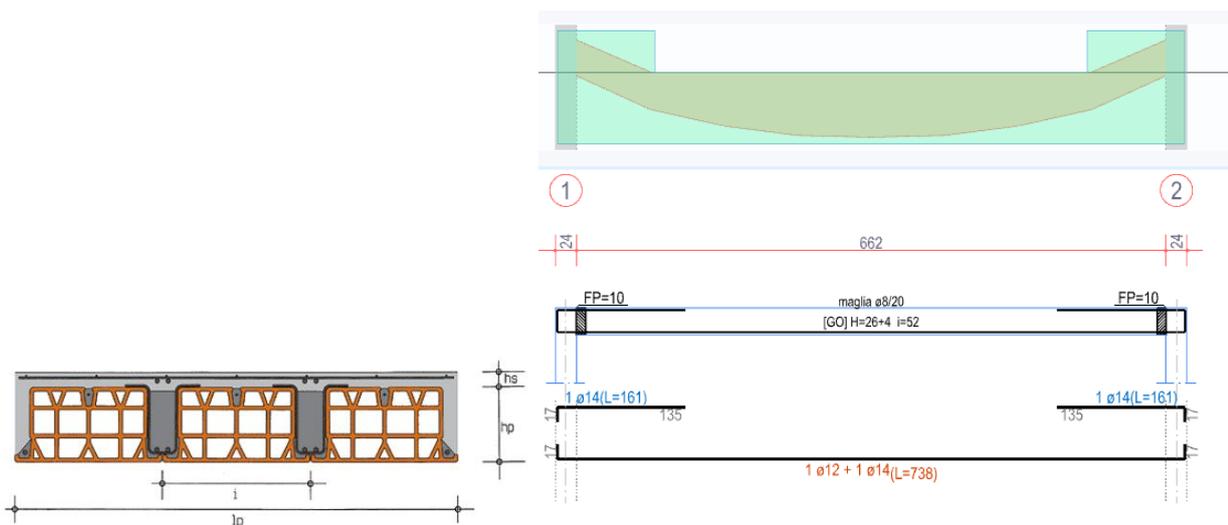


Figura 46: Sezione solaio – tipologico

Figura 47: Schema armature di calcolo

9.5.1 Sollecitazioni

Considerando uno schema di trave doppiamente appoggiata, con luce di calcolo $L_c=6.86m$, e dati i carichi definiti al § 9.1, si determinano le seguenti sollecitazioni al metro lineare:

SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE.

Travetto 1-2 Piano Terra CC Carico Permanente			Travetto 1-2 Piano Terra CC Permanenti NON Strutturali			Travetto 1-2 Piano Terra CC Coperture accessibili solo per manutenzione			Travetto 1-2 Piano Terra CC Carico da Neve ≤ 1000 m s.l.m.		
	Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale		Estremo Iniziale	Estremo Finale
M₁	0	0	M₁	0	0	M₁	0	0	M₁	0	0
M₂	0	0	M₂	0	0	M₂	0	0	M₂	0	0
M₃	0	0	M₃	0	0	M₃	0	0	M₃	0	0
N	0	0	N	0	0	N	0	0	N	0	0
T₂	5 249	-5 249	T₂	2 340	-2 340	T₂	861	-861	T₂	1 721	-1 721
T₃	0	0	T₃	0	0	T₃	0	0	T₃	0	0

LEGENDA:		LEGENDA:		LEGENDA:		LEGENDA:	
M₁	Momento intorno all'asse 1. [N·m]						
M₂	Momento intorno all'asse 2. [N·m]						
M₃	Momento intorno all'asse 3. [N·m]						
N	Forza in direzione 1. [N]						
T₂	Forza in direzione 2. [N]						
T₃	Forza in direzione 3. [N]						

9.5.2 Verifiche strutturali

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU			VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU			VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE		
Travetto 1-2 Piano Terra			Travetto 1-2 Piano Terra			Travetto 1-2 Piano Terra		
	Superiore	Inferiore	Verifica1			Verifica1		
			Massimo	Minimo				
%L_{LI}		0%	%L_{LI}		0%	FRC		0.43
N_{Ed}	0	0	V_{Ed}	14 208	0	AA		PCA
M_{Ed,3}	12 624	5 087	CS	4.97	-	Verifica1		
A_s	1.54	2.67	V_{Rcd}	70 640	70 640	%L_{LI}		0%
CS	1.34	6.23	V_{Rsd,s}	0	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
(X/d)	0.07	0.08	N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0
	Superiore	Inferiore	V_{Rsd,p}	0	0	M_{Ed,3}	-1 221	-1 221
%L_{LI}		12.5%	V_{R1}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
N_{Ed}	0	0	V_{Rd,f}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	0.38
M_{Ed,3}	0	14 499	Ctgθ	0.00	0.00	σ_t	2.13	2.13
A_s	1.54	2.67	A_{sw}	0.00000	0.00000	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
CS	-	2.18	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	A_e	0.0	0.0
(X/d)	VNR	0.08	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	Δ_{sm}	0	0
	Superiore	Inferiore	Verifica2			W_d	0.000	0.000
%L_{LI}		25.0%		Massimo	Minimo	W_{amm}	0.400	0.300
N_{Ed}	0	0	%L_{LI}		12.5%	CS	-	-
M_{Ed,3}	0	20 966	V_{Ed}	10 655	0	Verificato	SI	SI
A_s	1.54	2.67	CS	1.87	-	Verifica2		
CS	-	1.33	V_{Rcd}	19 965	19 965	%L_{LI}		12.5%
(X/d)	VNR	0.06	V_{Rsd,s}	0	0	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	Superiore	Inferiore	N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0
%L_{LI}		37.5%	V_{Rsd,p}	0	0	M_{Ed,3}	-8 585	-8 585
N_{Ed}	0	0	V_{R1}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
M_{Ed,3}	0	24 494	V_{Rd,f}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	2.69
A_s	0.00	2.67	Ctgθ	0.00	0.00	σ_t	2.13	2.13
CS	-	1.14	A_{sw}	0.00000	0.00000	ε_{sm}	0 E+00	5.3219 E-05
(X/d)	VNR	0.06	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	A_e	0.0	95.0
	Superiore	Inferiore	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	Δ_{sm}	0	167
						W_d	0.000	0.009
						W_{amm}	0.400	0.300

%L_{LI}		50.0%	Verifica3			CS	-	33.78
N_{Ed}	0	0	Massimo	Minimo		Verificato	SI	SI
M_{Ed,3}	0	25 217	%L_{LI}		25.0%	Verifica3		
A_s	0.00	2.67	V_{Ed}	7 102	0	%L_{LI}		25.0%
CS	-	1.10	CS	2.81	-	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
(X/d)	VNR	0.06	V_{Rcd}	19 965	19 965	N_{Ed}	0	0
	Superiore	Inferiore	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-13 844	-13 844
%L_{LI}		62.5%	N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
N_{Ed}	0	0	V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	4.40
M_{Ed,3}	0	24 493	V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
A_s	0.00	2.67	V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
CS	-	1.14	Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
(X/d)	VNR	0.06	A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
	Superiore	Inferiore	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
%L_{LI}		75.0%	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
N_{Ed}	0	0	Verifica4			CS	-	-
M_{Ed,3}	0	20 963	Massimo	Minimo		Verificato	SI	SI
A_s	0.00	2.67	%L_{LI}		37.5%	Verifica4		
CS	-	1.33	V_{Ed}	3 553	0	%L_{LI}		37.5%
(X/d)	VNR	0.06	CS	5.62	-	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
	Superiore	Inferiore	V_{Rcd}	19 965	19 965	N_{Ed}	0	0
%L_{LI}		87.5%	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-17 001	-17 001
N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
M_{Ed,3}	0	14 496	V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	5.40
A_s	1.54	2.67	V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
CS	-	2.18	V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
(X/d)	VNR	0.08	Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
	Superiore	Inferiore	A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
%L_{LI}		100%	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
N_{Ed}	0	0	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
M_{Ed,3}	12 624	5 091	Verifica5			CS	-	-
A_s	1.54	2.67	Massimo	Minimo		Verificato	SI	SI
CS	1.34	6.22	%L_{LI}		50.0%	Verifica5		
(X/d)	0.07	0.08	V_{Ed}	0	0	%L_{LI}		50.0%
LEGENDA:			CS	-	-	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]		V_{Rcd}	19 965	19 965	N_{Ed}	0	0
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto (N _{Ed} > 0: compressione). [N]		V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-18 053	-18 053
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3. [N·m]		N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
A_s	Area delle armature esecutive. [cm ²]		V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	5.74
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).		V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
(X/d)	Indice di duttilità (VNR = Verifica non richiesta).		V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
			Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
			A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
			A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
			A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
			Verifica6			CS	-	-
			Massimo	Minimo		Verificato	SI	SI
%L_{LI}		62.5%	%L_{LI}		62.5%	Verifica6		
V_{Ed}	0	-3 552	V_{Ed}	0	-3 552	%L_{LI}		62.5%
CS	-	5.62	CS	-	5.62	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
V_{Rcd}	19 965	19 965	V_{Rcd}	19 965	19 965	N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,s}	0	0	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-17 000	-17 000
N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0	V_{Rsd,p}	0	0	σ_{ct,f}	0.00	5.40
V_{R1}	0	0	V_{R1}	0	0	σ_t	2.13	2.13
V_{Rd,f}	0	0	V_{Rd,f}	0	0	ε_{sm}	0 E+00	0 E+00
Ctg@	0.00	0.00	Ctg@	0.00	0.00	A_e	0.0	0.0
A_{sw}	0.00000	0.00000	A_{sw}	0.00000	0.00000	Δ_{sm}	0	0
A_{sw,p}	0.0000	0.0000	A_{sw,p}	0.0000	0.0000	W_d	0.000	0.000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	A_{s,Dg}	0.0000	0.0000	W_{amm}	0.400	0.300
			Verifica7			CS	-	-
			Massimo	Minimo		Verificato	SI	SI
%L_{LI}		75.0%	%L_{LI}		75.0%	Verifica7		
V_{Ed}	0	-7 105	V_{Ed}	0	-7 105	%L_{LI}		75.0%
CS	-	2.81	CS	-	2.81	Id_{Cmb}	FRQ	QPR
V_{Rcd}	19 965	19 965	V_{Rcd}	19 965	19 965	N_{Ed}	0	0
V_{Rsd,s}	0	0	V_{Rsd,s}	0	0	M_{Ed,3}	-13 845	-13 845
N_{Ed}	0	0	N_{Ed}	0	0	M_{Ed,2}	0	0
V_{Rsd,p}	0	0	V_{Rsd,p}	0	0			

V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0
Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
Verifica8		
	Massimo	Minimo
%L_{LI}		87.5%
V_{Ed}	0	-10 654
CS	-	1.87
V_{Rcd}	19 965	19 965
V_{Rsd,s}	0	0
N_{Ed}		0
V_{Rsd,p}	0	0
V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0
Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
Verifica9		
	Massimo	Minimo
%L_{LI}		100%
V_{Ed}	0	-14 207
CS	-	4.97
V_{Rcd}	70 640	70 640
V_{Rsd,s}	0	0
N_{Ed}		0
V_{Rsd,p}	0	0
V_{R1}	0	0
V_{Rd,f}	0	0
Ctgθ	0.00	0.00
A_{sw}	0.00000	0.00000
A_{sw,p}	0.0000	0.0000
A_{s,Dg}	0.0000	0.0000
LEGENDA:		
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]	
V_{Ed}	Valori massimo e minimo della sollecitazione di taglio. [N]	
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).	
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. [N]	
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe. [N]	
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto. [N]	
V_{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati. [N]	
V_{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata. [N]	
V_{Rd,f}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP. [N]	
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.	
A_{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza. [cm ² /cm]	
A_{sw,p}	Area dei ferri piegati. [cm ²]	
A_{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche. [cm ²]	
$\sigma_{ct,f}$	0.00	4.40
σ_t	2.13	2.13
ϵ_{sm}	0 E+00	0 E+00
A_e	0.0	0.0
Δ_{sm}	0	0
W_d	0.000	0.000
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	-
Verificato	SI	SI
Verifica8		
%L_{LI}		87.5%
Id_{Cmb}	FRQ	QPR
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	-8 584	-8 584
M_{Ed,2}	0	0
$\sigma_{ct,f}$	0.00	2.69
σ_t	2.13	2.13
ϵ_{sm}	0 E+00	5.3213 E-05
A_e	0.0	95.0
Δ_{sm}	0	167
W_d	0.000	0.009
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	33.79
Verificato	SI	SI
Verifica9		
%L_{LI}		100%
Id_{Cmb}	FRQ	QPR
N_{Ed}	0	0
M_{Ed,3}	-1 221	-1 221
M_{Ed,2}	0	0
$\sigma_{ct,f}$	0.00	0.38
σ_t	2.13	2.13
ϵ_{sm}	0 E+00	0 E+00
A_e	0.0	0.0
Δ_{sm}	0	0
W_d	0.000	0.000
W_{amm}	0.400	0.300
CS	-	-
Verificato	SI	SI
LEGENDA:		
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA). [cm]	
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".	
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale. [%]	
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.	
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.	
$\sigma_{ct,f}$	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.	

		<p>N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione. [N/mm²]</p> <p>σ_t Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018]. [N/mm²]</p> <p>ϵ_{sm} Deformazione unitaria media delle barre di armatura.</p> <p>A_e Area efficace del calcestruzzo teso. [cm²]</p> <p>Δ_{sm} Distanza media tra le fessure. [mm]</p> <p>W_d Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. [mm]</p> <p>W_{amm} Valore ammissibile di apertura delle fessure. [mm]</p> <p>CS Coefficiente di Sicurezza (= W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$). [SI] = $W_d \leq W_{amm}$; [NO] = $W_d > W_{amm}$</p> <p>Verificato</p>
--	--	--

9.6 PLATEA DI FONDAZIONE

9.6.1 Sollecitazioni e Verifiche strutturali

Si rimanda al tabulato di calcolo §12.3.2.

Armature superiori:

$\phi 12/25$ Principale

$\phi 12/25$ Secondaria

Armature inferiori:

$\phi 12/25$ Principale

$\phi 12/25$ Secondaria

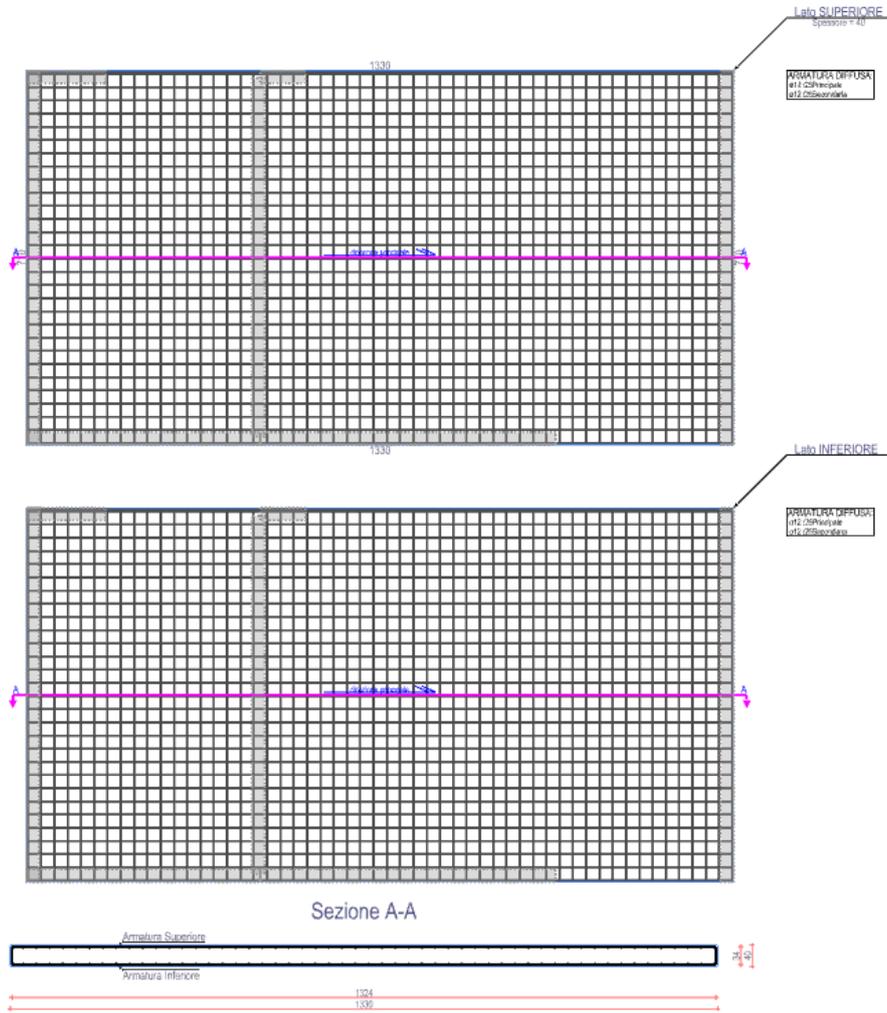


Figura 48: Schema armature platea di fondazione

9.6.2 Verifiche geotecniche

Si riportano le verifiche geotecniche eseguite dal programma di calcolo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

IdFnd	CS	Lx	Ly	Rtz	Zp.cmp	Zfid	Cmp T	Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU								
								per Nq	per Nc	per Nr	Nq	Nc	Nr	QEd	QRd	Rf
Platea 1	2.39	[m] 13.30	[m] 7.10	[°] 180.00	[m] 0.00	[m] 4.20	NON Coesivo	1.24	0.00	0.67	10.66	20.72	10.88	[N/mm ²] 0.046	[N/mm ²] 0.111	NO

LEGENDA:

- IdFnd** Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- Lx/ly** Dimensioni dell'elemento di fondazione.
- Rtz** Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
- Zp.cmp** Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
- Zfid** Profondità della falda dal piano campagna.
- Cmp T** Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
- C.** Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
- Terzaghi**
- QEd** Carico di progetto sul terreno.

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU

Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi			Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _γ			
Q _{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.												
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.												

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD

Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi			Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f			
								per N _q	per N _c	per N _γ						
Platea 1	4.30	13.30	7.10	180.00	0.00	4.20	NON Coesivo	1.15	0.00	0.61	10.66	20.72	10.88	0.030	0.130	NO

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{p.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{Fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

10 CALCOLO ARCHITRAVI

A sostegno della muratura posta al di sopra delle aperture si prevede l'impiego di due profilati affiancati in acciaio IPE-120. Segue la verifica di tali profilati soggetti al peso proprio della parete, quello della porzione di solaio di copertura che coincide sulla sua proiezione e dei rispettivi carichi agenti sul solaio stesso.

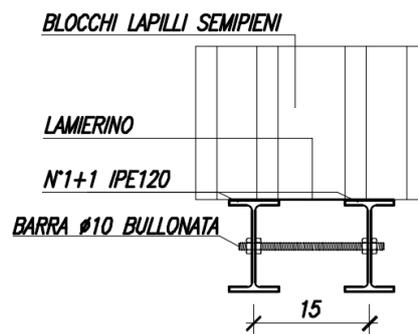


Figura 49: Dettaglio architrave - Sezione

Si analizza il caso peggiore tra quelli possibili dei vari fabbricati, ovvero quello corrispondente alla massima ampiezza delle aperture: Locali tecnologici, ampiezza aperture massima pari a 2.45m.

10.1 Analisi dei carichi

Luce di calcolo IPE 120	2.55 m
Altezza parete superiore	0.82 m
Luce solaio	6.86 m
Peso parete a mq	310 kg/mq
Peso proprio parete a ml	2.54 kN/m
Peso proprio solaio e copertura a ml	17.32 kN/m
Accidentale neve a ml	1.65 kN/m
Accidentale manutenzione a ml	1.72 kN/m
Carico SLU a ml	29.4 kN/m
Carico SLU su singola trave	14.69 kN/m
Momento SLU su singola trave	11.9 kNm
Taglio SLU su singola trave	18.7 kN

10.2 Verifiche strutturali

Resistenza a taglio

Area resistente a taglio in direzione parallela all'anima	$A_{vz,eff}$	631.00 [mm ²]
Resistenza plastica a taglio in direzione parallela all'anima	$V_{pl,z,Rd}$	95.41 [kN]
Area resistente a taglio in direzione parallela all'anima	$A_{vy,eff}$	806.40 [mm ²]
Resistenza plastica a taglio in direzione parallela alle ali	$V_{pl,y,Rd}$	121.94 [kN]
Resistenza plastica a taglio in direzione parallela all'anima, ridotta per T_{Ed}	$V_{pl,T,z,Rd}$	95.41 [kN]
Resistenza plastica a taglio in direzione parallela alle ali, ridotta per T_{Ed}	$V_{pl,T,y,Rd}$	121.94 [kN]
Verifica a taglio - torsione in direzione parallela all'anima	ρ_{Vz}	0.196 [-]

Resistenza a flessione

Modulo di resistenza di calcolo attorno all'asse maggiore	W_y	6.07E+04 [mm ³]
Resistenza a flessione attorno all'asse maggiore	$M_{cy,Rd}$	15.91 [kNm]
Verifica flessionale attorno all'asse maggiore	ρ_{My}	0.748 [-]

Resistenza a flessione e taglio (per sezioni di classe 1 o 2)

Fattore di riduzione per la presenza della forza di taglio parallela all'anima	$\rho_{Vz,red}$	0.00 [-]
Fattore di riduzione per la presenza della forza di taglio parallela alle ali	$\rho_{Vy,red}$	0.00 [-]
Resistenza a flessione ridotta, attorno all'asse maggiore	$M_{Vy,Rd}$	15.91 [kNm]
Verifica flessionale attorno all'asse maggiore	$\rho_{My - Vz}$	0.748 [-]

11 CALCOLO DELLE INCIDENZE

Platea di fondazione: incidenza = 80kg/m³
Cordolo di sommità: incidenza = 60kg/m³
Solaio: incidenza = 100kg/m³

Incidenze per le murature:

	spessore muratura	incidenza
	m	kg/m³
Locali tecnologici	0.24	40
Locale bagni	0.30	40
Fabbricato Viaggiatori	0.45	30

12 TABULATI DI CALCOLO

12.1 COMBINAZIONI DI CARICO

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche								
	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
02	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
03	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
04	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
05	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
06	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
07	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
08	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
09	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
10	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
11	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
12	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
13	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
14	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
15	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
16	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
17	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
18	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
19	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
20	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
21	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
22	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
23	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
24	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
25	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
26	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
27	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
28	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
29	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
30	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
31	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
32	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
33	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
34	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
35	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
36	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
37	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
38	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
39	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
40	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
41	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
42	1.00	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
43	1.00	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
44	1.00	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
45	1.00	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
46	1.00	0.80	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
47	1.00	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
48	1.00	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
49	1.00	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
50	1.00	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
51	1.00	0.80	1.50	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
52	1.00	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
53	1.00	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
54	1.00	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
55	1.00	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
56	1.00	1.50	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
57	1.00	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
58	1.00	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
59	1.00	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
60	1.00	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
61	1.00	1.50	1.50	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche									
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
62	1.00	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
63	1.00	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
64	1.00	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
65	1.00	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
66	1.00	0.80	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
67	1.00	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
68	1.00	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
69	1.00	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
70	1.00	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
71	1.00	0.80	0.00	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
72	1.00	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
73	1.00	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
74	1.00	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
75	1.00	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
76	1.00	0.80	1.05	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
77	1.00	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
78	1.00	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
79	1.00	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
80	1.00	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
81	1.00	0.80	1.05	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
82	1.00	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
83	1.00	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
84	1.00	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
85	1.00	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
86	1.00	1.50	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
87	1.00	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
88	1.00	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
89	1.00	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
90	1.00	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
91	1.00	1.50	0.00	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
92	1.00	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
93	1.00	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
94	1.00	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
95	1.00	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
96	1.00	1.50	1.05	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
97	1.00	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
98	1.00	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
99	1.00	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
100	1.00	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
101	1.00	1.50	1.05	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
102	1.00	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
103	1.00	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
104	1.00	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
105	1.00	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
106	1.00	0.80	0.00	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
107	1.00	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
108	1.00	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
109	1.00	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
110	1.00	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
111	1.00	0.80	1.05	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
112	1.00	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
113	1.00	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
114	1.00	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
115	1.00	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
116	1.00	1.50	0.00	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
117	1.00	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
118	1.00	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
119	1.00	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
120	1.00	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
121	1.00	1.50	1.05	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
122	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
123	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
124	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
125	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
126	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
127	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
128	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
129	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
130	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00
131	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
132	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00

MANDATARIA

MANDANTI

Pag. 20 a 288

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche									
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
133	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
134	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00
135	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
136	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00
137	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
138	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
139	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
140	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
141	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
142	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
143	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
144	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
145	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
146	1.00	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
147	1.00	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
148	1.00	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
149	1.00	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
150	1.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
151	1.00	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
152	1.00	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
153	1.00	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
154	1.30	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
155	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
156	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
157	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
158	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
159	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
160	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
161	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
162	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
163	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
164	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
165	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
166	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
167	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
168	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
169	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
170	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
171	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
172	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
173	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
174	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
175	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
176	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
177	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
178	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
179	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
180	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
181	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
182	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
183	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
184	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
185	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
186	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
187	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
188	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
189	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
190	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
191	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
192	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
193	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
194	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
195	1.30	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
196	1.30	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
197	1.30	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
198	1.30	0.80	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
199	1.30	0.80	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
200	1.30	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
201	1.30	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
202	1.30	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
203	1.30	0.80	1.50	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00

MANDATARIA

MANDANTI

Pag. 21 a 288

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche									
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
204	1.30	0.80	1.50	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
205	1.30	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
206	1.30	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
207	1.30	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
208	1.30	1.50	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
209	1.30	1.50	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
210	1.30	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
211	1.30	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
212	1.30	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
213	1.30	1.50	1.50	0.00	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
214	1.30	1.50	1.50	0.00	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
215	1.30	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
216	1.30	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
217	1.30	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
218	1.30	0.80	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
219	1.30	0.80	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
220	1.30	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
221	1.30	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
222	1.30	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
223	1.30	0.80	0.00	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
224	1.30	0.80	0.00	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
225	1.30	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
226	1.30	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
227	1.30	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
228	1.30	0.80	1.05	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
229	1.30	0.80	1.05	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
230	1.30	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
231	1.30	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
232	1.30	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
233	1.30	0.80	1.05	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
234	1.30	0.80	1.05	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
235	1.30	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
236	1.30	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
237	1.30	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
238	1.30	1.50	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
239	1.30	1.50	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
240	1.30	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
241	1.30	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
242	1.30	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
243	1.30	1.50	0.00	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
244	1.30	1.50	0.00	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
245	1.30	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
246	1.30	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.90
247	1.30	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90	0.00
248	1.30	1.50	1.05	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00	0.00
249	1.30	1.50	1.05	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00	0.00
250	1.30	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.00
251	1.30	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.00	0.90
252	1.30	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.00	0.90	0.00
253	1.30	1.50	1.05	1.50	0.75	0.00	0.90	0.00	0.00
254	1.30	1.50	1.05	1.50	0.75	0.90	0.00	0.00	0.00
255	1.30	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
256	1.30	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
257	1.30	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
258	1.30	0.80	0.00	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
259	1.30	0.80	0.00	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
260	1.30	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
261	1.30	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
262	1.30	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
263	1.30	0.80	1.05	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
264	1.30	0.80	1.05	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
265	1.30	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
266	1.30	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
267	1.30	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
268	1.30	1.50	0.00	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
269	1.30	1.50	0.00	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00
270	1.30	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00
271	1.30	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.90
272	1.30	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.00	0.90	0.00
273	1.30	1.50	1.05	0.00	1.50	0.00	0.90	0.00	0.00
274	1.30	1.50	1.05	0.00	1.50	0.90	0.00	0.00	0.00

MANDATARIA

MANDANTI

Pag. 22 a 288

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche									
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
275	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
276	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
277	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
278	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
279	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
280	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
281	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
282	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	1.50	0.00	0.00	0.00
283	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00
284	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
285	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00
286	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
287	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00
288	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
289	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00
290	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	1.50	0.00	0.00
291	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
292	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
293	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
294	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
295	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
296	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
297	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00
298	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	1.50	0.00
299	1.30	0.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
300	1.30	0.80	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
301	1.30	0.80	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
302	1.30	0.80	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
303	1.30	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
304	1.30	1.50	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50
305	1.30	1.50	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.50
306	1.30	1.50	1.05	0.00	0.75	0.00	0.00	0.00	1.50

LEGENDA:

IdComb	Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
	CC 01= Carico Permanente
	CC 02= Permanenti NON Strutturali
	CC 03= Locali Pubblici
	CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
	CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
	CC 06= Pressione del Vento (+X)
	CC 07= Pressione del Vento (-X)
	CC 08= Pressione del Vento (+Y)
	CC 09= Pressione del Vento (-Y)

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche									
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

LEGENDA:

IdComb	Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
	CC 01= Carico Permanente
	CC 02= Permanenti NON Strutturali
	CC 03= Locali Pubblici
	CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
	CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
	CC 06= Pressione del Vento (+X)
	CC 07= Pressione del Vento (-X)
	CC 08= Pressione del Vento (+Y)
	CC 09= Pressione del Vento (-Y)

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma. L'azione sismica è stata considerata come caratterizzata da tre componenti traslazionali lungo i tre assi globali X, Y e Z; la risposta della struttura è stata calcolata separatamente per i tre effetti e quindi combinata secondo la seguente espressione simbolica:

$$\alpha = \alpha_i + 0,3 \cdot \alpha_{YII} + 0,3 \cdot \alpha_{ZII}$$

con α effetto totale dell'azione sismica, α_i , α_{YII} e α_{ZII} azioni sismiche nelle tre direzioni. E' stata effettuata una rotazione degli indici e dei segni, per cui le combinazioni totali generate sono le:

(con α_p sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e α sollecitazione dovuta al sisma; in particolare $\alpha_x, \alpha_y, \alpha_z, \alpha_{ex}, \alpha_{ey}$ sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzioni y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)

- 3) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 4) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 5) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 6) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 7) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 8) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 9) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 10) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 11) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 12) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 13) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 14) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 15) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 16) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 17) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 18) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 19) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 20) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 21) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 22) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 23) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 24) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 25) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 26) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 27) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 28) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 29) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 30) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
 31) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 32) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
 33) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 34) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
 35) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 36) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
 37) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 38) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
 39) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 40) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
 41) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 42) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
 43) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 44) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
 45) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 46) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
 47) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 48) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$.

Nel caso di verifiche effettuate con sollecitazioni composte, per tenere conto del fatto che le sollecitazioni sismiche sono state ricavate come CQC delle sollecitazioni derivanti dai modi di vibrazione, dette N, Mx, My, Tx e Ty le sollecitazioni dovute al sisma, per ognuna delle combinazioni precedenti, sono state ricavate 32 combinazioni di carico permutando nel seguente modo i segni delle sollecitazioni derivanti dal sisma:

- 1) N, Mx, My, Tx e Ty; 2) N, Mx, -My, Tx e Ty; 3) N, -Mx, My, Tx e Ty; 4) N, -Mx, -My, Tx e Ty; 5) -N, Mx, My, Tx e Ty; 6) -N, Mx, -My, Tx e Ty; 7) -N, -Mx, My, Tx e Ty; 8) -N, -Mx, -My, Tx e Ty; 9) N, Mx, My, Tx e -Ty; 10) N, Mx, -My, Tx e -Ty; 11) N, -Mx, My, Tx e -Ty; 12) N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 13) -N, Mx, My, Tx e -Ty; 14) -N, Mx, -My, Tx e -Ty; 15) -N, -Mx, My, Tx e -Ty; 16) -N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 17) N, Mx, My, -Tx e Ty; 18) N, Mx, -My, -Tx e Ty; 19) N, -Mx, My, -Tx e Ty; 20) N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 21) -N, Mx, My, -Tx e Ty; 22) -N, Mx, -My, -Tx e Ty; 23) -N, -Mx, My, -Tx e Ty; 24) -N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 25) N, Mx, My, -Tx e -Ty; 26) N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 27) N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 28) N, -Mx, -My, -Tx e -Ty; 29) -N, Mx, My, -Tx e -Ty; 30) -N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 31) -N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 32) -N, -Mx, -My, -Tx e -Ty.

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

IdComb	SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)								
	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	0.00	0.00	0.00
02	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	0.00	0.00	0.60
03	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	0.00	0.60	0.00
04	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	0.60	0.00	0.00
05	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.60	0.00	0.00	0.00
06	1.00	1.00	1.00	0.00	0.50	0.00	0.00	0.00	0.00
07	1.00	1.00	1.00	0.00	0.50	0.00	0.00	0.00	0.60
08	1.00	1.00	1.00	0.00	0.50	0.00	0.00	0.60	0.00
09	1.00	1.00	1.00	0.00	0.50	0.00	0.60	0.00	0.00
10	1.00	1.00	1.00	0.00	0.50	0.60	0.00	0.00	0.00
11	1.00	1.00	0.70	1.00	0.50	0.00	0.00	0.00	0.00
12	1.00	1.00	0.70	1.00	0.50	0.00	0.00	0.00	0.60
13	1.00	1.00	0.70	1.00	0.50	0.00	0.00	0.60	0.00
14	1.00	1.00	0.70	1.00	0.50	0.00	0.60	0.00	0.00
15	1.00	1.00	0.70	1.00	0.50	0.60	0.00	0.00	0.00
16	1.00	1.00	0.70	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00	0.00
17	1.00	1.00	0.70	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00	0.60
18	1.00	1.00	0.70	0.00	1.00	0.00	0.00	0.60	0.00
19	1.00	1.00	0.70	0.00	1.00	0.00	0.60	0.00	0.00
20	1.00	1.00	0.70	0.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00
21	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	1.00	0.00	0.00	0.00
22	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	1.00	0.00	0.00
23	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	0.00	1.00	0.00
24	1.00	1.00	0.70	0.00	0.50	0.00	0.00	0.00	1.00

LEGENDA:

- IdComb** Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Locali Pubblici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
 CC 06= Pressione del Vento (+X)
 CC 07= Pressione del Vento (-X)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)									
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09

CC 08= Pressione del Vento (+Y)
CC 09= Pressione del Vento (-Y)

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente									
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
02	1.00	1.00	0.70	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
03	1.00	1.00	0.60	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00
04	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00
05	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00	0.20	0.00	0.00
06	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.20	0.00
07	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.20

LEGENDA:

IdComb
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Locali Pubblici
CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
CC 06= Pressione del Vento (+X)
CC 07= Pressione del Vento (-X)
CC 08= Pressione del Vento (+Y)
CC 09= Pressione del Vento (-Y)

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente									
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1.00	1.00	0.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

LEGENDA:

IdComb
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Locali Pubblici
CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
CC 06= Pressione del Vento (+X)
CC 07= Pressione del Vento (-X)
CC 08= Pressione del Vento (+Y)
CC 09= Pressione del Vento (-Y)

12.2 FABBRICATO VIAGGIATORI

12.2.1 Sollecitazioni muri - Fabbricato Viaggiatori

Muri - SOLLECITAZIONI IN ASSENZA DI SISMA

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Muro P1-P2				
Maschio Maschio 4				
Sezione 25[Arm]				
Carico Permanente	-65997	28984	9246	-2749
Permanenti NON Strutturali	-11408	3841	1426	-3538
Locali Pubblici	39	-144	-136	86
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2799	991	398	-892
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2799	991	398	-892
Pressione del Vento (+X)	-1504	-821	-2107	-275
Pressione del Vento (-X)	2642	71	-3984	1720
Pressione del Vento (+Y)	6340	-2505	5117	-1512
Pressione del Vento (-Y)	-1512	-700	-2126	53
Sezione 26[Arm]				
Carico Permanente	-57929	23030	298	3314
Permanenti NON Strutturali	-17058	7149	46	-3838
Locali Pubblici	18	-81	2	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4170	1771	11	-937
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4170	1771	11	-937

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Pag. 25 a 288

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Pressione del Vento (+X)	659	947	-993	659	
Pressione del Vento (-X)	3102	-2247	-488	1475	
Pressione del Vento (+Y)	5060	-1574	1408	-2800	
Pressione del Vento (-Y)	817	849	-991	924	
Sezione 27[Arm]					
Carico Permanente	-27893	-3098	-515	-1862	
Permanenti NON Strutturali	-15205	-2602	-156	-2572	
Locali Pubblici	12	7	4	8	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3721	-636	-40	-629	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3721	-636	-40	-629	
Pressione del Vento (+X)	608	1498	-1645	569	
Pressione del Vento (-X)	-588	2793	-1074	797	
Pressione del Vento (+Y)	7243	-3631	2708	-1249	
Pressione del Vento (-Y)	628	1514	-1646	616	
Sezione 28[Arm]					
Carico Permanente	-63452	30551	5884	-1604	
Permanenti NON Strutturali	-11163	3796	902	-4047	
Locali Pubblici	-73	-93	-67	90	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2697	962	245	-1011	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2697	962	245	-1011	
Pressione del Vento (+X)	-823	-1071	-1877	-421	
Pressione del Vento (-X)	799	129	-2991	2203	
Pressione del Vento (+Y)	7646	-2538	4222	-1944	
Pressione del Vento (-Y)	-938	-905	-1885	-86	
Sezione 29[Arm]					
Carico Permanente	-62893	29336	1390	2177	
Permanenti NON Strutturali	-15835	6845	217	-4106	
Locali Pubblici	-3	-103	-8	19	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3862	1706	56	-1007	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3862	1706	56	-1007	
Pressione del Vento (+X)	98	507	-1008	142	
Pressione del Vento (-X)	2442	-1950	-844	2261	
Pressione del Vento (+Y)	6239	-2090	1666	-2948	
Pressione del Vento (-Y)	180	480	-1006	449	
Sezione 30[Arm]					
Carico Permanente	-49256	15381	-255	1872	
Permanenti NON Strutturali	-17178	7336	-39	-3873	
Locali Pubblici	32	-60	5	5	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4203	1807	-11	-945	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4203	1807	-11	-945	
Pressione del Vento (+X)	1310	973	-1132	1000	
Pressione del Vento (-X)	3458	-2154	-495	817	
Pressione del Vento (+Y)	3487	-766	1611	-2290	
Pressione del Vento (-Y)	1557	795	-1126	1220	
Maschio Maschio 3					
Sezione 16[Arm]					
Carico Permanente	-115271	-880	8959	-2769	
Permanenti NON Strutturali	-23878	-430	1683	-1724	
Locali Pubblici	-63	98	-77	30	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5798	-133	438	-446	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5798	-133	438	-446	
Pressione del Vento (+X)	4252	-3194	-15024	-1675	
Pressione del Vento (-X)	5262	2611	-16671	2575	
Pressione del Vento (+Y)	2994	1236	30590	-626	
Pressione del Vento (-Y)	4227	-2782	-15033	-1266	
Sezione 17[Arm]					
Carico Permanente	-107385	-2425	4927	-4772	
Permanenti NON Strutturali	-30977	1567	880	-2812	
Locali Pubblici	-45	-6	-48	60	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7534	381	230	-705	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7534	381	230	-705	
Pressione del Vento (+X)	4144	867	-2235	-2057	
Pressione del Vento (-X)	6175	-3409	-2597	3314	
Pressione del Vento (+Y)	5196	3084	4281	-829	
Pressione del Vento (-Y)	4183	390	-2238	-1651	
Sezione 18[Arm]					
Carico Permanente	-42312	1447	1098	3015	
Permanenti NON Strutturali	-23696	40	195	421	
Locali Pubblici	-1	10	-8	9	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5768	9	50	101	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5768	9	50	101	
Pressione del Vento (+X)	3618	-446	1952	-665	
Pressione del Vento (-X)	3576	992	2178	661	
Pressione del Vento (+Y)	3593	-609	-4197	-467	
Pressione del Vento (-Y)	3608	-317	1952	-553	
Sezione 19[Arm]					
Carico Permanente	-124724	4937	8539	-1799	
Permanenti NON Strutturali	-26882	565	1578	-1335	
Locali Pubblici	-57	92	-75	24	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6532	102	415	-353	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6532	102	415	-353	
Pressione del Vento (+X)	4436	-2985	-13847	-1570	

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Pressione del Vento (-X)	5132	2208	-15424	2340
Pressione del Vento (+Y)	4241	347	28232	-605
Pressione del Vento (-Y)	4385	-2622	-13856	-1186
Sezione 20[Arm]				
Carico Permanente	-135513	-428	8308	-5374
Permanenti NON Strutturali	-30752	-1414	1504	-2739
Locali Pubblici	-48	114	-77	43
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7477	-387	396	-692
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7477	-387	396	-692
Pressione del Vento (+X)	4313	-3663	-12681	-1959
Pressione del Vento (-X)	5738	3469	-14234	3183
Pressione del Vento (+Y)	5295	305	25903	-670
Pressione del Vento (-Y)	4326	-3150	-12691	-1475
Sezione 21[Arm]				
Carico Permanente	-123981	-9113	6867	-5210
Permanenti NON Strutturali	-31406	-1566	1234	-3060
Locali Pubblici	-47	52	-63	59
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7637	-402	322	-766
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7637	-402	322	-766
Pressione del Vento (+X)	4205	-1155	-7128	-2174
Pressione del Vento (-X)	6181	-132	-8132	3623
Pressione del Vento (+Y)	5406	2560	14456	-936
Pressione del Vento (-Y)	4239	-1220	-7135	-1682
Sezione 22[Arm]				
Carico Permanente	-119214	-6138	6237	-5527
Permanenti NON Strutturali	-31461	-300	1116	-3161
Locali Pubblici	-49	32	-56	62
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7652	-85	292	-789
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7652	-85	292	-789
Pressione del Vento (+X)	4246	-385	-5352	-2182
Pressione del Vento (-X)	6230	-1306	-6141	3637
Pressione del Vento (+Y)	5314	2606	10776	-926
Pressione del Vento (-Y)	4287	-595	-5357	-1700
Sezione 23[Arm]				
Carico Permanente	-104018	-7157	4315	-4221
Permanenti NON Strutturali	-30990	1061	765	-2569
Locali Pubblici	-51	-35	-38	56
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7537	268	203	-644
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7537	268	203	-644
Pressione del Vento (+X)	4308	1831	-979	-1996
Pressione del Vento (-X)	5922	-4420	-1157	3111
Pressione del Vento (+Y)	5507	3978	1661	-762
Pressione del Vento (-Y)	4304	1182	-984	-1639
Sezione 24[Arm]				
Carico Permanente	-90755	-3535	3475	-2371
Permanenti NON Strutturali	-28410	1859	615	-1894
Locali Pubblici	-50	-47	-31	50
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6908	466	159	-477
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6908	466	159	-477
Pressione del Vento (+X)	4264	2018	64	-1822
Pressione del Vento (-X)	5079	-4294	65	2634
Pressione del Vento (+Y)	5053	3165	-504	-680
Pressione del Vento (-Y)	4232	1430	59	-1532
Maschio Maschio 2				
Sezione 7[Arm]				
Carico Permanente	-116998	15612	9127	4694
Permanenti NON Strutturali	-24031	4715	1709	2410
Locali Pubblici	-66	-100	-82	-45
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5834	1186	445	603
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5834	1186	445	603
Pressione del Vento (+X)	4883	213	-15516	-1412
Pressione del Vento (-X)	3913	4766	-15894	2944
Pressione del Vento (+Y)	3757	-5383	30289	-1844
Pressione del Vento (-Y)	4806	416	-15520	-1020
Sezione 8[Arm]				
Carico Permanente	-109228	1484	4965	4764
Permanenti NON Strutturali	-30809	-2815	886	2817
Locali Pubblici	-57	48	-47	-61
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7491	-702	230	709
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7491	-702	230	709
Pressione del Vento (+X)	5453	3021	-2082	-1581
Pressione del Vento (-X)	3939	-3370	-2347	3423
Pressione del Vento (+Y)	6215	-142	3876	-2197
Pressione del Vento (-Y)	5335	2505	-2082	-1235
Sezione 9[Arm]				
Carico Permanente	-42043	-446	1100	-3341
Permanenti NON Strutturali	-23601	699	194	-496
Locali Pubblici	3	-12	-8	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5754	175	54	-122
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5754	175	54	-122
Pressione del Vento (+X)	3621	-616	2027	-360
Pressione del Vento (-X)	3512	874	1984	1120

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Pressione del Vento (+Y)	3514	-260	-4073	-317
Pressione del Vento (-Y)	3622	-501	2027	-275
Sezione 10[Arm]				
Carico Permanente	-131306	9511	8799	4658
Permanenti NON Strutturali	-28486	3141	1607	2335
Locali Pubblici	-54	-91	-77	-36
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6924	799	422	575
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6924	799	422	575
Pressione del Vento (+X)	5222	-786	-14867	-1325
Pressione del Vento (-X)	3637	4475	-15268	2754
Pressione del Vento (+Y)	5470	-4616	29051	-1823
Pressione del Vento (-Y)	5101	-371	-14870	-947
Sezione 11[Arm]				
Carico Permanente	-137653	15618	8871	4165
Permanenti NON Strutturali	-30269	4717	1616	2407
Locali Pubblici	-49	-101	-79	-44
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7361	1185	423	603
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7361	1185	423	603
Pressione del Vento (+X)	5416	-1011	-14643	-1410
Pressione del Vento (-X)	3611	4767	-15045	2939
Pressione del Vento (+Y)	6127	-5385	28599	-1842
Pressione del Vento (-Y)	5279	-559	-14643	-1018
Sezione 12[Arm]				
Carico Permanente	-123880	6143	6800	5420
Permanenti NON Strutturali	-30879	312	1226	3093
Locali Pubblici	-53	-22	-60	-66
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7508	86	321	776
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7508	86	321	776
Pressione del Vento (+X)	5426	1073	-7226	-1782
Pressione del Vento (-X)	3901	579	-7554	3693
Pressione del Vento (+Y)	6219	-2447	13983	-2323
Pressione del Vento (-Y)	5310	997	-7225	-1357
Sezione 13[Arm]				
Carico Permanente	-121802	6035	6602	5336
Permanenti NON Strutturali	-30789	89	1190	3057
Locali Pubblici	-51	-16	-60	-65
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7486	30	312	768
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7486	30	312	768
Pressione del Vento (+X)	5403	1303	-6562	-1761
Pressione del Vento (-X)	3879	211	-6883	3664
Pressione del Vento (+Y)	6225	-2331	12675	-2305
Pressione del Vento (-Y)	5288	1177	-6562	-1343
Sezione 14[Arm]				
Carico Permanente	-98908	2880	4195	3837
Permanenti NON Strutturali	-29246	-2419	745	2424
Locali Pubblici	-55	66	-39	-53
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7109	-609	194	609
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7109	-609	194	609
Pressione del Vento (+X)	5081	2878	-717	-1387
Pressione del Vento (-X)	4017	-4021	-941	3113
Pressione del Vento (+Y)	5753	325	1202	-1989
Pressione del Vento (-Y)	4999	2339	-717	-1091
Sezione 15[Arm]				
Carico Permanente	-94289	1518	3878	3204
Permanenti NON Strutturali	-28631	-2389	688	2124
Locali Pubblici	-48	54	-34	-48
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6960	-598	180	533
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6960	-598	180	533
Pressione del Vento (+X)	4953	2628	-382	-1241
Pressione del Vento (-X)	3834	-3554	-588	2874
Pressione del Vento (+Y)	5604	374	551	-1834
Pressione del Vento (-Y)	4865	2143	-382	-972
Maschio Maschio 1				
Sezione 1[Arm]				
Carico Permanente	-70904	-38140	9343	3607
Permanenti NON Strutturali	-12527	-5090	1419	4243
Locali Pubblici	67	180	-138	-103
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3078	-1282	398	1070
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3078	-1282	398	1070
Pressione del Vento (+X)	604	392	-2998	-1207
Pressione del Vento (-X)	-1109	1186	-2881	706
Pressione del Vento (+Y)	8233	3041	4877	386
Pressione del Vento (-Y)	452	416	-2993	-1031
Sezione 2[Arm]				
Carico Permanente	-60238	-29290	324	-2453
Permanenti NON Strutturali	-18093	-9422	56	4061
Locali Pubblici	30	112	0	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4421	-2337	12	989
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4421	-2337	12	989
Pressione del Vento (+X)	2515	1034	-901	-1851
Pressione del Vento (-X)	113	-1116	-940	182
Pressione del Vento (+Y)	6281	3596	1772	2165

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Pressione del Vento (-Y)	2335	852	-898	-1720
Sezione 3[Arm]				
Carico Permanente	-27809	3314	-527	1865
Permanenti NON Strutturali	-15043	2600	-163	2439
Locali Pubblici	10	1	4	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3670	636	-42	596
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3670	636	-42	596
Pressione del Vento (+X)	-107	-2464	-1506	-660
Pressione del Vento (-X)	-374	-2415	-1584	-449
Pressione del Vento (+Y)	7677	4106	3079	1005
Pressione del Vento (-Y)	-122	-2455	-1505	-651
Sezione 4[Arm]				
Carico Permanente	-73647	-38160	7338	3613
Permanenti NON Strutturali	-12632	-5091	1126	4239
Locali Pubblici	-53	110	-92	-101
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3060	-1283	308	1069
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3060	-1283	308	1069
Pressione del Vento (+X)	12	68	-2640	-1205
Pressione del Vento (-X)	-599	1186	-2556	705
Pressione del Vento (+Y)	8945	3043	4396	350
Pressione del Vento (-Y)	-44	168	-2636	-1028
Sezione 5[Arm]				
Carico Permanente	-65305	-35238	1830	-1553
Permanenti NON Strutturali	-15745	-7806	287	4258
Locali Pubblici	-5	134	-13	-23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3838	-1952	75	1045
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3838	-1952	75	1045
Pressione del Vento (+X)	1223	750	-1066	-1794
Pressione del Vento (-X)	-388	-87	-1067	408
Pressione del Vento (+Y)	7804	3404	1906	1779
Pressione del Vento (-Y)	1093	666	-1064	-1626
Sezione 6[Arm]				
Carico Permanente	-53829	-17595	-60	-1886
Permanenti NON Strutturali	-17678	-7066	0	3803
Locali Pubblici	34	74	3	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4321	-1747	-2	942
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4321	-1747	-2	942
Pressione del Vento (+X)	2548	993	-948	-1668
Pressione del Vento (-X)	337	-1009	-997	-7
Pressione del Vento (+Y)	5694	2104	1915	2050
Pressione del Vento (-Y)	2387	833	-944	-1578
Fascia Fascia 1				
Sezione 85[Arm]				
Carico Permanente	226	-240	455	-4142
Permanenti NON Strutturali	1136	-113	58	-249
Locali Pubblici	-54	4	-6	-42
Coperture accessibili solo per manutenzione	296	-29	17	-43
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	296	-29	17	-43
Pressione del Vento (+X)	-400	28	-89	-233
Pressione del Vento (-X)	635	-44	-92	218
Pressione del Vento (+Y)	-230	39	132	500
Pressione del Vento (-Y)	-316	23	-91	-186
Sezione 86[Arm]				
Carico Permanente	4281	0	214	1747
Permanenti NON Strutturali	808	0	29	764
Locali Pubblici	7	0	-4	-15
Coperture accessibili solo per manutenzione	195	0	8	191
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	195	0	8	191
Pressione del Vento (+X)	86	0	-252	-226
Pressione del Vento (-X)	133	0	-250	274
Pressione del Vento (+Y)	-717	0	477	-211
Pressione del Vento (-Y)	92	0	-252	-180
Sezione 87[Arm]				
Carico Permanente	-8260	-338	260	8067
Permanenti NON Strutturali	-2676	-137	54	2165
Locali Pubblici	23	1	-2	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-659	-34	14	542
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-659	-34	14	542
Pressione del Vento (+X)	616	37	-343	-288
Pressione del Vento (-X)	-690	-44	-337	476
Pressione del Vento (+Y)	893	41	650	-1039
Pressione del Vento (-Y)	517	30	-343	-231
Fascia Fascia 2				
Sezione 88[Arm]				
Carico Permanente	-2816	0	24	348
Permanenti NON Strutturali	-2223	0	7	283
Locali Pubblici	9	0	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-545	0	2	70
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-545	0	2	70
Pressione del Vento (+X)	1285	0	437	-75
Pressione del Vento (-X)	1421	0	397	86
Pressione del Vento (+Y)	-2558	0	-830	-49

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Pressione del Vento (-Y)	1379	0	439	-62
Sezione 89[Arm]				
Carico Permanente	5400	4271	19	5833
Permanenti NON Strutturali	-2626	464	-5	4582
Locali Pubblici	-7	-4	0	-39
Coperture accessibili solo per manutenzione	-636	115	-1	1129
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-636	115	-1	1129
Pressione del Vento (+X)	2593	353	81	-1294
Pressione del Vento (-X)	551	-787	1	793
Pressione del Vento (+Y)	-3764	-228	-83	-244
Pressione del Vento (-Y)	2562	263	84	-1157
Sezione 90[Arm]				
Carico Permanente	-1903	0	433	-392
Permanenti NON Strutturali	-2695	0	79	170
Locali Pubblici	23	0	-4	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-664	0	21	43
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-664	0	21	43
Pressione del Vento (+X)	1492	0	991	-92
Pressione del Vento (-X)	883	0	958	179
Pressione del Vento (+Y)	-2394	0	-1982	-7
Pressione del Vento (-Y)	1552	0	993	-72
Sezione 91[Arm]				
Carico Permanente	10020	8519	781	-427
Permanenti NON Strutturali	-438	2724	135	2297
Locali Pubblici	-28	-22	-7	-43
Coperture accessibili solo per manutenzione	-95	672	34	574
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-95	672	34	574
Pressione del Vento (+X)	2153	-168	1270	-909
Pressione del Vento (-X)	938	-458	1214	1246
Pressione del Vento (+Y)	-4337	-591	-2553	-107
Pressione del Vento (-Y)	2206	-195	1274	-760
Sezione 92[Arm]				
Carico Permanente	4541	-3501	1813	-10347
Permanenti NON Strutturali	-1293	-2454	327	-1110
Locali Pubblici	-40	44	-17	-43
Coperture accessibili solo per manutenzione	-300	-614	86	-256
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-300	-614	86	-256
Pressione del Vento (+X)	1960	493	2307	-348
Pressione del Vento (-X)	1596	-450	2281	1766
Pressione del Vento (+Y)	-3907	329	-4750	336
Pressione del Vento (-Y)	2106	431	2308	-210
Sezione 93[Arm]				
Carico Permanente	86	0	712	-916
Permanenti NON Strutturali	-2662	0	129	-78
Locali Pubblici	33	0	-7	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-660	0	34	-18
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-660	0	34	-18
Pressione del Vento (+X)	1607	0	1345	-39
Pressione del Vento (-X)	513	0	1314	146
Pressione del Vento (+Y)	-2483	0	-2717	43
Pressione del Vento (-Y)	1653	0	1347	-25
Fascia Fascia 3				
Sezione 94[Arm]				
Carico Permanente	-4045	0	152	-5426
Permanenti NON Strutturali	-843	0	28	-1132
Locali Pubblici	-6	0	-2	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-204	0	8	-274
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-204	0	8	-274
Pressione del Vento (+X)	-348	0	-254	-179
Pressione del Vento (-X)	956	0	-275	418
Pressione del Vento (+Y)	-163	0	510	356
Pressione del Vento (-Y)	-234	0	-255	-125
Sezione 95[Arm]				
Carico Permanente	2409	0	-33	-25
Permanenti NON Strutturali	500	0	-7	2
Locali Pubblici	-3	0	-1	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	123	0	-2	2
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	123	0	-2	2
Pressione del Vento (+X)	82	0	-217	-137
Pressione del Vento (-X)	89	0	-225	228
Pressione del Vento (+Y)	-446	0	444	-80
Pressione del Vento (-Y)	87	0	-217	-101
Sezione 96[Arm]				
Carico Permanente	-4064	0	140	5648
Permanenti NON Strutturali	-905	0	26	1200
Locali Pubblici	3	0	-2	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-221	0	7	298
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-221	0	7	298
Pressione del Vento (+X)	528	0	-366	-291
Pressione del Vento (-X)	-624	0	-382	405
Pressione del Vento (+Y)	526	0	730	-726
Pressione del Vento (-Y)	438	0	-365	-235

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Fascia Fascia 4				
Sezione 97[Arm]				
Carico Permanente	2850	0	1096	516
Permanenti NON Strutturali	-2411	0	203	144
Locali Pubblici	37	0	-10	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-599	0	53	35
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-599	0	53	35
Pressione del Vento (+X)	1716	0	2022	-103
Pressione del Vento (-X)	-84	0	1981	130
Pressione del Vento (+Y)	-2417	0	-4093	-100
Pressione del Vento (-Y)	1824	0	2021	-85
Sezione 98[Arm]				
Carico Permanente	-5148	-3346	1871	10924
Permanenti NON Strutturali	-5208	92	350	3528
Locali Pubblici	28	-9	-18	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1279	27	93	862
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1279	27	93	862
Pressione del Vento (+X)	3568	461	2755	-1796
Pressione del Vento (-X)	-1476	-1113	2622	1761
Pressione del Vento (+Y)	-1489	1060	-5540	-1522
Pressione del Vento (-Y)	3496	307	2755	-1546
Sezione 99[Arm]				
Carico Permanente	2095	0	1080	-32
Permanenti NON Strutturali	-2588	0	201	-27
Locali Pubblici	36	0	-10	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-642	0	53	-7
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-642	0	53	-7
Pressione del Vento (+X)	2120	0	2027	-131
Pressione del Vento (-X)	-768	0	2002	245
Pressione del Vento (+Y)	-2028	0	-4118	-100
Pressione del Vento (-Y)	2167	0	2027	-103
Sezione 100[Arm]				
Carico Permanente	-2896	267	1889	32
Permanenti NON Strutturali	-4655	1230	353	-6
Locali Pubblici	29	-10	-18	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1143	304	92	-1
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1143	304	92	-1
Pressione del Vento (+X)	3156	-285	3086	-1309
Pressione del Vento (-X)	-938	-210	3022	2370
Pressione del Vento (+Y)	-1903	363	-6269	-1014
Pressione del Vento (-Y)	3195	-309	3085	-1053
Sezione 101[Arm]				
Carico Permanente	-4886	2892	1854	-10958
Permanenti NON Strutturali	-5210	-173	345	-3647
Locali Pubblici	27	11	-18	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1279	-46	91	-892
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1279	-46	91	-892
Pressione del Vento (+X)	2655	854	2717	-728
Pressione del Vento (-X)	117	-1224	2719	2834
Pressione del Vento (+Y)	-2162	-23	-5598	-407
Pressione del Vento (-Y)	2836	728	2716	-488
Sezione 102[Arm]				
Carico Permanente	3215	0	1067	-499
Permanenti NON Strutturali	-2125	0	198	-151
Locali Pubblici	35	0	-10	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-528	0	52	-37
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-528	0	52	-37
Pressione del Vento (+X)	2302	0	1950	-70
Pressione del Vento (-X)	-1308	0	1945	180
Pressione del Vento (+Y)	-1845	0	-3983	-33
Pressione del Vento (-Y)	2314	0	1949	-52
Fascia Fascia 5				
Sezione 103[Arm]				
Carico Permanente	-8943	527	418	-10731
Permanenti NON Strutturali	-3192	249	81	-2939
Locali Pubblici	27	-3	-3	10
Coperture accessibili solo per manutenzione	-787	62	21	-707
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-787	62	21	-707
Pressione del Vento (+X)	-363	41	-520	-360
Pressione del Vento (-X)	1315	-120	-614	910
Pressione del Vento (+Y)	-72	30	1087	650
Pressione del Vento (-Y)	-197	25	-522	-262
Sezione 104[Arm]				
Carico Permanente	3885	0	530	-3174
Permanenti NON Strutturali	737	0	79	-1410
Locali Pubblici	-2	0	-7	25
Coperture accessibili solo per manutenzione	180	0	22	-352
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	180	0	22	-352
Pressione del Vento (+X)	255	0	-440	-358
Pressione del Vento (-X)	-190	0	-581	813
Pressione del Vento (+Y)	-575	0	962	-147
Pressione del Vento (-Y)	261	0	-441	-257

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 105[Arm]				
Carico Permanente	1901	601	728	4939
Permanenti NON Strutturali	1822	256	98	134
Locali Pubblici	-64	-7	-10	48
Coperture accessibili solo per manutenzione	466	65	27	13
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	466	65	27	13
Pressione del Vento (+X)	856	90	-83	-326
Pressione del Vento (-X)	-1481	-163	-151	650
Pressione del Vento (+Y)	435	8	156	-946
Pressione del Vento (-Y)	703	75	-83	-224
Fascia Fascia 6				
Sezione 106[Arm]				
Carico Permanente	-994	0	749	1122
Permanenti NON Strutturali	-3298	0	135	162
Locali Pubblici	38	0	-7	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-815	0	35	39
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-815	0	35	39
Pressione del Vento (+X)	2738	0	1275	-80
Pressione del Vento (-X)	-1476	0	1662	41
Pressione del Vento (+Y)	-1510	0	-3000	-145
Pressione del Vento (-Y)	2791	0	1273	-60
Sezione 107[Arm]				
Carico Permanente	4003	2123	1751	10660
Permanenti NON Strutturali	-1254	1858	312	1528
Locali Pubblici	-34	-36	-17	34
Coperture accessibili solo per manutenzione	-293	464	83	360
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-293	464	83	360
Pressione del Vento (+X)	4375	231	2107	-1060
Pressione del Vento (-X)	-3371	-703	2569	724
Pressione del Vento (+Y)	-1384	252	-4829	-1464
Pressione del Vento (-Y)	4292	146	2103	-864
Sezione 108[Arm]				
Carico Permanente	-3291	0	413	192
Permanenti NON Strutturali	-3094	0	74	-178
Locali Pubblici	22	0	-4	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-761	0	20	-45
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-761	0	20	-45
Pressione del Vento (+X)	3001	0	752	-74
Pressione del Vento (-X)	-1841	0	1330	134
Pressione del Vento (+Y)	-987	0	-2115	-99
Pressione del Vento (-Y)	2992	0	750	-49
Sezione 109[Arm]				
Carico Permanente	11151	7312	769	1223
Permanenti NON Strutturali	-15	2329	132	-1911
Locali Pubblici	-24	-16	-7	36
Coperture accessibili solo per manutenzione	7	574	35	-476
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	7	574	35	-476
Pressione del Vento (+X)	3921	-245	901	-567
Pressione del Vento (-X)	-3097	-219	1749	1316
Pressione del Vento (+Y)	-2358	-633	-2717	-1085
Pressione del Vento (-Y)	3984	-210	899	-357
Sezione 110[Arm]				
Carico Permanente	5559	-3869	8	-5060
Permanenti NON Strutturali	-2593	-356	-8	-4179
Locali Pubblici	-1	4	0	33
Coperture accessibili solo per manutenzione	-628	-89	-2	-1026
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-628	-89	-2	-1026
Pressione del Vento (+X)	3753	330	-393	-95
Pressione del Vento (-X)	-2244	-524	705	1605
Pressione del Vento (+Y)	-2247	798	-316	-784
Pressione del Vento (-Y)	3915	217	-395	105
Sezione 111[Arm]				
Carico Permanente	-1659	0	35	-344
Permanenti NON Strutturali	-1849	0	8	-303
Locali Pubblici	8	0	0	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-454	0	2	-75
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-454	0	2	-75
Pressione del Vento (+X)	3044	0	119	-43
Pressione del Vento (-X)	-2308	0	913	134
Pressione del Vento (+Y)	-763	0	-1031	-44
Pressione del Vento (-Y)	2997	0	118	-24
Muro P1-P3				
Maschio Maschio 6				
Sezione 37[Arm]				
Carico Permanente	-60609	33319	-9376	7876
Permanenti NON Strutturali	-9589	5268	-1153	2897
Locali Pubblici	71	-187	143	38
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2364	1353	-333	713
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2364	1353	-333	713
Pressione del Vento (+X)	3307	1146	-176	3298
Pressione del Vento (-X)	1819	1885	-275	3925
Pressione del Vento (+Y)	1751	-6611	1271	-7630

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Pressione del Vento (-Y)	3270	1190	-181	3287
Sezione 38[Arm]				
Carico Permanente	-44680	14605	71	14046
Permanenti NON Strutturali	-6542	2035	-92	4008
Locali Pubblici	39	-64	-4	-97
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1612	521	-19	1011
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1612	521	-19	1011
Pressione del Vento (+X)	6781	-3180	-20	3607
Pressione del Vento (-X)	6337	-2754	-53	4347
Pressione del Vento (+Y)	-4845	3604	78	-8851
Pressione del Vento (-Y)	6762	-3168	-20	3643
Sezione 39[Arm]				
Carico Permanente	-7204	-12	465	-1408
Permanenti NON Strutturali	-1832	397	-84	1239
Locali Pubblici	-4	5	-6	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-447	97	-21	301
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-447	97	-21	301
Pressione del Vento (+X)	2898	461	-127	1490
Pressione del Vento (-X)	3006	408	-85	1580
Pressione del Vento (+Y)	4	179	196	-2289
Pressione del Vento (-Y)	2896	461	-126	1491
Sezione 40[Arm]				
Carico Permanente	-65138	32277	-7238	7638
Permanenti NON Strutturali	-10342	5111	-953	2796
Locali Pubblici	37	-186	97	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2535	1316	-269	690
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2535	1316	-269	690
Pressione del Vento (+X)	2593	1121	-166	3151
Pressione del Vento (-X)	1000	1865	-267	3750
Pressione del Vento (+Y)	4017	-6519	1205	-7339
Pressione del Vento (-Y)	2544	1166	-170	3127
Sezione 41[Arm]				
Carico Permanente	-54275	25295	-1475	13350
Permanenti NON Strutturali	-8255	3836	-273	3859
Locali Pubblici	56	-137	10	-78
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2034	985	-69	969
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2034	985	-69	969
Pressione del Vento (+X)	4786	-1455	-100	3679
Pressione del Vento (-X)	3815	-864	-141	4452
Pressione del Vento (+Y)	-584	-899	405	-9012
Pressione del Vento (-Y)	4751	-1425	-100	3715
Sezione 42[Arm]				
Carico Permanente	-34391	9700	339	11945
Permanenti NON Strutturali	-4914	1308	-50	3637
Locali Pubblici	5	-41	-7	-86
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1203	335	-9	917
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1203	335	-9	917
Pressione del Vento (+X)	6838	-3516	13	3368
Pressione del Vento (-X)	6743	-3143	-9	4031
Pressione del Vento (+Y)	-6229	4808	-27	-8005
Pressione del Vento (-Y)	6833	-3510	13	3412
Maschio Maschio 5				
Sezione 31[Arm]				
Carico Permanente	-63595	-33073	-9171	-8045
Permanenti NON Strutturali	-9898	-5200	-1147	-2971
Locali Pubblici	125	177	140	-26
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2459	-1327	-332	-722
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2459	-1327	-332	-722
Pressione del Vento (+X)	-725	2909	-1048	2207
Pressione del Vento (-X)	-2502	2211	-1153	1538
Pressione del Vento (+Y)	10395	-1427	3178	-3388
Pressione del Vento (-Y)	-848	2879	-1046	2183
Sezione 32[Arm]				
Carico Permanente	-40812	-15679	109	-13980
Permanenti NON Strutturali	-5934	-2226	-86	-3967
Locali Pubblici	16	66	-7	95
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1454	-567	-20	-1001
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1454	-567	-20	-1001
Pressione del Vento (+X)	-1634	-1568	445	3006
Pressione del Vento (-X)	-2032	-2097	398	2236
Pressione del Vento (+Y)	11400	6232	-838	-4325
Pressione del Vento (-Y)	-1649	-1617	439	2966
Sezione 33[Arm]				
Carico Permanente	-6107	-924	422	1242
Permanenti NON Strutturali	-1726	-348	-86	-1231
Locali Pubblici	-5	-7	-5	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-420	-84	-21	-298
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-420	-84	-21	-298
Pressione del Vento (+X)	4303	787	1137	1603
Pressione del Vento (-X)	4417	881	1160	1587
Pressione del Vento (+Y)	-3047	-2313	-2307	-3684
Pressione del Vento (-Y)	4303	790	1135	1527

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 34[Arm]				
Carico Permanente	-63283	-31267	-7512	-7603
Permanenti NON Strutturali	-10063	-4877	-1006	-2831
Locali Pubblici	40	173	99	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2468	-1252	-281	-689
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2468	-1252	-281	-689
Pressione del Vento (+X)	576	2643	-872	1978
Pressione del Vento (-X)	-1226	2005	-976	1339
Pressione del Vento (+Y)	7943	-1182	2644	-3004
Pressione del Vento (-Y)	456	2619	-873	1961
Sezione 35[Arm]				
Carico Permanente	-56197	-24535	-1395	-13235
Permanenti NON Strutturali	-8620	-3699	-254	-3847
Locali Pubblici	59	123	9	81
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2124	-946	-65	-967
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2124	-946	-65	-967
Pressione del Vento (+X)	-52	486	30	3094
Pressione del Vento (-X)	-1224	-93	-16	2303
Pressione del Vento (+Y)	9487	2769	142	-4429
Pressione del Vento (-Y)	-119	446	27	3051
Sezione 36[Arm]				
Carico Permanente	-35445	-7471	316	-12219
Permanenti NON Strutturali	-5207	-931	-54	-3702
Locali Pubblici	13	29	-8	85
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1275	-237	-10	-933
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1275	-237	-10	-933
Pressione del Vento (+X)	-1306	-1734	490	2561
Pressione del Vento (-X)	-1534	-2077	450	1859
Pressione del Vento (+Y)	10176	5199	-956	-3771
Pressione del Vento (-Y)	-1313	-1768	485	2524
Fascia Fascia 7				
Sezione 112[Arm]				
Carico Permanente	-111	0	-443	-5700
Permanenti NON Strutturali	-52	0	-63	-1003
Locali Pubblici	-19	0	5	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5	0	-17	-242
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5	0	-17	-242
Pressione del Vento (+X)	1977	0	-2	1012
Pressione del Vento (-X)	1983	0	-8	863
Pressione del Vento (+Y)	-3985	0	57	-1256
Pressione del Vento (-Y)	1985	0	-2	1019
Sezione 113[Arm]				
Carico Permanente	5573	0	-222	56
Permanenti NON Strutturali	959	0	-32	13
Locali Pubblici	-8	0	3	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	237	0	-9	1
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	237	0	-9	1
Pressione del Vento (+X)	-184	0	-26	524
Pressione del Vento (-X)	-31	0	-29	532
Pressione del Vento (+Y)	-437	0	78	-1058
Pressione del Vento (-Y)	-176	0	-26	527
Sezione 114[Arm]				
Carico Permanente	-1534	0	-490	5700
Permanenti NON Strutturali	-250	0	-70	984
Locali Pubblici	-12	0	6	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-57	0	-19	233
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-57	0	-19	233
Pressione del Vento (+X)	-1508	0	-18	704
Pressione del Vento (-X)	-1558	0	-26	869
Pressione del Vento (+Y)	3180	0	95	-2186
Pressione del Vento (-Y)	-1515	0	-18	730
Fascia Fascia 8				
Sezione 115[Arm]				
Carico Permanente	-1124	0	802	471
Permanenti NON Strutturali	1270	0	157	28
Locali Pubblici	3	0	-7	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	308	0	41	7
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	308	0	41	7
Pressione del Vento (+X)	3790	0	1346	298
Pressione del Vento (-X)	3937	0	1396	299
Pressione del Vento (+Y)	-6941	0	-2808	-677
Pressione del Vento (-Y)	3792	0	1345	298
Sezione 116[Arm]				
Carico Permanente	20838	10099	681	5791
Permanenti NON Strutturali	3927	1260	164	131
Locali Pubblici	-145	-67	-4	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	1009	331	42	31
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1009	331	42	31
Pressione del Vento (+X)	-397	-3612	2080	4186
Pressione del Vento (-X)	446	-3351	2142	4170
Pressione del Vento (+Y)	-2291	5252	-4264	-9919
Pressione del Vento (-Y)	-354	-3598	2077	4168

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 117[Arm]				
Carico Permanente	-1629	0	723	-18
Permanenti NON Strutturali	1206	0	146	0
Locali Pubblici	3	0	-6	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	292	0	38	0
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	292	0	38	0
Pressione del Vento (+X)	2258	0	840	584
Pressione del Vento (-X)	2406	0	892	584
Pressione del Vento (+Y)	-3803	0	-1794	-1152
Pressione del Vento (-Y)	2259	0	840	584
Sezione 118[Arm]				
Carico Permanente	21943	11048	773	230
Permanenti NON Strutturali	3947	1250	181	24
Locali Pubblici	-141	-60	-5	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	1012	327	46	6
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1012	327	46	6
Pressione del Vento (+X)	994	-1484	1407	4916
Pressione del Vento (-X)	1843	-1227	1486	4933
Pressione del Vento (+Y)	-5310	597	-2950	-9824
Pressione del Vento (-Y)	1039	-1467	1408	4920
Sezione 119[Arm]				
Carico Permanente	21128	-10473	675	-6290
Permanenti NON Strutturali	3937	-1297	165	-212
Locali Pubblici	-141	65	-4	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	1010	-341	42	-53
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1010	-341	42	-53
Pressione del Vento (+X)	2870	-1070	605	5258
Pressione del Vento (-X)	3720	-1354	693	5243
Pressione del Vento (+Y)	-8847	4172	-1351	-8724
Pressione del Vento (-Y)	2916	-1093	610	5265
Sezione 120[Arm]				
Carico Permanente	-1164	0	799	-493
Permanenti NON Strutturali	1257	0	157	-30
Locali Pubblici	2	0	-7	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	305	0	41	-8
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	305	0	41	-8
Pressione del Vento (+X)	1068	0	471	338
Pressione del Vento (-X)	1210	0	530	337
Pressione del Vento (+Y)	-1518	0	-1073	-581
Pressione del Vento (-Y)	1068	0	472	338
Muro P2-P4				
Maschio Maschio 8				
Sezione 49[Arm]				
Carico Permanente	-60685	33410	9440	8061
Permanenti NON Strutturali	-9624	5276	1169	2962
Locali Pubblici	62	-185	-143	35
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2372	1355	338	712
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2372	1355	338	712
Pressione del Vento (+X)	2864	1559	-780	3272
Pressione del Vento (-X)	2608	1106	1920	3851
Pressione del Vento (+Y)	1320	-6381	-2147	-7734
Pressione del Vento (-Y)	2946	1632	-786	3430
Sezione 50[Arm]				
Carico Permanente	-44593	14603	-39	14045
Permanenti NON Strutturali	-6511	2047	87	4001
Locali Pubblici	38	-63	4	-94
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1605	522	18	1010
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1605	522	18	1010
Pressione del Vento (+X)	6605	-2723	315	3962
Pressione del Vento (-X)	6596	-3516	-571	3581
Pressione del Vento (+Y)	-5142	4053	250	-8611
Pressione del Vento (-Y)	6815	-2874	313	4100
Sezione 51[Arm]				
Carico Permanente	-7226	843	-465	-1403
Permanenti NON Strutturali	-1822	410	84	1244
Locali Pubblici	-4	5	6	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-447	100	19	302
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-447	100	19	302
Pressione del Vento (+X)	2494	523	165	1462
Pressione del Vento (-X)	3788	-113	-147	1584
Pressione del Vento (+Y)	-395	297	-141	-2298
Pressione del Vento (-Y)	2520	542	167	1497
Sezione 52[Arm]				
Carico Permanente	-65096	32364	7270	7844
Permanenti NON Strutturali	-10357	5111	960	2876
Locali Pubblici	32	-185	-97	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2539	1317	271	688
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2539	1317	271	688
Pressione del Vento (+X)	2051	1539	-490	3110
Pressione del Vento (-X)	1959	1083	1606	3691
Pressione del Vento (+Y)	3571	-6293	-1884	-7436
Pressione del Vento (-Y)	2087	1609	-495	3256

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 53[Arm]				
Carico Permanente	-54201	25329	1487	13333
Permanenti NON Strutturali	-8246	3840	276	3850
Locali Pubblici	53	-134	-10	-77
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2033	986	70	968
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2033	986	70	968
Pressione del Vento (+X)	4414	-900	187	3932
Pressione del Vento (-X)	4405	-1894	-35	3897
Pressione del Vento (+Y)	-925	-385	-318	-8913
Pressione del Vento (-Y)	4544	-974	185	4102
Sezione 54[Arm]				
Carico Permanente	-34368	9637	-329	11861
Permanenti NON Strutturali	-4925	1280	55	3635
Locali Pubblici	7	-39	7	-82
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1207	326	10	917
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1207	326	10	917
Pressione del Vento (+X)	6855	-3140	303	3688
Pressione del Vento (-X)	6511	-3866	-615	3348
Pressione del Vento (+Y)	-6226	5327	336	-7746
Pressione del Vento (-Y)	7062	-3306	301	3804
Maschio Maschio 7				
Sezione 43[Arm]				
Carico Permanente	-63749	-32985	9281	-8097
Permanenti NON Strutturali	-9979	-5160	1189	-2966
Locali Pubblici	119	175	-140	-24
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2479	-1316	341	-722
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2479	-1316	341	-722
Pressione del Vento (+X)	-1481	2491	184	2218
Pressione del Vento (-X)	-1335	2906	2916	1551
Pressione del Vento (+Y)	10110	-1837	-4062	-3602
Pressione del Vento (-Y)	-1406	2633	184	2473
Sezione 44[Arm]				
Carico Permanente	-40909	-15739	-135	-13988
Permanenti NON Strutturali	-6067	-2186	68	-3974
Locali Pubblici	20	62	7	91
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1492	-557	13	-1004
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1492	-557	13	-1004
Pressione del Vento (+X)	-1712	-2108	-103	2575
Pressione del Vento (-X)	-1869	-1048	-1052	2964
Pressione del Vento (+Y)	11519	5908	1141	-4770
Pressione del Vento (-Y)	-1883	-2220	-105	2794
Sezione 45[Arm]				
Carico Permanente	-6149	-912	-439	1229
Permanenti NON Strutturali	-1705	-335	88	-1251
Locali Pubblici	-6	-8	6	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-416	-81	21	-305
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-416	-81	21	-305
Pressione del Vento (+X)	3761	528	-1084	1485
Pressione del Vento (-X)	5255	1254	-1304	1611
Pressione del Vento (+Y)	-3330	-2439	2371	-3682
Pressione del Vento (-Y)	3746	530	-1085	1500
Sezione 46[Arm]				
Carico Permanente	-63347	-31197	7555	-7680
Permanenti NON Strutturali	-10152	-4839	1021	-2830
Locali Pubblici	36	172	-99	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2490	-1243	285	-689
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2490	-1243	285	-689
Pressione del Vento (+X)	-222	2253	166	2027
Pressione del Vento (-X)	-23	2620	2414	1333
Pressione del Vento (+Y)	7594	-1532	-3367	-3210
Pressione del Vento (-Y)	-88	2381	164	2268
Sezione 47[Arm]				
Carico Permanente	-56358	-24446	1339	-13202
Permanenti NON Strutturali	-8790	-3603	232	-3852
Locali Pubblici	61	119	-9	78
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2168	-922	61	-968
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2168	-922	61	-968
Pressione del Vento (+X)	-631	-43	94	2780
Pressione del Vento (-X)	-311	899	-219	2777
Pressione del Vento (+Y)	9288	2355	-33	-4801
Pressione del Vento (-Y)	-652	-56	92	3022
Sezione 48[Arm]				
Carico Permanente	-35548	-7512	-352	-12184
Permanenti NON Strutturali	-5325	-901	52	-3709
Locali Pubblici	17	27	8	83
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1308	-229	8	-936
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1308	-229	8	-936
Pressione del Vento (+X)	-1252	-2135	-168	2169
Pressione del Vento (-X)	-1368	-1465	-1083	2527
Pressione del Vento (+Y)	10138	5154	1261	-4166
Pressione del Vento (-Y)	-1417	-2246	-172	2358
Fascia Fascia 9				

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 121[Arm]				
Carico Permanente	-107	0	443	-5685
Permanenti NON Strutturali	-64	0	63	-1005
Locali Pubblici	-19	0	-5	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-9	0	17	-243
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9	0	17	-243
Pressione del Vento (+X)	2034	0	8	961
Pressione del Vento (-X)	1849	0	0	942
Pressione del Vento (+Y)	-4029	0	-53	-1341
Pressione del Vento (-Y)	2140	0	7	1023
Sezione 122[Arm]				
Carico Permanente	5557	0	222	59
Permanenti NON Strutturali	954	0	32	12
Locali Pubblici	-8	0	-3	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	236	0	9	1
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	236	0	9	1
Pressione del Vento (+X)	-68	0	-28	527
Pressione del Vento (-X)	-239	0	139	522
Pressione del Vento (+Y)	-346	0	-132	-1088
Pressione del Vento (-Y)	-76	0	-28	559
Sezione 123[Arm]				
Carico Permanente	-1551	0	490	5698
Permanenti NON Strutturali	-251	0	70	952
Locali Pubblici	-11	0	-6	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-57	0	19	241
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-57	0	19	241
Pressione del Vento (+X)	-1490	0	-16	793
Pressione del Vento (-X)	-1576	0	94	743
Pressione del Vento (+Y)	3272	0	-130	-2181
Pressione del Vento (-Y)	-1569	0	-15	839
Fascia Fascia 10				
Sezione 124[Arm]				
Carico Permanente	-998	0	-817	451
Permanenti NON Strutturali	1289	0	-160	27
Locali Pubblici	1	0	7	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	314	0	-42	7
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	314	0	-42	7
Pressione del Vento (+X)	3756	0	-329	288
Pressione del Vento (-X)	3880	0	-3409	280
Pressione del Vento (+Y)	-6914	0	3791	-656
Pressione del Vento (-Y)	3791	0	-329	301
Sezione 125[Arm]				
Carico Permanente	20814	10056	-718	5835
Permanenti NON Strutturali	3907	1231	-171	148
Locali Pubblici	-140	-65	4	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	1004	324	-43	35
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1004	324	-43	35
Pressione del Vento (+X)	520	-3196	-375	4128
Pressione del Vento (-X)	-1273	-4047	-5532	4125
Pressione del Vento (+Y)	-1384	5652	5924	-9999
Pressione del Vento (-Y)	366	-3330	-375	4311
Sezione 126[Arm]				
Carico Permanente	-2020	0	-738	-23
Permanenti NON Strutturali	1216	0	-148	0
Locali Pubblici	4	0	6	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	295	0	-38	0
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	295	0	-38	0
Pressione del Vento (+X)	2352	0	278	469
Pressione del Vento (-X)	2506	0	-3138	470
Pressione del Vento (+Y)	-3904	0	2910	-942
Pressione del Vento (-Y)	2346	0	278	490
Sezione 127[Arm]				
Carico Permanente	21929	11038	-792	266
Permanenti NON Strutturali	3932	1235	-182	41
Locali Pubblici	-139	-57	5	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	1007	322	-47	11
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1007	322	-47	11
Pressione del Vento (+X)	1879	-1081	500	4895
Pressione del Vento (-X)	93	-1908	-5309	4861
Pressione del Vento (+Y)	-4438	882	4845	-9947
Pressione del Vento (-Y)	1818	-1109	500	5102
Sezione 128[Arm]				
Carico Permanente	21136	-10479	-673	-6248
Permanenti NON Strutturali	3928	-1288	-163	-197
Locali Pubblici	-138	63	4	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	1008	-338	-41	-49
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1008	-338	-41	-49
Pressione del Vento (+X)	3766	-1460	1066	5198
Pressione del Vento (-X)	1961	-576	-4058	5213
Pressione del Vento (+Y)	-8097	3900	3032	-8848
Pressione del Vento (-Y)	3820	-1546	1066	5392
Sezione 129[Arm]				

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico Permanente	-1158	0	-801	-489
Permanenti NON Strutturali	1268	0	-157	-28
Locali Pubblici	2	0	7	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	309	0	-41	-7
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	309	0	-41	-7
Pressione del Vento (+X)	1051	0	532	325
Pressione del Vento (-X)	1193	0	-2546	336
Pressione del Vento (+Y)	-1444	0	2078	-582
Pressione del Vento (-Y)	1009	0	533	340
Muro P3-P4				
Maschio Maschio 12				
Sezione 79[Arm]				
Carico Permanente	-68762	36939	-9748	-3945
Permanenti NON Strutturali	-11788	4999	-1500	-4129
Locali Pubblici	42	-136	145	91
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2892	1264	-417	-1036
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2892	1264	-417	-1036
Pressione del Vento (+X)	4790	-2879	-253	-3803
Pressione del Vento (-X)	8435	-2245	1695	-1616
Pressione del Vento (+Y)	-5758	1075	-445	5629
Pressione del Vento (-Y)	4932	-2940	-257	-3923
Sezione 80[Arm]				
Carico Permanente	-60883	25355	-332	3049
Permanenti NON Strutturali	-18400	8593	-63	-3813
Locali Pubblici	36	-101	-2	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4502	2129	-16	-926
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4502	2129	-16	-926
Pressione del Vento (+X)	1386	725	219	-3470
Pressione del Vento (-X)	4172	-2557	-278	-3141
Pressione del Vento (+Y)	3487	-1187	112	6152
Pressione del Vento (-Y)	1367	695	225	-3572
Sezione 81[Arm]				
Carico Permanente	-27790	-3003	519	-1896
Permanenti NON Strutturali	-15142	-2525	158	-2514
Locali Pubblici	12	5	-4	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3705	-615	40	-614
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3705	-615	40	-614
Pressione del Vento (+X)	2230	59	126	-1058
Pressione del Vento (-X)	976	1280	-629	-1114
Pressione del Vento (+Y)	4034	-695	490	2321
Pressione del Vento (-Y)	2225	62	128	-1095
Sezione 82[Arm]				
Carico Permanente	-68748	34569	-7639	-3035
Permanenti NON Strutturali	-11964	4785	-1168	-3919
Locali Pubblici	-37	-138	95	87
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2908	1218	-322	-984
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2908	1218	-322	-984
Pressione del Vento (+X)	5487	-2441	-146	-3574
Pressione del Vento (-X)	7996	-2053	1385	-1576
Pressione del Vento (+Y)	-5833	717	-420	5369
Pressione del Vento (-Y)	5628	-2495	-145	-3694
Sezione 83[Arm]				
Carico Permanente	-67089	37328	-1974	1532
Permanenti NON Strutturali	-15987	8311	-309	-4164
Locali Pubblici	2	-145	14	23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3901	2080	-79	-1023
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3901	2080	-79	-1023
Pressione del Vento (+X)	3575	-641	122	-4105
Pressione del Vento (-X)	6119	-3325	145	-2175
Pressione del Vento (+Y)	-974	-283	-40	5986
Pressione del Vento (-Y)	3625	-694	127	-4209
Sezione 84[Arm]				
Carico Permanente	-57097	24520	11	2084
Permanenti NON Strutturali	-18544	9352	-4	-3734
Locali Pubblici	44	-99	-4	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4539	2314	-1	-908
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4539	2314	-1	-908
Pressione del Vento (+X)	686	1061	236	-3018
Pressione del Vento (-X)	3284	-2615	-345	-3105
Pressione del Vento (+Y)	4926	-1385	123	5786
Pressione del Vento (-Y)	640	1032	244	-3126
Maschio Maschio 11				
Sezione 70[Arm]				
Carico Permanente	-131741	15371	-9535	-5759
Permanenti NON Strutturali	-27033	2507	-1766	-2723
Locali Pubblici	-74	99	88	35
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6563	579	-464	-676
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6563	579	-464	-676
Pressione del Vento (+X)	7287	-2859	-99	-2278
Pressione del Vento (-X)	7475	2666	1756	1706
Pressione del Vento (+Y)	-859	-408	-641	1136
Pressione del Vento (-Y)	7379	-2828	-98	-2294

CC	N	MNP	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 71[Arm]				
Carico Permanente	-105868	-4509	-4791	-5359
Permanenti NON Strutturali	-29366	1617	-859	-2870
Locali Pubblici	-63	-50	45	57
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7135	407	-225	-716
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7135	407	-225	-716
Pressione del Vento (+X)	7211	4569	72	-2588
Pressione del Vento (-X)	8183	-762	376	1861
Pressione del Vento (+Y)	-486	-2791	68	1248
Pressione del Vento (-Y)	7312	4605	72	-2584
Sezione 72[Arm]				
Carico Permanente	-41872	828	-1078	3556
Permanenti NON Strutturali	-23526	-678	-190	478
Locali Pubblici	-1	10	9	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5728	-170	-49	114
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5728	-170	-49	114
Pressione del Vento (+X)	3667	-732	56	-1176
Pressione del Vento (-X)	3577	-54	-179	-31
Pressione del Vento (+Y)	3451	507	210	628
Pressione del Vento (-Y)	3673	-735	57	-1192
Sezione 74[Arm]				
Carico Permanente	-137847	724	-9270	-4781
Permanenti NON Strutturali	-29323	-651	-1697	-2381
Locali Pubblici	-64	92	84	30
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7125	-194	-448	-589
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7125	-194	-448	-589
Pressione del Vento (+X)	7120	-2239	-86	-2145
Pressione del Vento (-X)	8147	2290	1706	1597
Pressione del Vento (+Y)	-426	28	-626	1009
Pressione del Vento (-Y)	7216	-2206	-88	-2160
Sezione 75[Arm]				
Carico Permanente	-130694	-3063	-7676	-6554
Permanenti NON Strutturali	-30529	-71	-1392	-3375
Locali Pubblici	-65	38	70	63
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7418	-33	-366	-842
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7418	-33	-366	-842
Pressione del Vento (+X)	7172	347	-27	-2895
Pressione del Vento (-X)	8556	1075	1220	2048
Pressione del Vento (+Y)	-344	-881	-370	1480
Pressione del Vento (-Y)	7272	382	-27	-2889
Sezione 76[Arm]				
Carico Permanente	-125337	-4491	-6968	-6235
Permanenti NON Strutturali	-30709	402	-1261	-3266
Locali Pubblici	-61	16	62	60
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7464	91	-329	-816
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7464	91	-329	-816
Pressione del Vento (+X)	7201	1778	6	-2858
Pressione del Vento (-X)	8781	518	975	1998
Pressione del Vento (+Y)	-477	-1532	-231	1457
Pressione del Vento (-Y)	7304	1816	4	-2854
Sezione 77[Arm]				
Carico Permanente	-108054	-4389	-4997	-5678
Permanenti NON Strutturali	-29632	1708	-895	-3008
Locali Pubblici	-65	-48	47	59
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7201	431	-236	-752
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7201	431	-236	-752
Pressione del Vento (+X)	7291	4588	73	-2658
Pressione del Vento (-X)	8352	-722	414	1913
Pressione del Vento (+Y)	-576	-2866	54	1299
Pressione del Vento (-Y)	7394	4623	72	-2654
Sezione 78[Arm]				
Carico Permanente	-97012	-8141	-4012	-3487
Permanenti NON Strutturali	-27981	988	-714	-2137
Locali Pubblici	-62	-68	37	50
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6798	263	-187	-537
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6798	263	-187	-537
Pressione del Vento (+X)	7301	5248	78	-2299
Pressione del Vento (-X)	7618	-308	206	1553
Pressione del Vento (+Y)	-588	-3379	150	1040
Pressione del Vento (-Y)	7396	5295	77	-2292
Maschio Maschio 10				
Sezione 61[Arm]				
Carico Permanente	-134582	-19653	-9481	4901
Permanenti NON Strutturali	-27464	-3586	-1753	2644
Locali Pubblici	-67	-100	82	-44
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6671	-840	-457	667
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6671	-840	-457	667
Pressione del Vento (+X)	7591	121	391	-312
Pressione del Vento (-X)	7586	3946	808	3651
Pressione del Vento (+Y)	-903	-3314	-198	-3830
Pressione del Vento (-Y)	7626	187	380	-262
Sezione 62[Arm]				

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico Permanente	-108490	5268	-4828	4991
Permanenti NON Strutturali	-29864	-1794	-862	2749
Locali Pubblici	-61	59	45	-59
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7257	-456	-226	689
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7257	-456	-226	689
Pressione del Vento (+X)	8189	-1072	88	-131
Pressione del Vento (-X)	7164	-7396	349	3683
Pressione del Vento (+Y)	5	7292	83	-4030
Pressione del Vento (-Y)	8210	-1151	84	-70
Sezione 63[Arm]				
Carico Permanente	-41869	-519	-1093	-3506
Permanenti NON Strutturali	-23521	550	-194	-552
Locali Pubblici	3	-11	9	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5735	135	-53	-133
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5735	135	-53	-133
Pressione del Vento (+X)	3528	106	-41	324
Pressione del Vento (-X)	3436	1063	32	1551
Pressione del Vento (+Y)	3648	-1103	122	-1352
Pressione del Vento (-Y)	3526	115	-42	341
Sezione 65[Arm]				
Carico Permanente	-134890	-565	-9343	3272
Permanenti NON Strutturali	-28529	358	-1716	2093
Locali Pubblici	-57	-92	80	-33
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6933	119	-449	545
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6933	119	-449	545
Pressione del Vento (+X)	7761	-470	391	-286
Pressione del Vento (-X)	6659	2741	784	3371
Pressione del Vento (+Y)	175	-2370	-185	-3392
Pressione del Vento (-Y)	7781	-411	377	-253
Sezione 66[Arm]				
Carico Permanente	-129992	6720	-7674	5970
Permanenti NON Strutturali	-30421	834	-1395	3161
Locali Pubblici	-56	-34	70	-63
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7395	217	-364	788
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7395	217	-364	788
Pressione del Vento (+X)	8106	-729	273	-305
Pressione del Vento (-X)	6549	-995	632	4264
Pressione del Vento (+Y)	766	728	-88	-4565
Pressione del Vento (-Y)	8115	-718	266	-240
Sezione 67[Arm]				
Carico Permanente	-125359	4302	-6928	6661
Permanenti NON Strutturali	-30753	-290	-1254	3338
Locali Pubblici	-53	-13	60	-64
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7475	-65	-328	835
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7475	-65	-328	835
Pressione del Vento (+X)	8166	-575	220	-309
Pressione del Vento (-X)	6481	-2394	556	4307
Pressione del Vento (+Y)	910	2225	-40	-4669
Pressione del Vento (-Y)	8175	-583	213	-244
Sezione 68[Arm]				
Carico Permanente	-109530	3463	-4994	5287
Permanenti NON Strutturali	-29960	-2074	-894	2853
Locali Pubblici	-59	52	47	-58
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7280	-520	-234	715
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7280	-520	-234	715
Pressione del Vento (+X)	8144	-831	96	-161
Pressione del Vento (-X)	6927	-6882	367	3762
Pressione del Vento (+Y)	263	6819	75	-4118
Pressione del Vento (-Y)	8160	-909	93	-97
Sezione 69[Arm]				
Carico Permanente	-92805	2131	-3819	2799
Permanenti NON Strutturali	-27041	-2284	-680	1974
Locali Pubblici	-56	65	36	-52
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6570	-577	-179	497
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6570	-577	-179	497
Pressione del Vento (+X)	7156	-913	51	45
Pressione del Vento (-X)	6549	-6157	245	3216
Pressione del Vento (+Y)	113	6376	118	-3446
Pressione del Vento (-Y)	7176	-987	51	104
Maschio Maschio 9				
Sezione 55[Arm]				
Carico Permanente	-72703	-38070	-9659	3844
Permanenti NON Strutturali	-12773	-5293	-1475	4417
Locali Pubblici	59	167	141	-103
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3136	-1337	-411	1107
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3136	-1337	-411	1107
Pressione del Vento (+X)	6307	2442	473	2576
Pressione del Vento (-X)	5049	3069	332	4223
Pressione del Vento (+Y)	-3306	-1300	195	-6981
Pressione del Vento (-Y)	6300	2452	462	2615
Sezione 56[Arm]				
Carico Permanente	-63237	-32201	-354	-2417

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	-19129	-10515	-67	3987
Locali Pubblici	40	128	0	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4677	-2609	-14	970
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4677	-2609	-14	970
Pressione del Vento (+X)	3028	1408	40	2835
Pressione del Vento (-X)	797	-693	92	4575
Pressione del Vento (+Y)	5510	3206	-67	-6910
Pressione del Vento (-Y)	2991	1365	42	2878
Sezione 57[Arm]				
Carico Permanente	-27832	3231	540	1836
Permanenti NON Strutturali	-15019	2589	166	2411
Locali Pubblici	11	1	-4	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3666	633	44	591
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3666	633	44	591
Pressione del Vento (+X)	1870	-621	-160	927
Pressione del Vento (-X)	1642	-586	-83	1192
Pressione del Vento (+Y)	3696	443	238	-2194
Pressione del Vento (-Y)	1869	-617	-158	941
Sezione 58[Arm]				
Carico Permanente	-68972	-35651	-7846	3682
Permanenti NON Strutturali	-12125	-5111	-1199	4105
Locali Pubblici	-46	163	98	-92
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2940	-1305	-331	1031
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2940	-1305	-331	1031
Pressione del Vento (+X)	6481	2074	427	2406
Pressione del Vento (-X)	5622	2381	322	3865
Pressione del Vento (+Y)	-4295	-567	74	-6474
Pressione del Vento (-Y)	6487	2075	416	2442
Sezione 59[Arm]				
Carico Permanente	-67969	-35179	-2071	-1528
Permanenti NON Strutturali	-15938	-7684	-324	4270
Locali Pubblici	-3	139	16	-23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3884	-1924	-85	1044
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3884	-1924	-85	1044
Pressione del Vento (+X)	4971	1807	139	2896
Pressione del Vento (-X)	3661	1092	138	4782
Pressione del Vento (+Y)	256	1135	-33	-7298
Pressione del Vento (-Y)	4961	1788	137	2940
Sezione 60[Arm]				
Carico Permanente	-53876	-17629	33	-1951
Permanenti NON Strutturali	-17610	-7289	-2	3945
Locali Pubblici	35	83	-5	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4304	-1806	1	969
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4304	-1806	1	969
Pressione del Vento (+X)	2281	424	16	2627
Pressione del Vento (-X)	244	-1516	84	4143
Pressione del Vento (+Y)	5943	3145	-73	-6378
Pressione del Vento (-Y)	2244	386	17	2664
Fascia Fascia 11				
Sezione 130[Arm]				
Carico Permanente	96	0	-341	-3192
Permanenti NON Strutturali	903	0	-43	-149
Locali Pubblici	-47	0	3	-31
Coperture accessibili solo per manutenzione	237	0	-12	-27
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	237	0	-12	-27
Pressione del Vento (+X)	406	0	18	512
Pressione del Vento (-X)	1137	0	19	821
Pressione del Vento (+Y)	-1542	0	-1	-938
Pressione del Vento (-Y)	422	0	17	520
Sezione 131[Arm]				
Carico Permanente	3906	0	-77	1107
Permanenti NON Strutturali	746	0	-8	479
Locali Pubblici	7	0	2	-10
Coperture accessibili solo per manutenzione	179	0	-3	120
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	179	0	-3	120
Pressione del Vento (+X)	-311	0	5	47
Pressione del Vento (-X)	-262	0	3	305
Pressione del Vento (+Y)	125	0	0	-470
Pressione del Vento (-Y)	-310	0	4	46
Sezione 132[Arm]				
Carico Permanente	-6700	0	-242	7180
Permanenti NON Strutturali	-2158	0	-48	1821
Locali Pubblici	24	0	3	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-534	0	-13	431
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-534	0	-13	431
Pressione del Vento (+X)	32	0	10	-301
Pressione del Vento (-X)	-896	0	4	241
Pressione del Vento (+Y)	1545	0	12	-701
Pressione del Vento (-Y)	16	0	9	-282
Fascia Fascia 12				
Sezione 133[Arm]				
Carico Permanente	-1935	0	-25	345

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	-1936	0	-7	294
Locali Pubblici	9	0	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-475	0	-2	73
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-475	0	-2	73
Pressione del Vento (+X)	-1560	0	-199	107
Pressione del Vento (-X)	-1631	0	-143	248
Pressione del Vento (+Y)	3196	0	345	-393
Pressione del Vento (-Y)	-1565	0	-198	111
Sezione 134[Arm]				
Carico Permanente	6042	4480	6	6825
Permanenti NON Strutturali	-2596	364	15	4958
Locali Pubblici	-17	-6	0	-43
Coperture accessibili solo per manutenzione	-626	92	3	1221
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-626	92	3	1221
Pressione del Vento (+X)	-3149	-605	-283	1065
Pressione del Vento (-X)	-5160	-1723	-175	2923
Pressione del Vento (+Y)	7622	1648	461	-4917
Pressione del Vento (-Y)	-3185	-624	-283	1103
Sezione 135[Arm]				
Carico Permanente	-2379	0	-423	-343
Permanenti NON Strutturali	-2828	0	-77	235
Locali Pubblici	24	0	4	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-697	0	-20	60
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-697	0	-20	60
Pressione del Vento (+X)	-1995	0	-139	219
Pressione del Vento (-X)	-2636	0	-94	478
Pressione del Vento (+Y)	4655	0	278	-629
Pressione del Vento (-Y)	-2014	0	-139	225
Sezione 136[Arm]				
Carico Permanente	10322	9203	-797	-293
Permanenti NON Strutturali	-415	2920	-138	2443
Locali Pubblici	-32	-26	8	-47
Coperture accessibili solo per manutenzione	-89	720	-36	611
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-89	720	-36	611
Pressione del Vento (+X)	-2984	-327	-235	1397
Pressione del Vento (-X)	-4301	-633	-156	3293
Pressione del Vento (+Y)	6010	-330	475	-4506
Pressione del Vento (-Y)	-3005	-328	-234	1440
Sezione 137[Arm]				
Carico Permanente	4967	-3893	-1940	-10667
Permanenti NON Strutturali	-1139	-2809	-352	-1039
Locali Pubblici	-51	53	18	-45
Coperture accessibili solo per manutenzione	-258	-703	-93	-240
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-258	-703	-93	-240
Pressione del Vento (+X)	-2112	-753	-135	1856
Pressione del Vento (-X)	-2777	-1652	-106	3717
Pressione del Vento (+Y)	4466	2839	443	-3861
Pressione del Vento (-Y)	-2118	-779	-137	1903
Sezione 138[Arm]				
Carico Permanente	-891	0	-702	-753
Permanenti NON Strutturali	-3016	0	-128	-58
Locali Pubblici	36	0	6	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-747	0	-34	-13
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-747	0	-34	-13
Pressione del Vento (+X)	-2465	0	-100	145
Pressione del Vento (-X)	-3580	0	-59	275
Pressione del Vento (+Y)	5813	0	233	-301
Pressione del Vento (-Y)	-2495	0	-100	148
Fascia Fascia 13				
Sezione 139[Arm]				
Carico Permanente	2928	0	-1095	380
Permanenti NON Strutturali	-2332	0	-203	94
Locali Pubblici	38	0	10	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-581	0	-53	23
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-581	0	-53	23
Pressione del Vento (+X)	-2862	0	-10	-84
Pressione del Vento (-X)	-4848	0	28	81
Pressione del Vento (+Y)	6921	0	97	-50
Pressione del Vento (-Y)	-2911	0	-11	-82
Sezione 140[Arm]				
Carico Permanente	-6021	-3694	-2061	12030
Permanenti NON Strutturali	-5475	599	-386	3635
Locali Pubblici	19	-19	21	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1341	153	-101	886
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1341	153	-101	886
Pressione del Vento (+X)	-1489	1720	-30	-1680
Pressione del Vento (-X)	-6359	392	107	1682
Pressione del Vento (+Y)	8649	-1641	139	-1691
Pressione del Vento (-Y)	-1550	1725	-30	-1639
Sezione 141[Arm]				
Carico Permanente	2431	0	-1076	-15
Permanenti NON Strutturali	-2422	0	-200	-17

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Locali Pubblici	38	0	10	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-602	0	-52	-4
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-602	0	-52	-4
Pressione del Vento (+X)	-2514	0	-3	-88
Pressione del Vento (-X)	-5283	0	19	173
Pressione del Vento (+Y)	7096	0	96	-81
Pressione del Vento (-Y)	-2572	0	-4	-86
Sezione 142[Arm]				
Carico Permanente	-4083	18	-2089	-244
Permanenti NON Strutturali	-5050	1756	-391	-75
Locali Pubblici	20	-19	21	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1236	434	-101	-19
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1236	434	-101	-19
Pressione del Vento (+X)	-1943	791	-5	-1180
Pressione del Vento (-X)	-5911	1567	60	2357
Pressione del Vento (+Y)	8408	-2453	165	-1179
Pressione del Vento (-Y)	-1995	815	-7	-1144
Sezione 143[Arm]				
Carico Permanente	-6452	4366	-2061	-12106
Permanenti NON Strutturali	-5569	-471	-385	-3689
Locali Pubblici	20	21	21	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1362	-120	-102	-898
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1362	-120	-102	-898
Pressione del Vento (+X)	-2049	-503	18	-613
Pressione del Vento (-X)	-5138	-2996	17	2842
Pressione del Vento (+Y)	8023	2981	181	-597
Pressione del Vento (-Y)	-2093	-544	16	-580
Sezione 144[Arm]				
Carico Permanente	3157	0	-1073	-410
Permanenti NON Strutturali	-2176	0	-199	-111
Locali Pubblici	38	0	10	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-541	0	-52	-27
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-541	0	-52	-27
Pressione del Vento (+X)	-2314	0	2	-38
Pressione del Vento (-X)	-5699	0	5	155
Pressione del Vento (+Y)	7221	0	106	-64
Pressione del Vento (-Y)	-2378	0	1	-35
Fascia Fascia 14				
Sezione 145[Arm]				
Carico Permanente	-6069	0	-228	-6633
Permanenti NON Strutturali	-1999	0	-47	-1718
Locali Pubblici	16	0	1	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-493	0	-12	-420
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-493	0	-12	-420
Pressione del Vento (+X)	-587	0	-12	-96
Pressione del Vento (-X)	328	0	44	486
Pressione del Vento (+Y)	873	0	-8	310
Pressione del Vento (-Y)	-592	0	-12	-91
Sezione 146[Arm]				
Carico Permanente	3926	0	-80	-1148
Permanenti NON Strutturali	750	0	-9	-493
Locali Pubblici	5	0	2	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	181	0	-3	-122
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	181	0	-3	-122
Pressione del Vento (+X)	-237	0	-8	-238
Pressione del Vento (-X)	-412	0	28	90
Pressione del Vento (+Y)	205	0	-12	272
Pressione del Vento (-Y)	-244	0	-8	-240
Sezione 147[Arm]				
Carico Permanente	540	0	-348	3151
Permanenti NON Strutturali	957	0	-44	122
Locali Pubblici	-35	0	4	25
Coperture accessibili solo per manutenzione	245	0	-12	21
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	245	0	-12	21
Pressione del Vento (+X)	966	0	1	-757
Pressione del Vento (-X)	-155	0	53	-248
Pressione del Vento (+Y)	-865	0	-16	643
Pressione del Vento (-Y)	975	0	1	-752
Fascia Fascia 15				
Sezione 148[Arm]				
Carico Permanente	-944	0	-704	747
Permanenti NON Strutturali	-3028	0	-128	61
Locali Pubblici	37	0	7	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-749	0	-34	14
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-749	0	-34	14
Pressione del Vento (+X)	-1455	0	43	-219
Pressione del Vento (-X)	-5607	0	-348	-114
Pressione del Vento (+Y)	6856	0	374	219
Pressione del Vento (-Y)	-1514	0	43	-223
Sezione 149[Arm]				
Carico Permanente	5890	4337	-1974	10963
Permanenti NON Strutturali	-853	2980	-358	1132

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Locali Pubblici	-51	-56	19	44
Coperture accessibili solo per manutenzione	-190	745	-94	263
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-190	745	-94	263
Pressione del Vento (+X)	267	1400	37	-3173
Pressione del Vento (-X)	-7736	310	-460	-1194
Pressione del Vento (+Y)	6921	-2226	625	2608
Pressione del Vento (-Y)	211	1421	36	-3202
Sezione 150[Arm]				
Carico Permanente	-2895	0	-376	127
Permanenti NON Strutturali	-2877	0	-69	-173
Locali Pubblici	23	0	3	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-708	0	-18	-43
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-708	0	-18	-43
Pressione del Vento (+X)	-514	0	65	-235
Pressione del Vento (-X)	-5214	0	-525	-68
Pressione del Vento (+Y)	5844	0	493	281
Pressione del Vento (-Y)	-555	0	65	-240
Sezione 151[Arm]				
Carico Permanente	8918	7704	-807	517
Permanenti NON Strutturali	-697	2664	-141	-2478
Locali Pubblici	-30	-26	7	47
Coperture accessibili solo per manutenzione	-156	660	-37	-618
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-156	660	-37	-618
Pressione del Vento (+X)	-763	-279	108	-2781
Pressione del Vento (-X)	-8235	-178	-847	-746
Pressione del Vento (+Y)	7953	-635	813	3348
Pressione del Vento (-Y)	-834	-285	108	-2834
Sezione 152[Arm]				
Carico Permanente	6757	-5060	22	-7086
Permanenti NON Strutturali	-2381	-529	18	-5080
Locali Pubblici	-17	6	0	44
Coperture accessibili solo per manutenzione	-571	-134	4	-1255
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-571	-134	4	-1255
Pressione del Vento (+X)	-1676	1416	155	-2292
Pressione del Vento (-X)	-8307	302	-1056	-425
Pressione del Vento (+Y)	9224	-973	888	3732
Pressione del Vento (-Y)	-1771	1444	155	-2348
Sezione 153[Arm]				
Carico Permanente	-2013	0	-19	-302
Permanenti NON Strutturali	-1932	0	-6	-294
Locali Pubblici	9	0	0	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-474	0	-2	-73
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-474	0	-2	-73
Pressione del Vento (+X)	177	0	89	-202
Pressione del Vento (-X)	-5034	0	-722	-46
Pressione del Vento (+Y)	4872	0	628	292
Pressione del Vento (-Y)	150	0	89	-206

LEGENDA:

CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
N	Sforzo normale.
MNP	Momento nel piano.
MFP	Momento fuori piano.
TNP	Taglio nel piano.

Muri - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Dir	Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Muro P1-P2				
Maschio Maschio 4				
Sezione 25[Arm]				
X	-13354	-4933	1894	-11201
Y	30713	-9508	3434	-20879
Z	0	0	0	0
Sezione 26[Arm]				
X	-15292	11166	-33	-14267
Y	1084	-3572	-2264	-28124
Z	0	0	0	0
Sezione 27[Arm]				
X	-5282	-4167	104	-2103
Y	-3010	835	-1300	-18669
Z	0	0	0	0
Sezione 28[Arm]				
X	-4467	-8046	1009	-14487
Y	34309	-12439	1843	-25123
Z	0	0	0	0
Sezione 29[Arm]				
X	-12828	6480	107	-16370
Y	12702	-6432	-1152	-28434
Z	0	0	0	0

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 30[Arm]					
X	-18262	16136	-123	-11284	
Y	-12357	2000	-2671	-26120	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 3					
Sezione 16[Arm]					
X	-6881	-32410	783	-24584	
Y	27659	-6949	9187	-6313	
Z	0	0	0	0	
Sezione 17[Arm]					
X	-13962	30551	266	-32696	
Y	27101	12597	-4789	-11298	
Z	0	0	0	0	
Sezione 18[Arm]					
X	-1260	-11742	-84	-13166	
Y	6872	-5348	-3267	-12168	
Z	0	0	0	0	
Sezione 19[Arm]					
X	-4789	-28793	774	-21922	
Y	28697	-6040	7803	-5449	
Z	0	0	0	0	
Sezione 20[Arm]					
X	-9477	-40120	786	-31181	
Y	28413	-9120	6303	-8373	
Z	0	0	0	0	
Sezione 21[Arm]					
X	-13114	-2751	536	-35733	
Y	28442	3791	222	-10777	
Z	0	0	0	0	
Sezione 22[Arm]					
X	-14520	7433	428	-35477	
Y	28298	6758	-1745	-11086	
Z	0	0	0	0	
Sezione 23[Arm]					
X	-10546	44308	219	-30174	
Y	29573	19931	-5659	-11591	
Z	0	0	0	0	
Sezione 24[Arm]					
X	-7076	41199	195	-26136	
Y	27634	20201	-5945	-11723	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 2					
Sezione 7[Arm]					
X	6147	-39176	-880	-28215	
Y	28647	6686	9332	8146	
Z	0	0	0	0	
Sezione 8[Arm]					
X	12166	40461	-283	-32530	
Y	30685	-18481	-5011	11020	
Z	0	0	0	0	
Sezione 9[Arm]					
X	2535	-11771	85	-14076	
Y	5852	4400	-3294	11519	
Z	0	0	0	0	
Sezione 10[Arm]					
X	10368	-35585	-850	-26244	
Y	28399	6535	8263	7095	
Z	0	0	0	0	
Sezione 11[Arm]					
X	12009	-39207	-867	-28180	
Y	29271	6125	7859	8137	
Z	0	0	0	0	
Sezione 12[Arm]					
X	11574	802	-556	-35709	
Y	30110	-5932	146	11021	
Z	0	0	0	0	
Sezione 13[Arm]					
X	12379	3856	-521	-35351	
Y	29968	-7196	-555	10969	
Z	0	0	0	0	
Sezione 14[Arm]					
X	7768	45673	-230	-29859	
Y	29791	-20845	-5876	10920	
Z	0	0	0	0	
Sezione 15[Arm]					
X	8432	41002	-209	-27562	
Y	27196	-17855	-5926	10547	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 1					
Sezione 1[Arm]					
X	14945	-7637	-1809	-14386	
Y	29294	14923	3464	23472	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma						
Dir	N	MNP	MFP	TNP		
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]		
Z	0	0	0	0		
Sezione 2[Arm]						
X	20381	17187	45	-14518		
Y	-3543	1656	-2349	28191		
Z	0	0	0	0		
Sezione 3[Arm]						
X	5221	-3339	-108	-1959		
Y	-2002	-2086	-1298	18284		
Z	0	0	0	0		
Sezione 4[Arm]						
X	7506	-7139	-1328	-14367		
Y	37392	14917	2530	23441		
Z	0	0	0	0		
Sezione 5[Arm]						
X	14289	8271	-192	-16763		
Y	14567	6544	-742	28429		
Z	0	0	0	0		
Sezione 6[Arm]						
X	19333	15085	142	-11281		
Y	-7700	-1446	-2558	26170		
Z	0	0	0	0		
Fascia Fascia 1						
Sezione 85[Arm]						
X	-7973	555	-33	-3367		
Y	6253	-336	62	4702		
Z	0	0	0	0		
Sezione 86[Arm]						
X	-969	0	-44	-3477		
Y	-1578	0	225	1933		
Z	0	0	0	0		
Sezione 87[Arm]						
X	9060	564	-116	-4988		
Y	-3372	-275	244	93		
Z	0	0	0	0		
Fascia Fascia 2						
Sezione 88[Arm]						
X	628	0	-2	-2247		
Y	-419	0	-17	4441		
Z	0	0	0	0		
Sezione 89[Arm]						
X	7416	5368	-50	-14587		
Y	-10909	-6749	-843	20625		
Z	0	0	0	0		
Sezione 90[Arm]						
X	482	0	-5	-3336		
Y	-355	0	-26	5278		
Z	0	0	0	0		
Sezione 91[Arm]						
X	-186	148	-69	-15481		
Y	-2817	-2463	-931	20368		
Z	0	0	0	0		
Sezione 92[Arm]						
X	-7648	6372	-128	-15173		
Y	8140	-5102	-871	20122		
Z	0	0	0	0		
Sezione 93[Arm]						
X	-96	0	-5	-2567		
Y	561	0	-29	4343		
Z	0	0	0	0		
Fascia Fascia 3						
Sezione 94[Arm]						
X	-8984	0	82	-4091		
Y	1599	0	139	1757		
Z	0	0	0	0		
Sezione 95[Arm]						
X	-170	0	0	-2168		
Y	-642	0	139	36		
Z	0	0	0	0		
Sezione 96[Arm]						
X	6906	0	-63	-3931		
Y	1172	0	203	-1576		
Z	0	0	0	0		
Fascia Fascia 4						
Sezione 97[Arm]						
X	644	0	-1	-3620		
Y	393	0	-16	74		
Z	0	0	0	0		
Sezione 98[Arm]						
X	10752	9749	-83	-23917		
Y	9860	2749	-811	-164		
Z	0	0	0	0		
Sezione 99[Arm]						

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
X	-71	0	0	-4858	
Y	624	0	-6	-32	
Z	0	0	0	0	
Sezione 100[Arm]					
X	717	1141	-5	-24597	
Y	9917	2605	-929	-62	
Z	0	0	0	0	
Sezione 101[Arm]					
X	-11644	9686	85	-23555	
Y	9817	-2712	-796	71	
Z	0	0	0	0	
Sezione 102[Arm]					
X	-719	0	2	-3632	
Y	1073	0	-13	-96	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 5					
Sezione 103[Arm]					
X	-11794	1146	151	-7261	
Y	-5178	618	347	-431	
Z	0	0	0	0	
Sezione 104[Arm]					
X	307	0	105	-6315	
Y	-1476	0	399	-3613	
Z	0	0	0	0	
Sezione 105[Arm]					
X	10663	1140	77	-5136	
Y	7911	670	107	-6710	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 6					
Sezione 106[Arm]					
X	411	0	3	-2372	
Y	751	0	-18	-4248	
Z	0	0	0	0	
Sezione 107[Arm]					
X	7343	5176	107	-13049	
Y	8483	4798	-739	-18638	
Z	0	0	0	0	
Sezione 108[Arm]					
X	-29	0	3	-2988	
Y	211	0	-19	-4894	
Z	0	0	0	0	
Sezione 109[Arm]					
X	-1018	-521	68	-13456	
Y	-3985	-2505	-832	-18962	
Z	0	0	0	0	
Sezione 110[Arm]					
X	-8172	4832	46	-12585	
Y	-11630	6558	-712	-19170	
Z	0	0	0	0	
Sezione 111[Arm]					
X	-725	0	3	-2207	
Y	-515	0	-29	-4411	
Z	0	0	0	0	
Muro P1-P3					
Maschio Maschio 6					
Sezione 37[Arm]					
X	13436	-5921	687	-4480	
Y	-11721	-21572	-1264	-31239	
Z	0	0	0	0	
Sezione 38[Arm]					
X	5276	-3887	1404	-5913	
Y	-39564	25081	185	-36985	
Z	0	0	0	0	
Sezione 39[Arm]					
X	428	812	550	-528	
Y	-9685	-5607	243	-16944	
Z	0	0	0	0	
Sezione 40[Arm]					
X	14245	-5689	685	-4242	
Y	-1397	-21378	-691	-29140	
Z	0	0	0	0	
Sezione 41[Arm]					
X	8733	-5490	581	-5754	
Y	-20699	5887	-34	-38511	
Z	0	0	0	0	
Sezione 42[Arm]					
X	2164	-3696	1470	-5192	
Y	-42644	29552	174	-33619	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 5					
Sezione 31[Arm]					
X	13702	5695	716	4359	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
Y	13181	-21547	1121	-33040	
Z	0	0	0	0	
Sezione 32[Arm]					
X	4256	4657	1406	5692	
Y	42265	28048	-207	-37204	
Z	0	0	0	0	
Sezione 33[Arm]					
X	-139	-980	700	338	
Y	6984	-6046	-262	-18118	
Z	0	0	0	0	
Sezione 34[Arm]					
X	13995	5248	694	4095	
Y	2764	-19764	687	-30696	
Z	0	0	0	0	
Sezione 35[Arm]					
X	9806	5066	602	5543	
Y	21918	5826	76	-38444	
Z	0	0	0	0	
Sezione 36[Arm]					
X	3947	2239	1470	5035	
Y	39223	25963	-197	-33487	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 7					
Sezione 112[Arm]					
X	-60	0	69	1292	
Y	-20352	0	-107	-9173	
Z	0	0	0	0	
Sezione 113[Arm]					
X	-1312	0	-63	-22	
Y	30	0	-9	-5009	
Z	0	0	0	0	
Sezione 114[Arm]					
X	242	0	19	-1214	
Y	15631	0	88	-8845	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 8					
Sezione 115[Arm]					
X	-356	0	43	-62	
Y	1167	0	-2	-6985	
Z	0	0	0	0	
Sezione 116[Arm]					
X	-8264	-2978	1316	-669	
Y	23251	20169	-171	-46869	
Z	0	0	0	0	
Sezione 117[Arm]					
X	-481	0	67	-22	
Y	432	0	0	-10208	
Z	0	0	0	0	
Sezione 118[Arm]					
X	-8415	-3053	1459	-107	
Y	3136	2819	-24	-48485	
Z	0	0	0	0	
Sezione 119[Arm]					
X	-8442	3202	1336	634	
Y	-19706	17204	123	-46177	
Z	0	0	0	0	
Sezione 120[Arm]					
X	-368	0	37	72	
Y	-1203	0	0	-7149	
Z	0	0	0	0	
Muro P2-P4					
Maschio Maschio 8					
Sezione 49[Arm]					
X	-13477	5904	651	4457	
Y	-11608	-21493	1220	-31276	
Z	0	0	0	0	
Sezione 50[Arm]					
X	-5185	3971	1338	5853	
Y	-39809	24881	-128	-36883	
Z	0	0	0	0	
Sezione 51[Arm]					
X	-281	-819	549	623	
Y	-9627	-5639	-260	-16830	
Z	0	0	0	0	
Sezione 52[Arm]					
X	-14257	5667	646	4232	
Y	-1264	-21319	677	-29194	
Z	0	0	0	0	
Sezione 53[Arm]					
X	-9003	5392	570	5680	
Y	-20574	5930	33	-38372	
Z	0	0	0	0	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 54[Arm]					
X	-1945	3767	1452	5155	
Y	-42534	29677	-228	-33500	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 7					
Sezione 43[Arm]					
X	-14125	-5558	650	-4300	
Y	12974	-21437	-998	-33034	
Z	0	0	0	0	
Sezione 44[Arm]					
X	-5032	-4278	1260	-5687	
Y	41460	28301	43	-37094	
Z	0	0	0	0	
Sezione 45[Arm]					
X	148	1046	709	-524	
Y	6977	-5982	261	-18168	
Z	0	0	0	0	
Sezione 46[Arm]					
X	-14549	-5128	634	-4028	
Y	2490	-19630	-648	-30731	
Z	0	0	0	0	
Sezione 47[Arm]					
X	-10875	-4547	482	-5519	
Y	21184	6217	-150	-38434	
Z	0	0	0	0	
Sezione 48[Arm]					
X	-4122	-2340	1402	-5068	
Y	38322	26300	187	-33608	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 9					
Sezione 121[Arm]					
X	-50	0	68	-1338	
Y	-20397	0	109	-9219	
Z	0	0	0	0	
Sezione 122[Arm]					
X	1294	0	-59	14	
Y	20	0	10	-5015	
Z	0	0	0	0	
Sezione 123[Arm]					
X	-237	0	18	1201	
Y	15632	0	-88	-8850	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 10					
Sezione 124[Arm]					
X	359	0	40	69	
Y	941	0	3	-6881	
Z	0	0	0	0	
Sezione 125[Arm]					
X	7958	2854	1276	715	
Y	23041	20086	170	-46760	
Z	0	0	0	0	
Sezione 126[Arm]					
X	375	0	38	37	
Y	-560	0	0	-9391	
Z	0	0	0	0	
Sezione 127[Arm]					
X	8128	2963	1423	174	
Y	3125	2625	19	-48444	
Z	0	0	0	0	
Sezione 128[Arm]					
X	8187	-3106	1313	-564	
Y	-19830	17202	-124	-46092	
Z	0	0	0	0	
Sezione 129[Arm]					
X	352	0	37	-83	
Y	-1266	0	0	-7082	
Z	0	0	0	0	
Muro P3-P4					
Maschio Maschio 12					
Sezione 79[Arm]					
X	-13185	-5999	-1881	-14105	
Y	-31587	13258	3630	22684	
Z	0	0	0	0	
Sezione 80[Arm]					
X	-21418	17190	20	-13555	
Y	3832	-1023	-2190	27326	
Z	0	0	0	0	
Sezione 81[Arm]					
X	-5255	-3276	-111	-2064	
Y	3017	-1229	-1338	18931	
Z	0	0	0	0	
Sezione 82[Arm]					

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
X	-9583	-4175	-1369	-12730	
Y	-33854	11006	2722	20864	
Z	0	0	0	0	
Sezione 83[Arm]					
X	-14828	9414	-244	-16823	
Y	-15178	5053	-541	27800	
Z	0	0	0	0	
Sezione 84[Arm]					
X	-22964	20206	73	-11236	
Y	10605	-2089	-2560	25791	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 11					
Sezione 70[Arm]					
X	-2681	-32202	-928	-28170	
Y	-31446	8157	10369	7260	
Z	0	0	0	0	
Sezione 71[Arm]					
X	-7959	43836	-265	-30133	
Y	-30691	-18559	-5055	10142	
Z	0	0	0	0	
Sezione 72[Arm]					
X	-1435	-8661	89	-13875	
Y	-6462	4150	-3346	12681	
Z	0	0	0	0	
Sezione 74[Arm]					
X	-8808	-29666	-927	-25881	
Y	-30843	5955	8540	6626	
Z	0	0	0	0	
Sezione 75[Arm]					
X	-12218	-2135	-718	-36361	
Y	-30987	-3091	2502	9874	
Z	0	0	0	0	
Sezione 76[Arm]					
X	-13625	13512	-568	-35402	
Y	-30935	-8044	-124	9927	
Z	0	0	0	0	
Sezione 77[Arm]					
X	-8557	44430	-281	-31339	
Y	-31221	-18411	-4894	10195	
Z	0	0	0	0	
Sezione 78[Arm]					
X	-2916	44235	-215	-25108	
Y	-30566	-22706	-5606	10168	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 10					
Sezione 61[Arm]					
X	-721	-33339	901	-29455	
Y	-32918	-8941	10384	-7539	
Z	0	0	0	0	
Sezione 62[Arm]					
X	9064	48105	290	-29915	
Y	-32150	20564	-5005	-10918	
Z	0	0	0	0	
Sezione 63[Arm]					
X	1845	-9576	-90	-14190	
Y	-5814	-3845	-3352	-12005	
Z	0	0	0	0	
Sezione 65[Arm]					
X	7811	-26991	909	-26353	
Y	-30811	-5032	8589	-6597	
Z	0	0	0	0	
Sezione 66[Arm]					
X	14022	-1872	719	-35635	
Y	-30471	3958	2408	-9730	
Z	0	0	0	0	
Sezione 67[Arm]					
X	16040	9164	573	-35753	
Y	-30498	7145	-105	-10032	
Z	0	0	0	0	
Sezione 68[Arm]					
X	10773	45582	304	-30683	
Y	-31436	18611	-4778	-10801	
Z	0	0	0	0	
Sezione 69[Arm]					
X	5838	41219	218	-25657	
Y	-28649	19417	-5554	-11227	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 9					
Sezione 55[Arm]					
X	14148	-5470	1821	-15465	
Y	-30274	-12834	3596	-23781	
Z	0	0	0	0	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 56[Arm]					
X	23000	20694	-33	-14618	
Y	4936	-521	-2241	-27926	
Z	0	0	0	0	
Sezione 57[Arm]					
X	5208	-3136	112	-2184	
Y	2232	2159	-1303	-18487	
Z	0	0	0	0	
Sezione 58[Arm]					
X	10544	-3349	1418	-13523	
Y	-33218	-9711	2817	-21382	
Z	0	0	0	0	
Sezione 59[Arm]					
X	14990	8348	225	-17492	
Y	-16040	-5753	-478	-28369	
Z	0	0	0	0	
Sezione 60[Arm]					
X	21271	17395	-147	-12351	
Y	8732	3406	-2605	-26348	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 11					
Sezione 130[Arm]					
X	-6784	0	27	-2509	
Y	-5062	0	72	-3952	
Z	0	0	0	0	
Sezione 131[Arm]					
X	-630	0	16	-2237	
Y	1357	0	128	-1145	
Z	0	0	0	0	
Sezione 132[Arm]					
X	7709	0	105	-4400	
Y	2711	0	198	73	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 12					
Sezione 133[Arm]					
X	652	0	3	-2323	
Y	308	0	-26	-4638	
Z	0	0	0	0	
Sezione 134[Arm]					
X	7944	6696	56	-15623	
Y	11418	7911	-886	-21254	
Z	0	0	0	0	
Sezione 135[Arm]					
X	369	0	4	-3616	
Y	213	0	-24	-5678	
Z	0	0	0	0	
Sezione 136[Arm]					
X	-103	433	75	-16586	
Y	2288	2660	-971	-21541	
Z	0	0	0	0	
Sezione 137[Arm]					
X	-8133	7526	160	-16163	
Y	-8435	6043	-911	-20790	
Z	0	0	0	0	
Sezione 138[Arm]					
X	-250	0	4	-2467	
Y	-619	0	-16	-4086	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 13					
Sezione 139[Arm]					
X	473	0	1	-3094	
Y	-394	0	-17	-103	
Z	0	0	0	0	
Sezione 140[Arm]					
X	9530	11603	93	-26646	
Y	-11810	-3628	-1010	-16	
Z	0	0	0	0	
Sezione 141[Arm]					
X	-33	0	0	-4083	
Y	-622	0	-7	11	
Z	0	0	0	0	
Sezione 142[Arm]					
X	-1611	-2314	-7	-27785	
Y	-11868	-3525	-1180	-95	
Z	0	0	0	0	
Sezione 143[Arm]					
X	-10818	13039	-109	-27251	
Y	-11821	3664	-1016	-219	
Z	0	0	0	0	
Sezione 144[Arm]					
X	-430	0	-2	-3234	
Y	-827	0	-16	98	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma						
Dir	N	MNP	MFP	TNP		
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]		
Z	0	0	0	0		
Fascia Fascia 14						
Sezione 145[Arm]						
X	-7230	0	-106	-4326		
Y	2637	0	216	125		
Z	0	0	0	0		
Sezione 146[Arm]						
X	646	0	-18	-2227		
Y	1363	0	130	1132		
Z	0	0	0	0		
Sezione 147[Arm]						
X	6413	0	-26	-2489		
Y	-4663	0	89	3862		
Z	0	0	0	0		
Fascia Fascia 15						
Sezione 148[Arm]						
X	263	0	-4	-2349		
Y	-642	0	-18	3983		
Z	0	0	0	0		
Sezione 149[Arm]						
X	8065	7755	-166	-16051		
Y	-8307	-6340	-869	21005		
Z	0	0	0	0		
Sezione 150[Arm]						
X	-33	0	-3	-2864		
Y	-235	0	-20	4631		
Z	0	0	0	0		
Sezione 151[Arm]						
X	681	379	-86	-16466		
Y	1473	1620	-1007	22030		
Z	0	0	0	0		
Sezione 152[Arm]						
X	-8378	7270	-56	-15771		
Y	11312	-8221	-876	21260		
Z	0	0	0	0		
Sezione 153[Arm]						
X	-604	0	-3	-2222		
Y	322	0	-28	4552		
Z	0	0	0	0		

LEGENDA:

Dir	Direzione del sisma.
N	Sforzo normale.
MNP	Momento nel piano.
MFP	Momento fuori piano.
TNP	Taglio nel piano.

Muri - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Muro P1-P2						
Maschio Maschio 4						
Sezione 25[Arm]						
X	+	-477	472	-47	960	
X	-	477	-472	47	-960	
Y	+	-1233	1222	-123	2485	
Y	-	1233	-1222	123	-2485	
Sezione 26[Arm]						
X	+	424	-238	26	1277	
X	-	-424	238	-26	-1277	
Y	+	1096	-614	66	3308	
Y	-	-1096	614	-66	-3308	
Sezione 27[Arm]						
X	+	185	151	17	731	
X	-	-185	-151	-17	-731	
Y	+	475	392	41	1891	
Y	-	-475	-392	-41	-1891	
Sezione 28[Arm]						
X	+	-796	640	-17	1163	
X	-	796	-640	17	-1163	
Y	+	-2057	1656	-44	3011	
Y	-	2057	-1656	44	-3011	
Sezione 29[Arm]						
X	+	35	38	13	1329	
X	-	-35	-38	-13	-1329	
Y	+	91	98	37	3438	
Y	-	-91	-98	-37	-3438	
Sezione 30[Arm]						
X	+	878	-603	26	1199	
X	-	-878	603	-26	-1199	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
Y	+	2273	-1566	70	3105	
Y	-	-2273	1566	-70	-3105	
Maschio Maschio 3						
Sezione 16[Arm]						
X	+	-203	1217	-15	1129	
X	-	203	-1217	15	-1129	
Y	+	-526	3151	-37	2925	
Y	-	526	-3151	37	-2925	
Sezione 17[Arm]						
X	+	-21	-1703	0	1512	
X	-	21	1703	0	-1512	
Y	+	-56	-4406	-4	3912	
Y	-	56	4406	4	-3912	
Sezione 18[Arm]						
X	+	-96	637	4	934	
X	-	96	-637	-4	-934	
Y	+	-249	1653	10	2417	
Y	-	249	-1653	-10	-2417	
Sezione 19[Arm]						
X	+	-287	1070	-12	1011	
X	-	287	-1070	12	-1011	
Y	+	-741	2767	-36	2626	
Y	-	741	-2767	36	-2626	
Sezione 20[Arm]						
X	+	-100	1540	-12	1406	
X	-	100	-1540	12	-1406	
Y	+	-263	3988	-31	3634	
Y	-	263	-3988	31	-3634	
Sezione 21[Arm]						
X	+	-53	-259	-7	1642	
X	-	53	259	7	-1642	
Y	+	-138	-675	-16	4253	
Y	-	138	675	16	-4253	
Sezione 22[Arm]						
X	+	-25	-754	-5	1658	
X	-	25	754	5	-1658	
Y	+	-64	-1949	-13	4296	
Y	-	64	1949	13	-4296	
Sezione 23[Arm]						
X	+	-186	-2358	0	1462	
X	-	186	2358	0	-1462	
Y	+	-481	-6108	2	3783	
Y	-	481	6108	-2	-3783	
Sezione 24[Arm]						
X	+	-294	-2186	1	1294	
X	-	294	2186	-1	-1294	
Y	+	-757	-5656	3	3352	
Y	-	757	5656	-3	-3352	
Maschio Maschio 2						
Sezione 7[Arm]						
X	+	241	1432	17	1258	
X	-	-241	-1432	-17	-1258	
Y	+	625	3711	43	3256	
Y	-	-625	-3711	-43	-3256	
Sezione 8[Arm]						
X	+	154	-2183	0	1545	
X	-	-154	2183	0	-1545	
Y	+	396	-5650	5	4002	
Y	-	-396	5650	-5	-4002	
Sezione 9[Arm]						
X	+	39	611	-4	955	
X	-	-39	-611	4	-955	
Y	+	102	1581	-11	2471	
Y	-	-102	-1581	11	-2471	
Sezione 10[Arm]						
X	+	89	1325	15	1142	
X	-	-89	-1325	-15	-1142	
Y	+	235	3424	37	2956	
Y	-	-235	-3424	-37	-2956	
Sezione 11[Arm]						
X	+	52	1434	12	1256	
X	-	-52	-1434	-12	-1256	
Y	+	130	3716	37	3252	
Y	-	-130	-3716	-37	-3252	
Sezione 12[Arm]						
X	+	145	-403	8	1636	
X	-	-145	403	-8	-1636	
Y	+	374	-1046	20	4235	
Y	-	-374	1046	-20	-4235	
Sezione 13[Arm]						
X	+	140	-580	8	1626	
X	-	-140	580	-8	-1626	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
Y	+	366	-1506	18	4208	
Y	-	-366	1506	-18	-4208	
Sezione 14[Arm]						
X	+	264	-2341	0	1453	
X	-	-264	2341	0	-1453	
Y	+	687	-6060	0	3761	
Y	-	-687	6060	0	-3761	
Sezione 15[Arm]						
X	+	194	-2088	0	1347	
X	-	-194	2088	0	-1347	
Y	+	502	-5409	-1	3487	
Y	-	-502	5409	1	-3487	
Maschio Maschio 1						
Sezione 1[Arm]						
X	+	377	695	40	1110	
X	-	-377	-695	-40	-1110	
Y	+	975	1800	101	2873	
Y	-	-975	-1800	-101	-2873	
Sezione 2[Arm]						
X	+	-694	-482	-25	1297	
X	-	694	482	25	-1297	
Y	+	-1797	-1253	-63	3360	
Y	-	1797	1253	63	-3360	
Sezione 3[Arm]						
X	+	-172	121	-17	701	
X	-	172	-121	17	-701	
Y	+	-443	311	-41	1812	
Y	-	443	-311	41	-1812	
Sezione 4[Arm]						
X	+	819	697	25	1110	
X	-	-819	-697	-25	-1110	
Y	+	2119	1800	65	2870	
Y	-	-2119	-1800	-65	-2870	
Sezione 5[Arm]						
X	+	-24	2	-7	1324	
X	-	24	-2	7	-1324	
Y	+	-65	4	-21	3427	
Y	-	65	-4	21	-3427	
Sezione 6[Arm]						
X	+	-760	-543	-24	1177	
X	-	760	543	24	-1177	
Y	+	-1967	-1405	-60	3044	
Y	-	1967	1405	60	-3044	
Fascia Fascia 1						
Sezione 85[Arm]						
X	+	396	-25	-2	231	
X	-	-396	25	2	-231	
Y	+	1023	-65	-6	600	
Y	-	-1023	65	6	-600	
Sezione 86[Arm]						
X	+	-27	0	1	157	
X	-	27	0	-1	-157	
Y	+	-71	0	3	407	
Y	-	71	0	-3	-407	
Sezione 87[Arm]						
X	+	-388	-26	4	187	
X	-	388	26	-4	-187	
Y	+	-1006	-67	12	484	
Y	-	1006	67	-12	-484	
Fascia Fascia 2						
Sezione 88[Arm]						
X	+	-33	0	0	214	
X	-	33	0	0	-214	
Y	+	-85	0	0	553	
Y	-	85	0	0	-553	
Sezione 89[Arm]						
X	+	-685	-420	-2	1151	
X	-	685	420	2	-1151	
Y	+	-1773	-1086	-5	2979	
Y	-	1773	1086	5	-2979	
Sezione 90[Arm]						
X	+	-36	0	0	270	
X	-	36	0	0	-270	
Y	+	-94	0	1	699	
Y	-	94	0	-1	-699	
Sezione 91[Arm]						
X	+	-227	-133	2	1115	
X	-	227	133	-2	-1115	
Y	+	-587	-343	3	2893	
Y	-	587	343	-3	-2893	
Sezione 92[Arm]						
X	+	329	-304	7	1132	

Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale	
				MFP [N-m]	TNP [N]
X	-	-329	304	-7	-1132
Y	+	851	-786	19	2933
Y	-	-851	786	-19	-2933
Sezione 93[Arm]					
X	+	7	0	0	217
X	-	-7	0	0	-217
Y	+	17	0	1	562
Y	-	-17	0	-1	-562
Fascia Fascia 3					
Sezione 94[Arm]					
X	+	382	0	-3	171
X	-	-382	0	3	-171
Y	+	990	0	-9	444
Y	-	-990	0	9	-444
Sezione 95[Arm]					
X	+	7	0	0	95
X	-	-7	0	0	-95
Y	+	17	0	0	245
Y	-	-17	0	0	-245
Sezione 96[Arm]					
X	+	-294	0	2	181
X	-	294	0	-2	-181
Y	+	-761	0	6	469
Y	-	761	0	-6	-469
Fascia Fascia 4					
Sezione 97[Arm]					
X	+	-24	0	0	167
X	-	24	0	0	-167
Y	+	-62	0	0	433
Y	-	62	0	0	-433
Sezione 98[Arm]					
X	+	-436	-414	-5	1076
X	-	436	414	5	-1076
Y	+	-1126	-1072	-13	2785
Y	-	1126	1072	13	-2785
Sezione 99[Arm]					
X	+	3	0	0	218
X	-	-3	0	0	-218
Y	+	8	0	0	565
Y	-	-8	0	0	-565
Sezione 100[Arm]					
X	+	-38	-50	0	1100
X	-	38	50	0	-1100
Y	+	-98	-131	-1	2847
Y	-	98	131	1	-2847
Sezione 101[Arm]					
X	+	458	-408	5	1087
X	-	-458	408	-5	-1087
Y	+	1185	-1058	13	2812
Y	-	-1185	1058	-13	-2812
Sezione 102[Arm]					
X	+	21	0	0	167
X	-	-21	0	0	-167
Y	+	55	0	0	432
Y	-	-55	0	0	-432
Fascia Fascia 5					
Sezione 103[Arm]					
X	+	538	-54	-6	269
X	-	-538	54	6	-269
Y	+	1393	-141	-14	696
Y	-	-1393	141	14	-696
Sezione 104[Arm]					
X	+	42	0	-2	290
X	-	-42	0	2	-290
Y	+	109	0	-6	751
Y	-	-109	0	6	-751
Sezione 105[Arm]					
X	+	-521	-51	1	327
X	-	521	51	-1	-327
Y	+	-1348	-132	3	848
Y	-	1348	132	-3	-848
Fascia Fascia 6					
Sezione 106[Arm]					
X	+	-31	0	0	210
X	-	31	0	0	-210
Y	+	-81	0	0	543
Y	-	81	0	0	-543
Sezione 107[Arm]					
X	+	-348	-271	-7	1002
X	-	348	271	7	-1002
Y	+	-901	-701	-16	2593
Y	-	901	701	16	-2593

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 108[Arm]						
X	+	1	0	0	0	249
X	-	-1	0	0	0	-249
Y	+	1	0	0	0	644
Y	-	-1	0	0	0	-644
Sezione 109[Arm]						
X	+	290	138	-2		1028
X	-	-290	-138	2		-1028
Y	+	754	359	-4		2658
Y	-	-754	-359	4		-2658
Sezione 110[Arm]						
X	+	718	-387	2		1032
X	-	-718	387	-2		-1032
Y	+	1857	-1001	4		2671
Y	-	-1857	1001	-4		-2671
Sezione 111[Arm]						
X	+	43	0	0		212
X	-	-43	0	0		-212
Y	+	111	0	0		548
Y	-	-111	0	0		-548
Muro P1-P3						
Maschio Maschio 6						
Sezione 37[Arm]						
X	+	1	-586	-31		-1034
X	-	-1	586	31		1034
Y	+	7	-1518	-81		-2676
Y	-	-7	1518	81		2676
Sezione 38[Arm]						
X	+	-1145	625	9		-1185
X	-	1145	-625	-9		1185
Y	+	-2966	1614	25		-3070
Y	-	2966	-1614	-25		3070
Sezione 39[Arm]						
X	+	-316	-120	11		-691
X	-	316	120	-11		691
Y	+	-823	-313	30		-1787
Y	-	823	313	-30		1787
Sezione 40[Arm]						
X	+	243	-583	-14		-976
X	-	-243	583	14		976
Y	+	629	-1506	-39		-2529
Y	-	-629	1506	39		2529
Sezione 41[Arm]						
X	+	-479	110	3		-1203
X	-	479	-110	-3		1203
Y	+	-1239	285	8		-3111
Y	-	1239	-285	-8		3111
Sezione 42[Arm]						
X	+	-1300	745	9		-1109
X	-	1300	-745	-9		1109
Y	+	-3369	1932	23		-2868
Y	-	3369	-1932	-23		2868
Maschio Maschio 5						
Sezione 31[Arm]						
X	+	48	-581	25		-1078
X	-	-48	581	-25		1078
Y	+	127	-1503	61		-2791
Y	-	-127	1503	-61		2791
Sezione 32[Arm]						
X	+	1222	704	-9		-1202
X	-	-1222	-704	9		1202
Y	+	3163	1827	-22		-3109
Y	-	-3163	-1827	22		3109
Sezione 33[Arm]						
X	+	224	-137	-12		-756
X	-	-224	137	12		756
Y	+	584	-355	-32		-1957
Y	-	-584	355	32		1957
Sezione 34[Arm]						
X	+	-215	-528	11		-996
X	-	215	528	-11		996
Y	+	-554	-1367	32		-2575
Y	-	554	1367	-32		2575
Sezione 35[Arm]						
X	+	494	118	0		-1199
X	-	-494	-118	0		1199
Y	+	1276	304	-1		-3107
Y	-	-1276	-304	1		3107
Sezione 36[Arm]						
X	+	1169	666	-7		-1095
X	-	-1169	-666	7		1095
Y	+	3024	1723	-18		-2833

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	-	-3024	-1723	18	2833	
Fascia Fascia 7						
Sezione 112[Arm]						
X	+	-539	0	-3	-238	
X	-	539	0	3	238	
Y	+	-1394	0	-9	-617	
Y	-	1394	0	9	617	
Sezione 113[Arm]						
X	+	0	0	0	-135	
X	-	0	0	0	135	
Y	+	1	0	-1	-351	
Y	-	-1	0	1	351	
Sezione 114[Arm]						
X	+	414	0	3	-255	
X	-	-414	0	-3	255	
Y	+	1071	0	7	-659	
Y	-	-1071	0	-7	659	
Fascia Fascia 8						
Sezione 115[Arm]						
X	+	39	0	0	-253	
X	-	-39	0	0	253	
Y	+	102	0	0	-655	
Y	-	-102	0	0	655	
Sezione 116[Arm]						
X	+	733	595	-4	-1552	
X	-	-733	-595	4	1552	
Y	+	1896	1538	-12	-4020	
Y	-	-1896	-1538	12	4020	
Sezione 117[Arm]						
X	+	13	0	0	-351	
X	-	-13	0	0	351	
Y	+	33	0	0	-907	
Y	-	-33	0	0	907	
Sezione 118[Arm]						
X	+	92	84	0	-1600	
X	-	-92	-84	0	1600	
Y	+	237	221	-1	-4141	
Y	-	-237	-221	1	4141	
Sezione 119[Arm]						
X	+	-634	518	4	-1552	
X	-	634	-518	-4	1552	
Y	+	-1641	1339	11	-4021	
Y	-	1641	-1339	-11	4021	
Sezione 120[Arm]						
X	+	-40	0	0	-259	
X	-	40	0	0	259	
Y	+	-103	0	0	-670	
Y	-	103	0	0	670	
Muro P2-P4						
Maschio Maschio 8						
Sezione 49[Arm]						
X	+	-6	588	-29	1035	
X	-	6	-588	29	-1035	
Y	+	-16	1520	-76	2681	
Y	-	16	-1520	76	-2681	
Sezione 50[Arm]						
X	+	1150	-623	7	1184	
X	-	-1150	623	-7	-1184	
Y	+	2975	-1610	16	3067	
Y	-	-2975	1610	-16	-3067	
Sezione 51[Arm]						
X	+	315	122	11	685	
X	-	-315	-122	-11	-685	
Y	+	819	319	30	1775	
Y	-	-819	-319	-30	-1775	
Sezione 52[Arm]						
X	+	-248	583	-13	979	
X	-	248	-583	13	-979	
Y	+	-641	1506	-37	2535	
Y	-	641	-1506	37	-2535	
Sezione 53[Arm]						
X	+	476	-111	2	1202	
X	-	-476	111	-2	-1202	
Y	+	1232	-288	8	3109	
Y	-	-1232	288	-8	-3109	
Sezione 54[Arm]						
X	+	1294	-755	11	1107	
X	-	-1294	755	-11	-1107	
Y	+	3354	-1952	27	2867	
Y	-	-3354	1952	-27	-2867	
Maschio Maschio 7						
Sezione 43[Arm]						

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
X	+	-34	575	17	1073	
X	-	34	-575	-17	-1073	
Y	+	-86	1487	41	2776	
Y	-	86	-1487	-41	-2776	
Sezione 44[Arm]						
X	+	-1172	-727	0	1202	
X	-	1172	727	0	-1202	
Y	+	-3035	-1880	-5	3112	
Y	-	3035	1880	5	-3112	
Sezione 45[Arm]						
X	+	-225	132	-12	763	
X	-	225	-132	12	-763	
Y	+	-585	343	-34	1976	
Y	-	585	-343	34	-1976	
Sezione 46[Arm]						
X	+	236	522	9	991	
X	-	-236	-522	-9	-991	
Y	+	611	1351	24	2561	
Y	-	-611	-1351	-24	-2561	
Sezione 47[Arm]						
X	+	-441	-146	4	1200	
X	-	441	146	-4	-1200	
Y	+	-1141	-378	10	3106	
Y	-	1141	378	-10	-3106	
Sezione 48[Arm]						
X	+	-1125	-680	-8	1098	
X	-	1125	680	8	-1098	
Y	+	-2910	-1764	-18	2840	
Y	-	2910	1764	18	-2840	
Fascia Fascia 9						
Sezione 121[Arm]						
X	+	543	0	-3	240	
X	-	-543	0	3	-240	
Y	+	1407	0	-9	622	
Y	-	-1407	0	9	-622	
Sezione 122[Arm]						
X	+	0	0	0	136	
X	-	0	0	0	-136	
Y	+	1	0	-1	352	
Y	-	-1	0	1	-352	
Sezione 123[Arm]						
X	+	-414	0	3	255	
X	-	414	0	-3	-255	
Y	+	-1073	0	7	661	
Y	-	1073	0	-7	-661	
Fascia Fascia 10						
Sezione 124[Arm]						
X	+	-31	0	0	250	
X	-	31	0	0	-250	
Y	+	-80	0	0	647	
Y	-	80	0	0	-647	
Sezione 125[Arm]						
X	+	-717	-588	-4	1550	
X	-	717	588	4	-1550	
Y	+	-1858	-1523	-12	4011	
Y	-	1858	1523	12	-4011	
Sezione 126[Arm]						
X	+	20	0	0	322	
X	-	-20	0	0	-322	
Y	+	52	0	0	835	
Y	-	-52	0	0	-835	
Sezione 127[Arm]						
X	+	-85	-76	0	1598	
X	-	85	76	0	-1598	
Y	+	-217	-197	-1	4137	
Y	-	217	197	1	-4137	
Sezione 128[Arm]						
X	+	645	-520	4	1551	
X	-	-645	520	-4	-1551	
Y	+	1670	-1347	11	4013	
Y	-	-1670	1347	-11	-4013	
Sezione 129[Arm]						
X	+	42	0	0	256	
X	-	-42	0	0	-256	
Y	+	109	0	0	663	
Y	-	-109	0	0	-663	
Muro P3-P4						
Maschio Maschio 12						
Sezione 79[Arm]						
X	+	499	-592	-47	-1130	
X	-	-499	592	47	1130	
Y	+	1294	-1531	-123	-2924	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
Y	-	-1294	1531	123	2924	
Sezione 80[Arm]						
X	+	-738	559	20	-1260	
X	-	738	-559	-20	1260	
Y	+	-1909	1446	52	-3263	
Y	-	1909	-1446	-52	3263	
Sezione 81[Arm]						
X	+	-186	-109	17	-729	
X	-	186	109	-17	729	
Y	+	-484	-285	39	-1891	
Y	-	484	285	-39	1891	
Sezione 82[Arm]						
X	+	641	-482	-28	-1048	
X	-	-641	482	28	1048	
Y	+	1662	-1245	-71	-2713	
Y	-	-1662	1245	71	2713	
Sezione 83[Arm]						
X	+	-43	76	5	-1309	
X	-	43	-76	-5	1309	
Y	+	-108	195	14	-3389	
Y	-	108	-195	-14	3389	
Sezione 84[Arm]						
X	+	-947	713	25	-1148	
X	-	947	-713	-25	1148	
Y	+	-2450	1846	67	-2971	
Y	-	2450	-1846	-67	2971	
Maschio Maschio 11						
Sezione 70[Arm]						
X	+	386	-1161	-18	-1340	
X	-	-386	1161	18	1340	
Y	+	1001	-3005	-45	-3471	
Y	-	-1001	3005	45	3471	
Sezione 71[Arm]						
X	+	238	2240	0	-1447	
X	-	-238	-2240	0	1447	
Y	+	610	5800	-6	-3747	
Y	-	-610	-5800	6	3747	
Sezione 72[Arm]						
X	+	108	-502	4	-989	
X	-	-108	502	-4	989	
Y	+	280	-1295	11	-2561	
Y	-	-280	1295	-11	2561	
Sezione 74[Arm]						
X	+	161	-1046	-15	-1243	
X	-	-161	1046	15	1243	
Y	+	412	-2699	-40	-3213	
Y	-	-412	2699	40	3213	
Sezione 75[Arm]						
X	+	85	260	-13	-1657	
X	-	-85	-260	13	1657	
Y	+	219	671	-29	-4283	
Y	-	-219	-671	29	4283	
Sezione 76[Arm]						
X	+	75	977	-10	-1617	
X	-	-75	-977	10	1617	
Y	+	194	2528	-24	-4195	
Y	-	-194	-2528	24	4195	
Sezione 77[Arm]						
X	+	219	2271	-1	-1499	
X	-	-219	-2271	1	1499	
Y	+	569	5879	-6	-3877	
Y	-	-569	-5879	6	3877	
Sezione 78[Arm]						
X	+	465	2310	0	-1242	
X	-	-465	-2310	0	1242	
Y	+	1200	5981	-1	-3213	
Y	-	-1200	-5981	1	3213	
Maschio Maschio 10						
Sezione 61[Arm]						
X	+	-552	-1198	19	-1385	
X	-	552	1198	-19	1385	
Y	+	-1430	-3098	48	-3587	
Y	-	1430	3098	-48	3587	
Sezione 62[Arm]						
X	+	-255	2493	0	-1417	
X	-	255	-2493	0	1417	
Y	+	-661	6454	6	-3668	
Y	-	661	-6454	-6	3668	
Sezione 63[Arm]						
X	+	-57	-503	-4	-983	
X	-	57	503	4	983	
Y	+	-149	-1303	-12	-2547	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	-	149	1303	12	2547	
Sezione 65[Arm]						
X	+	-188	-930	16	-1240	
X	-	188	930	-16	1240	
Y	+	-484	-2408	45	-3212	
Y	-	484	2408	-45	3212	
Sezione 66[Arm]						
X	+	-49	327	10	-1621	
X	-	49	-327	-10	1621	
Y	+	-126	848	29	-4191	
Y	-	126	-848	-29	4191	
Sezione 67[Arm]						
X	+	-16	869	7	-1627	
X	-	16	-869	-7	1627	
Y	+	-35	2249	21	-4213	
Y	-	35	-2249	-21	4213	
Sezione 68[Arm]						
X	+	-179	2372	1	-1438	
X	-	179	-2372	-1	1438	
Y	+	-465	6143	7	-3724	
Y	-	465	-6143	-7	3724	
Sezione 69[Arm]						
X	+	-330	2131	-1	-1241	
X	-	330	-2131	1	1241	
Y	+	-854	5515	2	-3212	
Y	-	854	-5515	-2	3212	
Maschio Maschio 9						
Sezione 55[Arm]						
X	+	-415	-577	41	-1160	
X	-	415	577	-41	1160	
Y	+	-1077	-1494	106	-3000	
Y	-	1077	1494	-106	3000	
Sezione 56[Arm]						
X	+	816	616	-21	-1297	
X	-	-816	-616	21	1297	
Y	+	2111	1594	-54	-3357	
Y	-	-2111	-1594	54	3357	
Sezione 57[Arm]						
X	+	168	-109	-17	-692	
X	-	-168	109	17	692	
Y	+	435	-281	-41	-1794	
Y	-	-435	281	41	1794	
Sezione 58[Arm]						
X	+	-579	-413	25	-1032	
X	-	579	413	-25	1032	
Y	+	-1500	-1067	68	-2669	
Y	-	1500	1067	-68	2669	
Sezione 59[Arm]						
X	+	0	24	-3	-1336	
X	-	0	-24	3	1336	
Y	+	2	62	-13	-3458	
Y	-	-2	-62	13	3458	
Sezione 60[Arm]						
X	+	856	668	-25	-1201	
X	-	-856	-668	25	1201	
Y	+	2214	1730	-66	-3109	
Y	-	-2214	-1730	66	3109	
Fascia Fascia 11						
Sezione 130[Arm]						
X	+	-329	0	-2	-184	
X	-	329	0	2	184	
Y	+	-852	0	-5	-476	
Y	-	852	0	5	476	
Sezione 131[Arm]						
X	+	18	0	1	-99	
X	-	-18	0	-1	99	
Y	+	46	0	2	-257	
Y	-	-46	0	-2	257	
Sezione 132[Arm]						
X	+	327	0	4	-155	
X	-	-327	0	-4	155	
Y	+	847	0	10	-402	
Y	-	-847	0	-10	402	
Fascia Fascia 12						
Sezione 133[Arm]						
X	+	32	0	0	-219	
X	-	-32	0	0	219	
Y	+	84	0	0	-568	
Y	-	-84	0	0	568	
Sezione 134[Arm]						
X	+	734	502	-3	-1183	
X	-	-734	-502	3	1183	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
Y	+	1896	1299	-7	-3063	
Y	-	-1896	-1299	7	3063	
Sezione 135[Arm]						
X	+	27	0	0	-289	
X	-	-27	0	0	289	
Y	+	69	0	1	-747	
Y	-	-69	0	-1	747	
Sezione 136[Arm]						
X	+	227	156	2	-1171	
X	-	-227	-156	-2	1171	
Y	+	588	402	3	-3030	
Y	-	-588	-402	-3	3030	
Sezione 137[Arm]						
X	+	-320	352	8	-1170	
X	-	320	-352	-8	1170	
Y	+	-826	912	21	-3026	
Y	-	826	-912	-21	3026	
Sezione 138[Arm]						
X	+	-17	0	0	-205	
X	-	17	0	0	205	
Y	+	-44	0	1	-530	
Y	-	44	0	-1	530	
Fascia Fascia 13						
Sezione 139[Arm]						
X	+	17	0	0	-151	
X	-	-17	0	0	151	
Y	+	45	0	0	-390	
Y	-	-45	0	0	390	
Sezione 140[Arm]						
X	+	381	495	-5	-1239	
X	-	-381	-495	5	1239	
Y	+	984	1279	-16	-3203	
Y	-	-984	-1279	16	3203	
Sezione 141[Arm]						
X	+	-2	0	0	-191	
X	-	2	0	0	191	
Y	+	-5	0	0	-496	
Y	-	5	0	0	496	
Sezione 142[Arm]						
X	+	-68	-99	0	-1266	
X	-	68	99	0	1266	
Y	+	-176	-259	1	-3279	
Y	-	176	259	-1	3279	
Sezione 143[Arm]						
X	+	-433	557	5	-1249	
X	-	433	-557	-5	1249	
Y	+	-1120	1439	16	-3231	
Y	-	1120	-1439	-16	3231	
Sezione 144[Arm]						
X	+	-12	0	0	-157	
X	-	12	0	0	157	
Y	+	-31	0	0	-406	
Y	-	31	0	0	406	
Fascia Fascia 14						
Sezione 145[Arm]						
X	+	-310	0	-4	-152	
X	-	310	0	4	152	
Y	+	-804	0	-10	-394	
Y	-	804	0	10	394	
Sezione 146[Arm]						
X	+	-18	0	-1	-99	
X	-	18	0	1	99	
Y	+	-45	0	-2	-257	
Y	-	45	0	2	257	
Sezione 147[Arm]						
X	+	310	0	2	-183	
X	-	-310	0	-2	183	
Y	+	801	0	4	-474	
Y	-	-801	0	-4	474	
Fascia Fascia 15						
Sezione 148[Arm]						
X	+	18	0	0	-199	
X	-	-18	0	0	199	
Y	+	46	0	0	-515	
Y	-	-46	0	0	515	
Sezione 149[Arm]						
X	+	310	367	-8	-1180	
X	-	-310	-367	8	1180	
Y	+	804	949	-23	-3058	
Y	-	-804	-949	23	3058	
Sezione 150[Arm]						
X	+	0	0	0	-234	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
X	-	0	0	0	234	
Y	+	-1	0	0	-606	
Y	-	1	0	0	606	
Sezione 151[Arm]						
X	+	-179	-96	-2	-1228	
X	-	179	96	2	1228	
Y	+	-464	-249	-4	-3185	
Y	-	464	249	4	3185	
Sezione 152[Arm]						
X	+	-729	517	3	-1210	
X	-	729	-517	-3	1210	
Y	+	-1888	1340	8	-3131	
Y	-	1888	-1340	-8	3131	
Sezione 153[Arm]						
X	+	-32	0	0	-214	
X	-	32	0	0	214	
Y	+	-82	0	0	-555	
Y	-	82	0	0	555	

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
N Sforzo normale.
MNP Momento nel piano.
MFP Momento fuori piano.
TNP Taglio nel piano.

12.2.2 Sollecitazioni e Verifiche strutturali platea - Fabbricato Viaggiatori

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
Piano Terra																			
Platea 1																			
P	S	00005	590	4 417	0.0452 4	0.0452 4	14.83	00006	618	4 287	0.0452 4	0.0452 4	15.28	00007	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	1 936	476		0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		165	3 598	0.0452 4	0.0452 4	18.23		259	3 515	0.0452 4	0.0452 4	18.66	523	186		0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	523	491		0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00008	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00009	-200	63	0.0452 4	0.0452 4	NS	00010	147	28	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		1 064	545	0.0452 4	0.0452 4	NS		714	472	0.0452 4	0.0452 4	NS	1 709	400		0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		602	169	0.0452 4	0.0452 4	NS		774	259	0.0452 4	0.0452 4	NS	750	281		0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		602	517	0.0452 4	0.0452 4	NS		774	409	0.0452 4	0.0452 4	NS	750	384		0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00011	436	4 158	0.0452 4	0.0452 4	15.76	00012	410	4 352	0.0452 4	0.0452 4	15.06	00029	245	2 090	0.0452 4	0.0452 4	31.38
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	245	4 151		0.0452 4	0.0452 4	15.80
S	S		361	3 680	0.0452 4	0.0452 4	17.81		167	3 672	0.0452 4	0.0452 4	17.86		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	686	6 954		0.0452 4	0.0452 4	9.42
P	S	00030	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00031	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00032	47	1 310	0.0452 4	0.0452 4	50.08
	I		184	4 548	0.0452 4	0.0452 4	14.42		-1	2 427	0.0452 4	0.0452 4	27.04	47	943		0.0452 4	0.0452 4	69.58
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0		0.0452 4	0.0452 4	-
	I		226	7 221	0.0452 4	0.0452 4	9.08		-63	6 782	0.0452 4	0.0452 4	9.68	-209	5 614		0.0452 4	0.0452 4	11.69
P	S	00033	265	4 267	0.0452 4	0.0452 4	15.37	00034	-51	3 811	0.0452 4	0.0452 4	17.22	00058	-150	4 914	0.0452 4	0.0452 4	13.36
	I		265	2 341	0.0452 4	0.0452 4	28.01		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0		0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		330	1 095	0.0452 4	0.0452 4	59.87	1 315	686		0.0452 4	0.0452 4	95.32
	I		60	4 209	0.0452 4	0.0452 4	15.59		330	888	0.0452 4	0.0452 4	73.83	0	0		0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00059	-35	3 502	0.0452 4	0.0452 4	18.74	00060	302	1 864	0.0452 4	0.0452 4	35.17	00061	1	981	0.0452 4	0.0452 4	66.89
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		1	1 565	0.0452 4	0.0452 4	41.93
S	S		467	871	0.0452 4	0.0452 4	75.24		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		230	93	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-408	606	0.0452 4	0.0452 4	NS		230	332	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00062	-35	2 350	0.0452 4	0.0452 4	27.93	00063	58	6 402	0.0452 4	0.0452 4	10.25	00064	-75	8 633	0.0452 4	0.0452 4	7.60
I			-35	2 731	0.0452 4	0.0452 4	24.03		58	1 338	0.0452 4	0.0452 4	49.03		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-246	665	0.0452 4	0.0452 4	98.74		160	393	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			481	601	0.0452 4	0.0452 4	NS		-246	744	0.0452 4	0.0452 4	88.25		160	189	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00065	32	8 170	0.0452 4	0.0452 4	8.03	00066	-2	3 447	0.0452 4	0.0452 4	19.04	00067	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-2	3 718	0.0452 4	0.0452 4	17.65		40	6 954	0.0452 4	0.0452 4	9.44
S	S		44	908	0.0452 4	0.0452 4	72.26		221	270	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			44	442	0.0452 4	0.0452 4	NS		221	399	0.0452 4	0.0452 4	NS		8	1 275	0.0452 4	0.0452 4	51.46
P	S	00068	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00069	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00070	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			29	3 957	0.0452 4	0.0452 4	16.58		47	2 334	0.0452 4	0.0452 4	28.11		0	1 527	0.0452 4	0.0452 4	42.97
S	S		486	340	0.0452 4	0.0452 4	NS		-1 265	145	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-612	59	0.0452 4	0.0452 4	NS		268	361	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00071	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00072	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00073	38	1 005	0.0452 4	0.0452 4	65.29
I			-33	1 766	0.0452 4	0.0452 4	37.16		86	2 430	0.0452 4	0.0452 4	27.00		38	5 534	0.0452 4	0.0452 4	11.86
S	S		542	83	0.0452 4	0.0452 4	NS		418	144	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			542	219	0.0452 4	0.0452 4	NS		418	89	0.0452 4	0.0452 4	NS		243	954	0.0452 4	0.0452 4	68.74
P	S	00074	109	4 293	0.0452 4	0.0452 4	15.28	00075	-10	7 876	0.0452 4	0.0452 4	8.33	00076	1	7 170	0.0452 4	0.0452 4	9.15
I			109	3 702	0.0452 4	0.0452 4	17.72		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-23	386	0.0452 4	0.0452 4	NS		93	895	0.0452 4	0.0452 4	73.30		70	319	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			-23	540	0.0452 4	0.0452 4	NS		237	194	0.0452 4	0.0452 4	NS		70	159	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00077	53	4 271	0.0452 4	0.0452 4	15.36	00078	66	857	0.0452 4	0.0452 4	76.55	00079	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			53	3 728	0.0452 4	0.0452 4	17.60		66	5 310	0.0452 4	0.0452 4	12.36		30	2 764	0.0452 4	0.0452 4	23.74
S	S		-16	370	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		252	160	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			-16	490	0.0452 4	0.0452 4	NS		438	907	0.0452 4	0.0452 4	72.26		252	17	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00080	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00081	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00082	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			-17	1 830	0.0452 4	0.0452 4	35.86		-33	1 660	0.0452 4	0.0452 4	39.53		15	2 237	0.0452 4	0.0452 4	29.33
S	S		221	137	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		439	163	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			221	112	0.0452 4	0.0452 4	NS		302	364	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00083	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00084	105	591	0.0452 4	0.0452 4	NS	00085	17	2 948	0.0452 4	0.0452 4	22.26
I			22	2 764	0.0452 4	0.0452 4	23.74		105	5 039	0.0452 4	0.0452 4	13.02		17	2 433	0.0452 4	0.0452 4	26.97
S	S		108	75	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			108	58	0.0452 4	0.0452 4	NS		21	883	0.0452 4	0.0452 4	74.31		275	648	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00086	42	6 047	0.0452 4	0.0452 4	10.85	00087	-52	6 186	0.0452 4	0.0452 4	10.61	00088	31	5 101	0.0452 4	0.0452 4	12.86
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		31	527	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		64	690	0.0452 4	0.0452 4	95.08		151	453	0.0452 4	0.0452 4	NS		98	423	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			64	286	0.0452 4	0.0452 4	NS		151	194	0.0452 4	0.0452 4	NS		98	466	0.0452 4	0.0452 4	NS

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00089	68	3 140	0.0452 4	0.0452 4	20.89	00090	12	960	0.0452 4	0.0452 4	68.35	00091	5	1 450	0.0452 4	0.0452 4	45.25
I			68	1 477	0.0452 4	0.0452 4	44.42		12	1 173	0.0452 4	0.0452 4	55.94		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00092	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		177	117	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			-183	634	0.0452 4	0.0452 4	NS		177	158	0.0452 4	0.0452 4	NS		413	392	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00095	114	3 784	0.0452 4	0.0452 4	17.34	00093	-293	4 849	0.0452 4	0.0452 4	13.54	00094	-580	615	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00096	-1 193	659	0.0452 4	0.0452 4	99.89		1 545	780	0.0452 4	0.0452 4	83.78		29	4 228	0.0452 4	0.0452 4	15.52
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00098	1 041	537	0.0452 4	0.0452 4	NS	00096	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00097	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			1 041	33	0.0452 4	0.0452 4	NS		-431	708	0.0452 4	0.0452 4	92.79		138	298	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00099	48	3 195	0.0452 4	0.0452 4	20.54		411	2 479	0.0452 4	0.0452 4	26.44		5	3 655	0.0452 4	0.0452 4	17.95
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		411	2 146	0.0452 4	0.0452 4	30.54		5	6 646	0.0452 4	0.0452 4	9.87
P	S	00101	859	293	0.0452 4	0.0452 4	NS	00099	-521	944	0.0452 4	0.0452 4	69.61	00100	58	547	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			859	838	0.0452 4	0.0452 4	78.13		-521	1 072	0.0452 4	0.0452 4	61.30		58	189	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00102	-137	8 164	0.0452 4	0.0452 4	8.04		137	13 101	0.0452 4	0.0452 4	5.01		-14	10 972	0.0452 4	0.0452 4	5.98
I			-137	8 479	0.0452 4	0.0452 4	7.74		137	1 758	0.0452 4	0.0452 4	37.31		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00103	-251	1 048	0.0452 4	0.0452 4	62.65	00102	-1 133	239	0.0452 4	0.0452 4	NS	00103	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			-251	1 333	0.0452 4	0.0452 4	49.26		-1 133	729	0.0452 4	0.0452 4	90.28		1 464	643	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00104	35	12 124	0.0452 4	0.0452 4	5.41		143	8 996	0.0452 4	0.0452 4	7.29		-105	3 636	0.0452 4	0.0452 4	18.05
I			35	2 209	0.0452 4	0.0452 4	29.70		143	8 629	0.0452 4	0.0452 4	7.60		-105	6 114	0.0452 4	0.0452 4	10.74
P	S	00105	558	169	0.0452 4	0.0452 4	NS	00105	-435	725	0.0452 4	0.0452 4	90.61	00106	204	989	0.0452 4	0.0452 4	66.31
I			558	764	0.0452 4	0.0452 4	85.76		-435	454	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00106	81	1 315	0.0452 4	0.0452 4	49.89		125	3 284	0.0452 4	0.0452 4	19.97		-169	4 046	0.0452 4	0.0452 4	16.23
I			81	2 146	0.0452 4	0.0452 4	30.57		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00107	-257	5 202	0.0452 4	0.0452 4	12.62	00108	79	3 278	0.0452 4	0.0452 4	20.01	00109	10	1 162	0.0452 4	0.0452 4	56.47
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00108	1 092	836	0.0452 4	0.0452 4	78.26		-311	350	0.0452 4	0.0452 4	NS		433	234	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		427	99	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00109	-11	557	0.0452 4	0.0452 4	NS	00111	-18	2 561	0.0452 4	0.0452 4	25.62	00112	76	7 605	0.0452 4	0.0452 4	8.63
I			-11	1 469	0.0452 4	0.0452 4	44.67		-18	2 856	0.0452 4	0.0452 4	22.98		76	2 406	0.0452 4	0.0452 4	27.27
S	S	00110	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-110	114	0.0452 4	0.0452 4	NS		-316	632	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			424	327	0.0452 4	0.0452 4	NS		-110	409	0.0452 4	0.0452 4	NS		-316	1 244	0.0452 4	0.0452 4	52.79
P	S	00111	-10	9 959	0.0452 4	0.0452 4	6.59	00114	1	8 251	0.0452 4	0.0452 4	7.95	00115	109	3 551	0.0452 4	0.0452 4	18.47
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		109	5 547	0.0452 4	0.0452 4	11.83
S	S	00112	69	379	0.0452 4	0.0452 4	NS		88	834	0.0452 4	0.0452 4	78.66		-76	192	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			69	133	0.0452 4	0.0452 4	NS		88	323	0.0452 4	0.0452 4	NS		-76	629	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00113	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00117	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00118	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			40	6 984	0.0452 4	0.0452 4	9.39		12	3 548	0.0452 4	0.0452 4	18.49		-2	1 943	0.0452 4	0.0452 4	33.77
S	S	00114	314	59	0.0452 4	0.0452 4	NS		345	81	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
	I		314	648	0.0452 4	0.0452 4	NS		345	108	0.0452 4	0.0452 4	NS		165	178	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00119	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00120	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00121	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			32	1 911	0.0452 4	0.0452 4	34.33		9	1 896	0.0452 4	0.0452 4	34.61		47	3 071	0.0452 4	0.0452 4	21.36
S	S	00119	332	188	0.0452 4	0.0452 4	NS		438	191	0.0452 4	0.0452 4	NS		223	119	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			332	168	0.0452 4	0.0452 4	NS		438	117	0.0452 4	0.0452 4	NS		223	96	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00122	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00123	75	4 691	0.0452 4	0.0452 4	13.99	00124	0	12 706	0.0452 4	0.0452 4	5.16
I			51	7 485	0.0452 4	0.0452 4	8.77		75	5 155	0.0452 4	0.0452 4	12.73		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00122	729	144	0.0452 4	0.0452 4	NS		182	122	0.0452 4	0.0452 4	NS		4	1 487	0.0452 4	0.0452 4	44.13
I			729	1 008	0.0452 4	0.0452 4	64.97		182	1 362	0.0452 4	0.0452 4	48.15		4	203	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00125	0	12 218	0.0452 4	0.0452 4	5.37	00126	72	4 837	0.0452 4	0.0452 4	13.56	00127	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		72	4 502	0.0452 4	0.0452 4	14.57		93	8 725	0.0452 4	0.0452 4	7.52
S	S	00125	2	413	0.0452 4	0.0452 4	NS		187	252	0.0452 4	0.0452 4	NS		915	192	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			2	477	0.0452 4	0.0452 4	NS		187	1 112	0.0452 4	0.0452 4	58.98		915	962	0.0452 4	0.0452 4	68.04
P	S	00128	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00129	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00130	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			141	2 688	0.0452 4	0.0452 4	24.40		20	1 841	0.0452 4	0.0452 4	35.64		-32	1 838	0.0452 4	0.0452 4	35.70
S	S	00128	687	11	0.0452 4	0.0452 4	NS		312	127	0.0452 4	0.0452 4	NS		481	251	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			687	316	0.0452 4	0.0452 4	NS		312	192	0.0452 4	0.0452 4	NS		481	228	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00131	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00132	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00133	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			166	1 935	0.0452 4	0.0452 4	33.90		41	4 382	0.0452 4	0.0452 4	14.97		22	8 349	0.0452 4	0.0452 4	7.86
S	S	00131	-195	20	0.0452 4	0.0452 4	NS		357	423	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			-195	213	0.0452 4	0.0452 4	NS		357	75	0.0452 4	0.0452 4	NS		430	1 663	0.0452 4	0.0452 4	39.41
P	S	00134	88	4 285	0.0452 4	0.0452 4	15.31	00135	-2	8 579	0.0452 4	0.0452 4	7.65	00136	-12	9 855	0.0452 4	0.0452 4	6.66
I			88	4 198	0.0452 4	0.0452 4	15.63		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00134	-111	324	0.0452 4	0.0452 4	NS		105	853	0.0452 4	0.0452 4	76.91		51	365	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			-111	416	0.0452 4	0.0452 4	NS		105	248	0.0452 4	0.0452 4	NS		51	141	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00137	111	7 333	0.0452 4	0.0452 4	8.95	00138	-49	1 664	0.0452 4	0.0452 4	39.44	00139	-39	1 342	0.0452 4	0.0452 4	48.90
I			111	2 532	0.0452 4	0.0452 4	25.91		-49	3 685	0.0452 4	0.0452 4	17.81		-39	1 139	0.0452 4	0.0452 4	57.62
S	S	00137	-117	563	0.0452 4	0.0452 4	NS		577	201	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			-117	1 300	0.0452 4	0.0452 4	50.49		577	472	0.0452 4	0.0452 4	NS		286	546	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00140	306	1 541	0.0452 4	0.0452 4	42.55	00141	-30	3 065	0.0452 4	0.0452 4	21.41	00142	-153	5 137	0.0452 4	0.0452 4	12.78
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	00140	-743	307	0.0452 4	0.0452 4	NS		653	541	0.0452 4	0.0452 4	NS		1 050	769	0.0452 4	0.0452 4	85.09
I			-743	197	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00143	-133	975	0.0452 4	0.0452 4	67.32	00144	-398	721	0.0452 4	0.0452 4	91.11	00145	561	169	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-398	448	0.0452 4	0.0452 4	NS		561	764	0.0452 4	0.0452 4	85.76
S	S	00143	-98	3 978	0.0452 4	0.0452 4	16.50		133	3 340	0.0452 4	0.0452 4	19.64		82	1 318	0.0452 4	0.0452 4	49.78
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		82	2 176	0.0452 4	0.0452 4	30.15
P	S	00146	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00147	-1 134	235	0.0452 4	0.0452 4	NS	00148	-249	1 056	0.0452 4	0.0452 4	62.18
I			1 467	647	0.0452 4	0.0452 4	NS		-1 134	724	0.0452 4	0.0452 4	90.91		-249	1 341	0.0452 4	0.0452 4	48.96
S	S	00146	-103	3 702	0.0452	0.0452	17.73		144	8 996	0.0452	0.0452	7.29		36	12 241	0.0452	0.0452	5.36

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
	I		-103	6 181	0.0452 4	0.0452 4	10.62		144	8 619	0.0452 4	0.0452 4	7.61		36	2 291	0.0452 4	0.0452 4	28.64
P	S	00149	56	527	0.0452 4	0.0452 4	NS	00150	-520	936	0.0452 4	0.0452 4	70.20	00151	847	237	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		56	167	0.0452 4	0.0452 4	NS		-520	1 065	0.0452 4	0.0452 4	61.70		847	784	0.0452 4	0.0452 4	83.51
S	S		-14	11 003	0.0452 4	0.0452 4	5.96		138	13 001	0.0452 4	0.0452 4	5.05		-135	8 144	0.0452 4	0.0452 4	8.06
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		138	1 634	0.0452 4	0.0452 4	40.14		-135	8 452	0.0452 4	0.0452 4	7.77
P	S	00152	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00153	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00154	1 107	534	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		205	301	0.0452 4	0.0452 4	NS		-363	727	0.0452 4	0.0452 4	90.35		1 107	32	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		6	3 561	0.0452 4	0.0452 4	18.43		419	2 423	0.0452 4	0.0452 4	27.05		66	3 169	0.0452 4	0.0452 4	20.70
	I		6	6 548	0.0452 4	0.0452 4	10.02		419	2 106	0.0452 4	0.0452 4	31.12		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00155	-893	602	0.0452 4	0.0452 4	NS	00156	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00157	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-15	10 198	0.0452 4	0.0452 4	6.43		-2 053	8 677	0.0452 4	0.0452 4	7.60
S	S		74	4 162	0.0452 4	0.0452 4	15.76		49	4 345	0.0452 4	0.0452 4	15.10		-22	1 588	0.0452 4	0.0452 4	41.32
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		49	9 070	0.0452 4	0.0452 4	7.23		-22	6 960	0.0452 4	0.0452 4	9.43
P	S	00158	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00159	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00160	1 074	1 919	0.0452 4	0.0452 4	34.10
	I		-156	6 827	0.0452 4	0.0452 4	9.62		318	5 385	0.0452 4	0.0452 4	12.18		1 074	716	0.0452 4	0.0452 4	91.38
S	S		102	194	0.0452 4	0.0452 4	NS		86	2 729	0.0452 4	0.0452 4	24.04		324	4 065	0.0452 4	0.0452 4	16.13
	I		102	2 155	0.0452 4	0.0452 4	30.44		86	2 377	0.0452 4	0.0452 4	27.60		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00181	109	1 948	0.0452 4	0.0452 4	33.68	00182	143	996	0.0452 4	0.0452 4	65.86	00183	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		109	3 655	0.0452 4	0.0452 4	17.95		143	2 633	0.0452 4	0.0452 4	24.91		43	2 186	0.0452 4	0.0452 4	30.01
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-138	7 355	0.0452 4	0.0452 4	8.92		367	7 882	0.0452 4	0.0452 4	8.32		-6	7 086	0.0452 4	0.0452 4	9.26
P	S	00184	21	779	0.0452 4	0.0452 4	84.23	00185	290	3 587	0.0452 4	0.0452 4	18.28	00186	327	3 696	0.0452 4	0.0452 4	17.74
	I		21	1 112	0.0452 4	0.0452 4	59.01		290	1 066	0.0452 4	0.0452 4	61.51		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		595	1 593	0.0452 4	0.0452 4	41.13
	I		-245	6 205	0.0452 4	0.0452 4	10.58		75	4 659	0.0452 4	0.0452 4	14.08		595	343	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00209	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00210	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00211	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		14	9 838	0.0452 4	0.0452 4	6.67		-1 630	8 233	0.0452 4	0.0452 4	8.00		-119	6 675	0.0452 4	0.0452 4	9.83
S	S		50	4 440	0.0452 4	0.0452 4	14.78		-19	1 644	0.0452 4	0.0452 4	39.92		105	213	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		50	9 164	0.0452 4	0.0452 4	7.16		-19	7 019	0.0452 4	0.0452 4	9.35		105	2 215	0.0452 4	0.0452 4	29.62
P	S	00212	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00213	1 021	1 990	0.0452 4	0.0452 4	32.88	00340	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		324	5 348	0.0452 4	0.0452 4	12.26		1 021	685	0.0452 4	0.0452 4	95.53		75	9 701	0.0452 4	0.0452 4	6.76
S	S		92	2 734	0.0452 4	0.0452 4	24.00		370	4 028	0.0452 4	0.0452 4	16.27		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		92	2 442	0.0452 4	0.0452 4	26.86		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-73	8 199	0.0452 4	0.0452 4	8.00
P	S	00341	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00342	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00343	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-59	5 858	0.0452 4	0.0452 4	11.20		119	4 594	0.0452 4	0.0452 4	14.28		147	4 015	0.0452 4	0.0452 4	16.34
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		142	5 112	0.0452 4	0.0452 4	12.83		293	4 344	0.0452 4	0.0452 4	15.09		195	4 074	0.0452 4	0.0452 4	16.10
P	S	00344	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00345	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00346	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		64	3 516	0.0452 4	0.0452 4	18.66		117	2 967	0.0452 4	0.0452 4	22.11		137	4 654	0.0452 4	0.0452 4	14.09

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		108	4 570	0.0452 4	0.0452 4	14.35		235	3 770	0.0452 4	0.0452 4	17.39		303	3 875	0.0452 4	0.0452 4	16.92
P	S	00347	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00348	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00349	74	7 835	0.0452 4	0.0452 4	8.37
	I		256	5 742	0.0452 4	0.0452 4	11.42		161	9 245	0.0452 4	0.0452 4	7.09		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		161	2 779	0.0452 4	0.0452 4	23.60
	I		450	4 193	0.0452 4	0.0452 4	15.63		481	6 815	0.0452 4	0.0452 4	9.62		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00350	0	12 650	0.0452 4	0.0452 4	5.19	00351	0	12 270	0.0452 4	0.0452 4	5.35	00352	76	7 902	0.0452 4	0.0452 4	8.30
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		2	3 045	0.0452 4	0.0452 4	21.55		1	3 848	0.0452 4	0.0452 4	17.05		161	2 708	0.0452 4	0.0452 4	24.22
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00401	135	6 033	0.0452 4	0.0452 4	10.87	00402	10	7 821	0.0452 4	0.0452 4	8.39	00403	-12	10 865	0.0452 4	0.0452 4	6.04
	I		135	2 118	0.0452 4	0.0452 4	30.97		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-7	1 954	0.0452 4	0.0452 4	33.58		32	1 108	0.0452 4	0.0452 4	59.22
	I		19	3 664	0.0452 4	0.0452 4	17.91		-7	1 751	0.0452 4	0.0452 4	37.48		32	886	0.0452 4	0.0452 4	74.06
P	S	00404	80	9 018	0.0452 4	0.0452 4	7.27	00425	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00426	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		97	8 483	0.0452 4	0.0452 4	7.73		136	6 062	0.0452 4	0.0452 4	10.82
S	S		168	678	0.0452 4	0.0452 4	96.74		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		168	1 736	0.0452 4	0.0452 4	37.78		289	6 458	0.0452 4	0.0452 4	10.15		-37	4 274	0.0452 4	0.0452 4	15.35
P	S	00427	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00428	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00429	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-15	4 072	0.0452 4	0.0452 4	16.12		108	3 688	0.0452 4	0.0452 4	17.79		108	4 276	0.0452 4	0.0452 4	15.34
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		228	3 688	0.0452 4	0.0452 4	17.78		397	3 883	0.0452 4	0.0452 4	16.88		414	4 712	0.0452 4	0.0452 4	13.91
P	S	00430	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00431	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00432	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		93	2 900	0.0452 4	0.0452 4	22.62		-27	4 811	0.0452 4	0.0452 4	13.64		173	6 180	0.0452 4	0.0452 4	10.61
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		86	3 900	0.0452 4	0.0452 4	16.82		126	4 300	0.0452 4	0.0452 4	15.26		202	5 155	0.0452 4	0.0452 4	12.72
P	S	00433	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00439	75	9 071	0.0452 4	0.0452 4	7.23	00440	-12	10 716	0.0452 4	0.0452 4	6.12
	I		110	7 622	0.0452 4	0.0452 4	8.61		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		165	560	0.0452 4	0.0452 4	NS		29	1 074	0.0452 4	0.0452 4	61.09
	I		246	7 031	0.0452 4	0.0452 4	9.33		165	1 771	0.0452 4	0.0452 4	37.04		29	855	0.0452 4	0.0452 4	76.74
P	S	00441	5	7 867	0.0452 4	0.0452 4	8.34	00442	103	6 583	0.0452 4	0.0452 4	9.97	00460	-104	3 329	0.0452 4	0.0452 4	19.72
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		103	1 772	0.0452 4	0.0452 4	37.02		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-17	2 182	0.0452 4	0.0452 4	30.07		3	33	0.0452 4	0.0452 4	NS		324	947	0.0452 4	0.0452 4	69.23
	I		-17	1 565	0.0452 4	0.0452 4	41.93		3	3 440	0.0452 4	0.0452 4	19.07		324	963	0.0452 4	0.0452 4	68.08
P	S	00461	42	2 397	0.0452 4	0.0452 4	27.37	00462	229	2 215	0.0452 4	0.0452 4	29.61	00463	156	272	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		42	433	0.0452 4	0.0452 4	NS		229	1 555	0.0452 4	0.0452 4	42.17		156	3 080	0.0452 4	0.0452 4	21.30
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-271	4 156	0.0452 4	0.0452 4	15.80		130	5 384	0.0452 4	0.0452 4	12.18		-159	6 103	0.0452 4	0.0452 4	10.76
P	S	00464	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00465	30	1 715	0.0452 4	0.0452 4	38.26	00568	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		66	3 217	0.0452 4	0.0452 4	20.39		30	5 467	0.0452 4	0.0452 4	12.00		-37	6 399	0.0452 4	0.0452 4	10.26

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-39	12 717	0.0452 4	0.0452 4	5.16
	I		-110	6 931	0.0452 4	0.0452 4	9.47		261	6 981	0.0452 4	0.0452 4	9.39		-39	908	0.0452 4	0.0452 4	72.27
P	S	00569	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00570	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00571	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		43	2 529	0.0452 4	0.0452 4	25.94		20	2 916	0.0452 4	0.0452 4	22.50		86	6 411	0.0452 4	0.0452 4	10.23
S	S		27	11 476	0.0452 4	0.0452 4	5.72		-1	10 669	0.0452 4	0.0452 4	6.15		124	12 163	0.0452 4	0.0452 4	5.39
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		124	2 054	0.0452 4	0.0452 4	31.94
P	S	00579	871	1 381	0.0452 4	0.0452 4	47.41	00580	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00581	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		871	1 276	0.0452 4	0.0452 4	51.31		-2 164	5 779	0.0452 4	0.0452 4	11.42		-676	8 022	0.0452 4	0.0452 4	8.19
S	S		127	2 702	0.0452 4	0.0452 4	24.28		-56	1 730	0.0452 4	0.0452 4	37.94		10	2 111	0.0452 4	0.0452 4	31.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-56	781	0.0452 4	0.0452 4	84.03		10	3 601	0.0452 4	0.0452 4	18.22
P	S	00582	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00583	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00664	3	3 874	0.0452 4	0.0452 4	16.94
	I		208	9 278	0.0452 4	0.0452 4	7.07		298	9 609	0.0452 4	0.0452 4	6.82		3	2 917	0.0452 4	0.0452 4	22.49
S	S		106	932	0.0452 4	0.0452 4	70.39		19	3 096	0.0452 4	0.0452 4	21.19		83	64	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		106	5 138	0.0452 4	0.0452 4	12.77		19	10 340	0.0452 4	0.0452 4	6.35		-337	6 269	0.0452 4	0.0452 4	10.48
P	S	00665	33	8 187	0.0452 4	0.0452 4	8.01	00666	17	6 911	0.0452 4	0.0452 4	9.49	00667	51	7 202	0.0452 4	0.0452 4	9.11
	I		33	98	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		19	440	0.0452 4	0.0452 4	NS		-82	865	0.0452 4	0.0452 4	75.88		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-29	5 242	0.0452 4	0.0452 4	12.52		59	4 192	0.0452 4	0.0452 4	15.65		98	4 400	0.0452 4	0.0452 4	14.91
P	S	00676	77	6 737	0.0452 4	0.0452 4	9.74	00677	-12	7 735	0.0452 4	0.0452 4	8.48	00678	-5	7 532	0.0452 4	0.0452 4	8.71
	I		77	303	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		175	1 551	0.0452 4	0.0452 4	42.29		1	3 584	0.0452 4	0.0452 4	18.31		3	3 657	0.0452 4	0.0452 4	17.94
	I		-502	4 056	0.0452 4	0.0452 4	16.20		-73	3 635	0.0452 4	0.0452 4	18.06		-22	2 946	0.0452 4	0.0452 4	22.28
P	S	00679	42	6 664	0.0452 4	0.0452 4	9.85	00692	144	133	0.0452 4	0.0452 4	NS	00693	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		42	128	0.0452 4	0.0452 4	NS		144	6 287	0.0452 4	0.0452 4	10.43		-222	5 362	0.0452 4	0.0452 4	12.24
S	S		73	1 698	0.0452 4	0.0452 4	38.64		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-74	1 033	0.0452 4	0.0452 4	63.53
	I		-204	3 704	0.0452 4	0.0452 4	17.73		-156	10 491	0.0452 4	0.0452 4	6.26		30	9 345	0.0452 4	0.0452 4	7.02
P	S	00694	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00695	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00696	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-75	3 129	0.0452 4	0.0452 4	20.98		155	4 281	0.0452 4	0.0452 4	15.32		216	3 624	0.0452 4	0.0452 4	18.10
S	S		-95	456	0.0452 4	0.0452 4	NS		16	1 396	0.0452 4	0.0452 4	47.00		-83	200	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		241	8 502	0.0452 4	0.0452 4	7.71		20	9 274	0.0452 4	0.0452 4	7.08		226	10 416	0.0452 4	0.0452 4	6.30
P	S	00697	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00698	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00699	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-63	4 226	0.0452 4	0.0452 4	15.53		-20	4 474	0.0452 4	0.0452 4	14.67		-11	5 357	0.0452 4	0.0452 4	12.25
S	S		-102	882	0.0452 4	0.0452 4	74.42		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		227	9 087	0.0452 4	0.0452 4	7.22		81	8 187	0.0452 4	0.0452 4	8.01		-22	8 990	0.0452 4	0.0452 4	7.30
P	S	00700	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00706	57	8 916	0.0452 4	0.0452 4	7.36	00707	-55	8 578	0.0452 4	0.0452 4	7.65
	I		168	6 033	0.0452 4	0.0452 4	10.87		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		63	22	0.0452 4	0.0452 4	NS		-108	1 345	0.0452 4	0.0452 4	48.80
	I		296	10 467	0.0452 4	0.0452 4	6.26		23	3 288	0.0452 4	0.0452 4	19.96		111	2 593	0.0452 4	0.0452 4	25.30
P	S	00708	44	8 494	0.0452 4	0.0452 4	7.72	00709	15	4 683	0.0452 4	0.0452 4	14.01	00722	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		15	2 167	0.0452 4	0.0452 4	30.28		36	8 368	0.0452 4	0.0452 4	7.84
S	S		31	870	0.0452 4	0.0452 4	75.42		22	141	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-4	3 748	0.0452 4	0.0452 4	17.51		-162	5 128	0.0452 4	0.0452 4	12.80		52	10 833	0.0452 4	0.0452 4	6.06
P	S	00723	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00724	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00725	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-150	5 599	0.0452 4	0.0452 4	11.72		75	4 299	0.0452 4	0.0452 4	15.26		116	4 369	0.0452 4	0.0452 4	15.01
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		22	649	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		-130	9 185	0.0452 4	0.0452 4	7.15		-253	8 034	0.0452 4	0.0452 4	8.17		80	9 099	0.0452 4	0.0452 4	7.21
P	S	00726	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00727	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00728	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-208	3 584	0.0452 4	0.0452 4	18.32		-183	4 326	0.0452 4	0.0452 4	15.18		98	3 636	0.0452 4	0.0452 4	18.04
S	S		71	39	0.0452 4	0.0452 4	NS		103	1 281	0.0452 4	0.0452 4	51.21		121	270	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		-212	10 274	0.0452 4	0.0452 4	6.39		-197	9 245	0.0452 4	0.0452 4	7.10		-208	8 497	0.0452 4	0.0452 4	7.73
P	S	00729	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00730	59	266	0.0452 4	0.0452 4	NS	00736	313	3 227	0.0452 4	0.0452 4	20.32
	I		257	4 890	0.0452 4	0.0452 4	13.41		59	6 214	0.0452 4	0.0452 4	10.56		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-48	1 209	0.0452 4	0.0452 4	54.28		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		631	1 437	0.0452 4	0.0452 4	45.59
	I		152	9 295	0.0452 4	0.0452 4	7.06		-524	10 686	0.0452 4	0.0452 4	6.15		631	500	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00737	71	2 492	0.0452 4	0.0452 4	26.33	00738	250	1 946	0.0452 4	0.0452 4	33.70	00739	192	891	0.0452 4	0.0452 4	73.61
	I		71	62	0.0452 4	0.0452 4	NS		250	2 054	0.0452 4	0.0452 4	31.93		192	2 366	0.0452 4	0.0452 4	27.72
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-799	4 592	0.0452 4	0.0452 4	14.32		-309	5 806	0.0452 4	0.0452 4	11.31		40	7 468	0.0452 4	0.0452 4	8.79
P	S	00740	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00741	-4	1 785	0.0452 4	0.0452 4	36.76	00841	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		26	3 452	0.0452 4	0.0452 4	19.01		-4	4 857	0.0452 4	0.0452 4	13.51		-36	6 350	0.0452 4	0.0452 4	10.33
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-39	12 633	0.0452 4	0.0452 4	5.19
	I		159	7 905	0.0452 4	0.0452 4	8.30		-86	7 839	0.0452 4	0.0452 4	8.37		-39	792	0.0452 4	0.0452 4	82.86
P	S	00842	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00843	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00844	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		71	1 984	0.0452 4	0.0452 4	33.07		21	2 994	0.0452 4	0.0452 4	21.92		86	6 463	0.0452 4	0.0452 4	10.15
S	S		31	11 505	0.0452 4	0.0452 4	5.70		-1	10 698	0.0452 4	0.0452 4	6.13		124	12 278	0.0452 4	0.0452 4	5.34
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		124	2 135	0.0452 4	0.0452 4	30.72
P	S	00852	889	1 540	0.0452 4	0.0452 4	42.51	00853	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00854	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		889	1 293	0.0452 4	0.0452 4	50.63		-1 820	5 113	0.0452 4	0.0452 4	12.90		-580	7 568	0.0452 4	0.0452 4	8.68
S	S		405	2 641	0.0452 4	0.0452 4	24.82		-33	1 704	0.0452 4	0.0452 4	38.51		19	2 096	0.0452 4	0.0452 4	31.30
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-33	779	0.0452 4	0.0452 4	84.24		19	3 591	0.0452 4	0.0452 4	18.27
P	S	00855	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00856	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00993	547	145	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		167	8 619	0.0452 4	0.0452 4	7.61		248	9 280	0.0452 4	0.0452 4	7.07		547	1 691	0.0452 4	0.0452 4	38.75
S	S		123	870	0.0452 4	0.0452 4	75.40		24	2 966	0.0452 4	0.0452 4	22.12		46	3 529	0.0452 4	0.0452 4	18.59
	I		123	5 062	0.0452 4	0.0452 4	12.96		24	10 217	0.0452 4	0.0452 4	6.42		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00994	221	4 823	0.0452 4	0.0452 4	13.60	00995	-77	4 860	0.0452 4	0.0452 4	13.50	00996	78	7 279	0.0452 4	0.0452 4	9.01
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		120	5 478	0.0452 4	0.0452 4	11.97		121	7 197	0.0452 4	0.0452 4	9.11		109	9 086	0.0452 4	0.0452 4	7.22
	I		120	797	0.0452 4	0.0452 4	82.31		121	644	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00997	22	10 662	0.0452 4	0.0452 4	6.15	00998	3	6 700	0.0452 4	0.0452 4	9.79	00999	131	1 885	0.0452 4	0.0452 4	34.80

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		131	2 441	0.0452 4	0.0452 4	26.87
S	S		-3	9 017	0.0452 4	0.0452 4	7.28		103	9 731	0.0452 4	0.0452 4	6.74		-18	10 174	0.0452 4	0.0452 4	6.45
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01000	192	1 579	0.0452 4	0.0452 4	41.54	01001	121	1 547	0.0452 4	0.0452 4	42.40	01002	147	1 606	0.0452 4	0.0452 4	40.84
	I		192	658	0.0452 4	0.0452 4	99.67		121	202	0.0452 4	0.0452 4	NS		147	1 591	0.0452 4	0.0452 4	41.23
S	S		300	9 760	0.0452 4	0.0452 4	6.72		111	9 936	0.0452 4	0.0452 4	6.60		353	10 484	0.0452 4	0.0452 4	6.25
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01003	135	5 305	0.0452 4	0.0452 4	12.36	01004	0	10 648	0.0452 4	0.0452 4	6.16	01005	121	5 249	0.0452 4	0.0452 4	12.50
	I		135	503	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		121	683	0.0452 4	0.0452 4	96.04
S	S		214	11 084	0.0452 4	0.0452 4	5.92		0	9 734	0.0452 4	0.0452 4	6.74		127	11 149	0.0452 4	0.0452 4	5.88
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01006	78	1 606	0.0452 4	0.0452 4	40.85	01007	209	1 558	0.0452 4	0.0452 4	42.09	01008	142	1 489	0.0452 4	0.0452 4	44.05
	I		78	1 395	0.0452 4	0.0452 4	47.03		209	237	0.0452 4	0.0452 4	NS		142	496	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		81	10 334	0.0452 4	0.0452 4	6.35		282	9 840	0.0452 4	0.0452 4	6.66		79	9 699	0.0452 4	0.0452 4	6.76
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01009	143	1 975	0.0452 4	0.0452 4	33.21	01010	66	6 179	0.0452 4	0.0452 4	10.62	01011	21	10 640	0.0452 4	0.0452 4	6.17
	I		143	2 077	0.0452 4	0.0452 4	31.58		66	69	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		121	9 874	0.0452 4	0.0452 4	6.64		253	9 967	0.0452 4	0.0452 4	6.58		0	9 037	0.0452 4	0.0452 4	7.26
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01012	-101	7 470	0.0452 4	0.0452 4	8.79	01013	105	4 811	0.0452 4	0.0452 4	13.64	01014	-26	4 784	0.0452 4	0.0452 4	13.72
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		107	8 886	0.0452 4	0.0452 4	7.38		-43	7 603	0.0452 4	0.0452 4	8.63		237	5 606	0.0452 4	0.0452 4	11.70
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-43	153	0.0452 4	0.0452 4	NS		237	838	0.0452 4	0.0452 4	78.25
P	S	01015	450	87	0.0452 4	0.0452 4	NS	01016	12	4 586	0.0452 4	0.0452 4	14.31	01017	34	9 380	0.0452 4	0.0452 4	6.99
	I		450	1 693	0.0452 4	0.0452 4	38.71		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-201	3 578	0.0452 4	0.0452 4	18.35		131	7 078	0.0452 4	0.0452 4	9.27		-15	12 554	0.0452 4	0.0452 4	5.23
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		131	617	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01018	-50	9 830	0.0452 4	0.0452 4	6.68	01019	25	10 318	0.0452 4	0.0452 4	6.36	01020	-2	8 566	0.0452 4	0.0452 4	7.66
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		34	14 836	0.0452 4	0.0452 4	4.42		-20	14 974	0.0452 4	0.0452 4	4.38		2	15 625	0.0452 4	0.0452 4	4.20
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01021	4	5 081	0.0452 4	0.0452 4	12.91	01022	8	3 282	0.0452 4	0.0452 4	19.99	01023	3	2 661	0.0452 4	0.0452 4	24.66
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-3	16 958	0.0452 4	0.0452 4	3.87		-3	17 386	0.0452 4	0.0452 4	3.77		5	17 377	0.0452 4	0.0452 4	3.78
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01024	11	2 562	0.0452 4	0.0452 4	25.61	01025	7	3 681	0.0452 4	0.0452 4	17.83	01026	0	6 543	0.0452 4	0.0452 4	10.03
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	17 612	0.0452 4	0.0452 4	3.73		1	17 702	0.0452 4	0.0452 4	3.71		-1	16 645	0.0452 4	0.0452 4	3.94
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	01027	0	6 511	0.0452 4	0.0452 4	10.08	01028	0	3 683	0.0452 4	0.0452 4	17.82	01029	8	2 649	0.0452 4	0.0452 4	24.77
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01030	0	16 631	0.0452 4	0.0452 4	3.95	01031	3	17 659	0.0452 4	0.0452 4	3.72	01032	2	17 607	0.0452 4	0.0452 4	3.73
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01033	9	2 634	0.0452 4	0.0452 4	24.91	01034	3	3 243	0.0452 4	0.0452 4	20.23	01035	4	4 944	0.0452 4	0.0452 4	13.27
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01036	-3	17 366	0.0452 4	0.0452 4	3.78	01037	3	17 403	0.0452 4	0.0452 4	3.77	01038	-1	17 062	0.0452 4	0.0452 4	3.85
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01039	2	8 514	0.0452 4	0.0452 4	7.71	01040	12	10 295	0.0452 4	0.0452 4	6.37	01041	4	9 902	0.0452 4	0.0452 4	6.63
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01042	-2	15 716	0.0452 4	0.0452 4	4.18	01043	-10	15 041	0.0452 4	0.0452 4	4.36	01044	3	14 805	0.0452 4	0.0452 4	4.43
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01045	-25	9 636	0.0452 4	0.0452 4	6.81	01046	-10	4 634	0.0452 4	0.0452 4	14.16	01047	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	870	5 066	0.0452 4	0.0452 4	12.92		
S	S	01048	19	12 536	0.0452 4	0.0452 4	5.23	01049	114	7 076	0.0452 4	0.0452 4	9.27	01050	169	7 186	0.0452 4	0.0452 4	9.13
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	114	568	0.0452 4	0.0452 4	NS	169	6 771	0.0452 4	0.0452 4	9.69		
P	S	01051	-1	9 317	0.0452 4	0.0452 4	7.04	01052	0	12 130	0.0452 4	0.0452 4	5.41	01053	1	11 493	0.0452 4	0.0452 4	5.71
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01054	3	12 038	0.0452 4	0.0452 4	5.45	01055	0	15 127	0.0452 4	0.0452 4	4.34	01056	-1	16 948	0.0452 4	0.0452 4	3.87
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01055	-1	9 868	0.0452 4	0.0452 4	6.65	01056	0	6 988	0.0452 4	0.0452 4	9.39	01057	0	4 473	0.0452 4	0.0452 4	14.67
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01056	0	17 501	0.0452 4	0.0452 4	3.75	01057	0	18 359	0.0452 4	0.0452 4	3.57	01058	0	19 119	0.0452 4	0.0452 4	3.43
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01057	0	3 372	0.0452 4	0.0452 4	19.46	01058	0	3 086	0.0452 4	0.0452 4	21.26	01059	0	3 276	0.0452 4	0.0452 4	20.03
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01058	0	19 381	0.0452 4	0.0452 4	3.39	01059	0	19 379	0.0452 4	0.0452 4	3.39	01060	0	19 182	0.0452 4	0.0452 4	3.42
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01059	0	4 451	0.0452 4	0.0452 4	14.74	01060	0	5 504	0.0452 4	0.0452 4	11.92	01061	0	4 443	0.0452 4	0.0452 4	14.77
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01060	0	18 638	0.0452 4	0.0452 4	3.52	01061	0	18 186	0.0452 4	0.0452 4	3.61	01062	0	18 640	0.0452 4	0.0452 4	3.52
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01061	0	3 300	0.0452 4	0.0452 4	19.88	01062	0	3 101	0.0452 4	0.0452 4	21.16	01063	0	3 389	0.0452 4	0.0452 4	19.36
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01062	0	19 166	0.0452 4	0.0452 4	3.42	01063	0	19 363	0.0452 4	0.0452 4	3.39	01064	0	19 474	0.0452 4	0.0452 4	3.37
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01063	0	4 408	0.0452 4	0.0452 4	14.89	01064	0	6 897	0.0452 4	0.0452 4	9.51	01065	0	9 824	0.0452 4	0.0452 4	6.68
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S	01064	0	19 230	0.0452 4	0.0452 4	3.41	01065	0	18 555	0.0452 4	0.0452 4	3.54	01066	0	17 754	0.0452 4	0.0452 4	3.70
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	01057	0	11 518	0.0452 4	0.0452 4	5.70	01058	1	12 135	0.0452 4	0.0452 4	5.41	01059	2	9 692	0.0452 4	0.0452 4	6.77
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	17 090	0.0452 4	0.0452 4	3.84		0	15 308	0.0452 4	0.0452 4	4.29		3	11 986	0.0452 4	0.0452 4	5.47
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01060	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	01061	132	5 421	0.0452 4	0.0452 4	12.10	01062	0	11 863	0.0452 4	0.0452 4	5.53
I			1 178	6 817	0.0452 4	0.0452 4	9.60		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		168	7 090	0.0452 4	0.0452 4	9.25		-5	12 196	0.0452 4	0.0452 4	5.38		0	14 255	0.0452 4	0.0452 4	4.60
I			168	6 686	0.0452 4	0.0452 4	9.81		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01063	0	12 600	0.0452 4	0.0452 4	5.21	01064	0	10 936	0.0452 4	0.0452 4	6.00	01065	0	8 391	0.0452 4	0.0452 4	7.82
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	16 277	0.0452 4	0.0452 4	4.03		0	17 348	0.0452 4	0.0452 4	3.78		0	18 029	0.0452 4	0.0452 4	3.64
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01066	0	5 775	0.0452 4	0.0452 4	11.36	01067	0	4 001	0.0452 4	0.0452 4	16.40	01068	0	3 289	0.0452 4	0.0452 4	19.95
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 661	0.0452 4	0.0452 4	3.52		0	19 051	0.0452 4	0.0452 4	3.44		0	19 125	0.0452 4	0.0452 4	3.43
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01069	0	3 188	0.0452 4	0.0452 4	20.58	01070	0	3 590	0.0452 4	0.0452 4	18.28	01071	0	4 287	0.0452 4	0.0452 4	15.31
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 945	0.0452 4	0.0452 4	3.46		0	18 557	0.0452 4	0.0452 4	3.54		0	18 129	0.0452 4	0.0452 4	3.62
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01072	0	4 281	0.0452 4	0.0452 4	15.33	01073	0	3 591	0.0452 4	0.0452 4	18.27	01074	0	3 200	0.0452 4	0.0452 4	20.51
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 129	0.0452 4	0.0452 4	3.62		0	18 552	0.0452 4	0.0452 4	3.54		0	18 933	0.0452 4	0.0452 4	3.47
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01075	0	3 314	0.0452 4	0.0452 4	19.80	01076	0	4 029	0.0452 4	0.0452 4	16.29	01077	0	5 757	0.0452 4	0.0452 4	11.40
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	19 111	0.0452 4	0.0452 4	3.43		0	19 048	0.0452 4	0.0452 4	3.44		0	18 691	0.0452 4	0.0452 4	3.51
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01078	0	8 323	0.0452 4	0.0452 4	7.88	01079	0	10 884	0.0452 4	0.0452 4	6.03	01080	0	12 596	0.0452 4	0.0452 4	5.21
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 089	0.0452 4	0.0452 4	3.63		0	17 399	0.0452 4	0.0452 4	3.77		0	16 290	0.0452 4	0.0452 4	4.03
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01081	0	11 877	0.0452 4	0.0452 4	5.52	01082	89	5 524	0.0452 4	0.0452 4	11.88	01083	385	371	0.0452 4	0.0452 4	NS
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		385	2 460	0.0452 4	0.0452 4	26.65
S	S		0	14 240	0.0452 4	0.0452 4	4.61		-47	12 205	0.0452 4	0.0452 4	5.38		23	12 006	0.0452 4	0.0452 4	5.47
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01084	-10	9 487	0.0452 4	0.0452 4	6.92	01085	0	12 731	0.0452 4	0.0452 4	5.15	01086	0	11 913	0.0452 4	0.0452 4	5.51
I			0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		9	12 951	0.0452 4	0.0452 4	5.07		0	15 357	0.0452 4	0.0452 4	4.27		0	16 904	0.0452 4	0.0452 4	3.88

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Pag. 72 a 288

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01087	0	9 697	0.0452 4	0.0452 4	6.77	01088	0	7 005	0.0452 4	0.0452 4	9.37	01089	0	4 736	0.0452 4	0.0452 4	13.86
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	17 707	0.0452 4	0.0452 4	3.71		0	18 478	0.0452 4	0.0452 4	3.55		0	19 001	0.0452 4	0.0452 4	3.45
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01090	0	3 704	0.0452 4	0.0452 4	17.72	01091	0	3 350	0.0452 4	0.0452 4	19.59	01092	0	3 455	0.0452 4	0.0452 4	18.99
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	19 202	0.0452 4	0.0452 4	3.42		0	19 037	0.0452 4	0.0452 4	3.45		0	18 755	0.0452 4	0.0452 4	3.50
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01093	0	4 017	0.0452 4	0.0452 4	16.34	01094	0	4 309	0.0452 4	0.0452 4	15.23	01095	0	3 912	0.0452 4	0.0452 4	16.77
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 345	0.0452 4	0.0452 4	3.58		0	18 232	0.0452 4	0.0452 4	3.60		0	18 450	0.0452 4	0.0452 4	3.56
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01096	0	3 494	0.0452 4	0.0452 4	18.78	01097	0	3 376	0.0452 4	0.0452 4	19.44	01098	0	3 727	0.0452 4	0.0452 4	17.61
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 747	0.0452 4	0.0452 4	3.50		0	19 013	0.0452 4	0.0452 4	3.45		0	19 065	0.0452 4	0.0452 4	3.44
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01099	0	4 850	0.0452 4	0.0452 4	13.53	01100	0	6 943	0.0452 4	0.0452 4	9.45	01101	0	9 559	0.0452 4	0.0452 4	6.86
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 863	0.0452 4	0.0452 4	3.48		0	18 401	0.0452 4	0.0452 4	3.57		0	17 790	0.0452 4	0.0452 4	3.69
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01102	0	11 846	0.0452 4	0.0452 4	5.54	01103	0	12 740	0.0452 4	0.0452 4	5.15	01104	-7	9 821	0.0452 4	0.0452 4	6.68
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	16 948	0.0452 4	0.0452 4	3.87		0	15 346	0.0452 4	0.0452 4	4.28		8	12 964	0.0452 4	0.0452 4	5.06
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01105	146	870	0.0452 4	0.0452 4	75.39	01106	-294	5 645	0.0452 4	0.0452 4	11.63	01107	1	11 486	0.0452 4	0.0452 4	5.71
	I		537	3 491	0.0452 4	0.0452 4	18.77		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		22	12 052	0.0452 4	0.0452 4	5.44		169	10 072	0.0452 4	0.0452 4	6.51		1	13 599	0.0452 4	0.0452 4	4.83
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		169	1 791	0.0452 4	0.0452 4	36.62		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01108	-1	12 078	0.0452 4	0.0452 4	5.43	01109	0	10 863	0.0452 4	0.0452 4	6.04	01110	0	8 415	0.0452 4	0.0452 4	7.80
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	16 485	0.0452 4	0.0452 4	3.98		0	17 693	0.0452 4	0.0452 4	3.71		0	18 521	0.0452 4	0.0452 4	3.54
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01111	0	5 667	0.0452 4	0.0452 4	11.58	01112	0	4 007	0.0452 4	0.0452 4	16.38	01113	0	3 619	0.0452 4	0.0452 4	18.13
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	19 435	0.0452 4	0.0452 4	3.38		0	19 944	0.0452 4	0.0452 4	3.29		0	20 062	0.0452 4	0.0452 4	3.27
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01114	0	3 619	0.0452 4	0.0452 4	18.13	01115	0	4 104	0.0452 4	0.0452 4	15.99	01116	0	4 863	0.0452 4	0.0452 4	13.49
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	19 861	0.0452 4	0.0452 4	3.30		0	19 590	0.0452 4	0.0452 4	3.35		0	19 172	0.0452 4	0.0452 4	3.42

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01117	0	4 834	0.0452 4	0.0452 4	13.57	01118	0	3 940	0.0452 4	0.0452 4	16.65	01119	0	3 504	0.0452 4	0.0452 4	18.73
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	19 170	0.0452 4	0.0452 4	3.42		0	19 584	0.0452 4	0.0452 4	3.35		0	19 859	0.0452 4	0.0452 4	3.30
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01120	0	3 661	0.0452 4	0.0452 4	17.92	01121	0	4 277	0.0452 4	0.0452 4	15.34	01122	0	5 777	0.0452 4	0.0452 4	11.36
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	19 920	0.0452 4	0.0452 4	3.29		0	19 766	0.0452 4	0.0452 4	3.32		0	19 304	0.0452 4	0.0452 4	3.40
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01123	0	8 161	0.0452 4	0.0452 4	8.04	01124	0	10 498	0.0452 4	0.0452 4	6.25	01125	0	11 982	0.0452 4	0.0452 4	5.48
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	18 537	0.0452 4	0.0452 4	3.54		0	17 737	0.0452 4	0.0452 4	3.70		0	16 456	0.0452 4	0.0452 4	3.99
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01126	0	11 535	0.0452 4	0.0452 4	5.69	01127	-252	6 010	0.0452 4	0.0452 4	10.93	01128	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		1 410	5 293	0.0452 4	0.0452 4	12.35
S	S		1	13 612	0.0452 4	0.0452 4	4.82		167	10 131	0.0452 4	0.0452 4	6.47		267	3 192	0.0452 4	0.0452 4	20.54
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		167	1 897	0.0452 4	0.0452 4	34.58		267	2 694	0.0452 4	0.0452 4	24.34
P	S	01129	-18	7 787	0.0452 4	0.0452 4	8.43	01130	9	10 110	0.0452 4	0.0452 4	6.49	01131	12	10 315	0.0452 4	0.0452 4	6.36
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		19	10 095	0.0452 4	0.0452 4	6.50		-1	13 899	0.0452 4	0.0452 4	4.72		-10	15 293	0.0452 4	0.0452 4	4.29
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01132	-7	9 808	0.0452 4	0.0452 4	6.69	01133	-4	6 606	0.0452 4	0.0452 4	9.93	01134	2	3 994	0.0452 4	0.0452 4	16.43
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		7	16 137	0.0452 4	0.0452 4	4.07		5	17 551	0.0452 4	0.0452 4	3.74		-4	18 782	0.0452 4	0.0452 4	3.49
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01135	2	3 266	0.0452 4	0.0452 4	20.09	01136	5	3 388	0.0452 4	0.0452 4	19.37	01137	-8	3 729	0.0452 4	0.0452 4	17.60
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-3	19 155	0.0452 4	0.0452 4	3.43		-4	19 366	0.0452 4	0.0452 4	3.39		6	19 500	0.0452 4	0.0452 4	3.36
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01138	0	5 014	0.0452 4	0.0452 4	13.09	01139	-2	6 336	0.0452 4	0.0452 4	10.36	01140	-5	4 847	0.0452 4	0.0452 4	13.54
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-2	19 106	0.0452 4	0.0452 4	3.43		0	18 627	0.0452 4	0.0452 4	3.52		10	19 166	0.0452 4	0.0452 4	3.42
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01141	11	3 578	0.0452 4	0.0452 4	18.34	01142	-2	3 374	0.0452 4	0.0452 4	19.45	01143	3	3 552	0.0452 4	0.0452 4	18.47
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-10	19 531	0.0452 4	0.0452 4	3.36		3	19 332	0.0452 4	0.0452 4	3.39		-2	19 016	0.0452 4	0.0452 4	3.45
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01144	6	4 238	0.0452 4	0.0452 4	15.48	01145	-8	6 438	0.0452 4	0.0452 4	10.19	01146	-6	9 129	0.0452 4	0.0452 4	7.19
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
S	S		-6	18 419	0.0452 4	0.0452 4	3.56		5	17 360	0.0452 4	0.0452 4	3.78		5	16 195	0.0452 4	0.0452 4	4.05
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01147	6	10 044	0.0452 4	0.0452 4	6.53	01148	-3	10 238	0.0452 4	0.0452 4	6.41	01149	4	8 109	0.0452 4	0.0452 4	8.09
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-5	15 208	0.0452 4	0.0452 4	4.31		2	13 875	0.0452 4	0.0452 4	4.73		7	10 125	0.0452 4	0.0452 4	6.48
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01150	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	01151	9	3 617	0.0452 4	0.0452 4	18.14	01152	54	4 997	0.0452 4	0.0452 4	13.13
	I		1 728	6 569	0.0452 4	0.0452 4	9.94		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		256	3 246	0.0452 4	0.0452 4	20.20		210	4 727	0.0452 4	0.0452 4	13.87		438	6 453	0.0452 4	0.0452 4	10.16
	I		256	2 761	0.0452 4	0.0452 4	23.75		210	255	0.0452 4	0.0452 4	NS		438	809	0.0452 4	0.0452 4	81.02
P	S	01153	75	5 436	0.0452 4	0.0452 4	12.07	01154	56	9 264	0.0452 4	0.0452 4	7.08	01155	-19	8 474	0.0452 4	0.0452 4	7.74
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-120	8 402	0.0452 4	0.0452 4	7.81		49	9 179	0.0452 4	0.0452 4	7.15		28	10 343	0.0452 4	0.0452 4	6.34
	I		-105	311	0.0452 4	0.0452 4	NS		-111	287	0.0452 4	0.0452 4	NS		-10	408	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	01156	144	3 581	0.0452 4	0.0452 4	18.32	01157	148	1 676	0.0452 4	0.0452 4	39.14	01158	-78	2 049	0.0452 4	0.0452 4	32.03
	I		144	1 824	0.0452 4	0.0452 4	35.96		-314	1 713	0.0452 4	0.0452 4	38.34		254	1 582	0.0452 4	0.0452 4	41.45
S	S		-61	12 153	0.0452 4	0.0452 4	5.40		-93	12 367	0.0452 4	0.0452 4	5.31		109	13 100	0.0452 4	0.0452 4	5.01
	I		193	1 298	0.0452 4	0.0452 4	50.53		148	3 655	0.0452 4	0.0452 4	17.95		-235	4 732	0.0452 4	0.0452 4	13.88
P	S	01159	142	2 353	0.0452 4	0.0452 4	27.88	01160	101	3 418	0.0452 4	0.0452 4	19.19	01161	69	7 005	0.0452 4	0.0452 4	9.37
	I		-192	1 683	0.0452 4	0.0452 4	39.01		535	1 204	0.0452 4	0.0452 4	54.42		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-132	13 821	0.0452 4	0.0452 4	4.75		258	14 490	0.0452 4	0.0452 4	4.53		-143	13 757	0.0452 4	0.0452 4	4.77
	I		114	4 757	0.0452 4	0.0452 4	13.79		-622	3 210	0.0452 4	0.0452 4	20.48		423	1 701	0.0452 4	0.0452 4	38.53
P	S	01162	29	6 981	0.0452 4	0.0452 4	9.40	01163	104	3 344	0.0452 4	0.0452 4	19.62	01164	-120	2 126	0.0452 4	0.0452 4	30.87
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		104	1 248	0.0452 4	0.0452 4	52.56		246	1 656	0.0452 4	0.0452 4	39.60
S	S		-70	13 982	0.0452 4	0.0452 4	4.69		-20	14 464	0.0452 4	0.0452 4	4.54		142	13 892	0.0452 4	0.0452 4	4.72
	I		186	1 578	0.0452 4	0.0452 4	41.56		-138	3 275	0.0452 4	0.0452 4	20.04		-242	4 740	0.0452 4	0.0452 4	13.85
P	S	01165	98	2 231	0.0452 4	0.0452 4	29.40	01166	70	2 160	0.0452 4	0.0452 4	30.37	01167	168	3 850	0.0452 4	0.0452 4	17.04
	I		-286	1 586	0.0452 4	0.0452 4	41.40		86	1 367	0.0452 4	0.0452 4	47.99		168	1 130	0.0452 4	0.0452 4	58.04
S	S		-73	13 286	0.0452 4	0.0452 4	4.94		62	12 556	0.0452 4	0.0452 4	5.23		-128	12 134	0.0452 4	0.0452 4	5.41
	I		130	4 754	0.0452 4	0.0452 4	13.80		-97	3 720	0.0452 4	0.0452 4	17.64		295	1 825	0.0452 4	0.0452 4	35.93
P	S	01168	-21	7 204	0.0452 4	0.0452 4	9.11	01169	86	8 259	0.0452 4	0.0452 4	7.94	01170	-71	5 801	0.0452 4	0.0452 4	11.31
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		33	10 611	0.0452 4	0.0452 4	6.18		4	9 338	0.0452 4	0.0452 4	7.03		215	8 052	0.0452 4	0.0452 4	8.14
	I		-31	1 219	0.0452 4	0.0452 4	53.83		-84	1 134	0.0452 4	0.0452 4	57.88		172	977	0.0452 4	0.0452 4	67.13
P	S	01171	46	5 225	0.0452 4	0.0452 4	12.56	01172	-183	3 693	0.0452 4	0.0452 4	17.78	01379	56	4 532	0.0452 4	0.0452 4	14.48
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		56	1 493	0.0452 4	0.0452 4	43.94
S	S		-34	6 910	0.0452 4	0.0452 4	9.50		288	4 858	0.0452 4	0.0452 4	13.50		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-34	486	0.0452 4	0.0452 4	NS		288	139	0.0452 4	0.0452 4	NS		-133	7 665	0.0452 4	0.0452 4	8.56
P	S	01381	136	2 887	0.0452 4	0.0452 4	22.72	01383	99	1 556	0.0452 4	0.0452 4	42.16	01385	26	1 515	0.0452 4	0.0452 4	43.31
	I		136	5 638	0.0452 4	0.0452 4	11.63		99	5 506	0.0452 4	0.0452 4	11.91		26	7 735	0.0452 4	0.0452 4	8.48

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]			[N]	[N-m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	
S	S		240	1 075	0.0452	0.0452	61.00		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
	I		-527	6 946	0.0452	0.0452	9.46		40	7 465	0.0452	0.0452	8.79		-154	7 489	0.0452	0.0452	8.77
P	S	01387	99	3 096	0.0452	0.0452	21.19	01389	115	5 751	0.0452	0.0452	11.41	01395	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		99	5 706	0.0452	0.0452	11.50		115	1 989	0.0452	0.0452	32.98		443	8 594	0.0452	0.0452	7.63
S	S		1	1 324	0.0452	0.0452	49.56		0	0	0.0452	0.0452	-		161	9 744	0.0452	0.0452	6.73
	I		201	7 143	0.0452	0.0452	9.18		-53	7 350	0.0452	0.0452	8.93		161	10 086	0.0452	0.0452	6.50
P	S	01397	0	0	0.0452	0.0452	-	01404	0	0	0.0452	0.0452	-	01406	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		94	9 043	0.0452	0.0452	7.25		442	8 535	0.0452	0.0452	7.68		94	9 105	0.0452	0.0452	7.21
S	S		85	10 377	0.0452	0.0452	6.32		160	9 738	0.0452	0.0452	6.74		84	10 397	0.0452	0.0452	6.31
	I		85	11 204	0.0452	0.0452	5.86		160	10 101	0.0452	0.0452	6.49		84	11 232	0.0452	0.0452	5.84
P	S	01420	198	6 671	0.0452	0.0452	9.83	01422	201	2 920	0.0452	0.0452	22.46	01424	180	1 149	0.0452	0.0452	57.08
	I		198	3 789	0.0452	0.0452	17.31		201	8 684	0.0452	0.0452	7.55		180	10 017	0.0452	0.0452	6.55
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		204	5 692	0.0452	0.0452	11.52		252	5 930	0.0452	0.0452	11.06		-19	6 803	0.0452	0.0452	9.65
P	S	01426	172	1 605	0.0452	0.0452	40.87	01428	142	3 005	0.0452	0.0452	21.83	01430	152	6 494	0.0452	0.0452	10.10
	I		172	8 372	0.0452	0.0452	7.83		142	8 389	0.0452	0.0452	7.82		152	3 933	0.0452	0.0452	16.68
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		196	6 059	0.0452	0.0452	10.82		215	5 407	0.0452	0.0452	12.13		197	5 931	0.0452	0.0452	11.06

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

A_s Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

A_{dr} Armatura disponibile per la flessione

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS			
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]				
Piano Terra																			
Platea 1																			
P	S	00005	483	3 813	0.04524	20.12	00006	480	3 918	0.04524	19.58	00007	0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		1 533	432	0.04524	NS			
S	S		466	3 057	0.04524	25.09		566	2 975	0.04524	25.78		406	48	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		406	353	0.04524	NS			
P	S	00008	0	0	0.04524	-	00009	0	0	0.04524	-	00010	0	0	0.04524	-			
	I		1 625	420	0.04524	NS		1 080	343	0.04524	NS		1 580	325	0.04524	NS			
S	S		215	78	0.04524	NS		675	135	0.04524	NS		347	191	0.04524	NS			
	I		215	426	0.04524	NS		675	285	0.04524	NS		347	295	0.04524	NS			
P	S	00011	349	3 665	0.04524	20.94	00012	282	3 996	0.04524	19.20	00029	282	1 107	0.04524	69.32			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		282	3 168	0.04524	24.22			
S	S		545	3 187	0.04524	24.07		482	3 125	0.04524	24.55		0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		691	5 589	0.04524	13.72			
P	S	00030	0	0	0.04524	-	00031	0	0	0.04524	-	00032	20	953	0.04524	80.58			
	I		123	3 959	0.04524	19.39		-2	2 115	0.04524	36.31		20	586	0.04524	NS			
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		204	5 644	0.04524	13.60		-14	5 298	0.04524	14.50		-30	4 603	0.04524	16.68			
P	S	00033	217	3 305	0.04524	23.22	00034	-161	3 453	0.04524	22.25	00058	216	4 262	0.04524	18.01			
	I		217	1 380	0.04524	55.62		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		0	0	0.04524	-		141	745	0.04524	NS		2 034	572	0.04524	NS			
	I		130	3 400	0.04524	22.58		141	538	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
P	S	00059	18	2 966	0.04524	25.89	00060	263	1 578	0.04524	48.63	00061	-10	546	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-10	1 130	0.04524	67.96			
S	S		661	755	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		-528	532	0.04524	NS		138	207	0.04524	NS			
P	S	00062	-51	1 494	0.04524	51.41	00063	49	5 068	0.04524	15.15	00064	-17	7 459	0.04524	10.30			

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWS

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
	I		-51	1 875	0.04524	40.96		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		-283	469	0.04524	NS		141	259	0.04524	NS
	I		457	522	0.04524	NS		-283	548	0.04524	NS		141	55	0.04524	NS
P	S	00065	24	7 096	0.04524	10.82	00066	0	1 485	0.04524	51.71	00067	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	1 755	0.04524	43.76		30	4 972	0.04524	15.44
S	S		9	696	0.04524	NS		195	131	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		9	230	0.04524	NS		195	260	0.04524	NS		-21	1 020	0.04524	75.29
P	S	00068	0	0	0.04524	-	00069	0	0	0.04524	-	00070	0	0	0.04524	-
	I		7	3 093	0.04524	24.83		117	1 822	0.04524	42.14		15	1 147	0.04524	66.95
S	S		418	284	0.04524	NS		-74	104	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		-74	30	0.04524	NS		189	284	0.04524	NS
P	S	00071	0	0	0.04524	-	00072	0	0	0.04524	-	00073	0	0	0.04524	-
	I		-4	1 531	0.04524	50.16		53	2 035	0.04524	37.73		13	4 384	0.04524	17.52
S	S		404	45	0.04524	NS		283	92	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		404	181	0.04524	NS		283	36	0.04524	NS		315	791	0.04524	97.01
P	S	00074	94	2 865	0.04524	26.80	00075	-1	6 654	0.04524	11.54	00076	4	5 827	0.04524	13.18
	I		94	2 274	0.04524	33.76		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-72	192	0.04524	NS		81	740	0.04524	NS		59	226	0.04524	NS
	I		-72	347	0.04524	NS		81	30	0.04524	NS		59	65	0.04524	NS
P	S	00077	45	1 828	0.04524	42.00	00078	0	0	0.04524	-	00079	0	0	0.04524	-
	I		45	1 285	0.04524	59.75		41	3 463	0.04524	22.17		18	2 079	0.04524	36.94
S	S		-47	176	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		185	131	0.04524	NS
	I		-47	296	0.04524	NS		356	744	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00080	0	0	0.04524	-	00081	0	0	0.04524	-	00082	0	0	0.04524	-
	I		13	1 489	0.04524	51.57		70	1 221	0.04524	62.88		8	1 952	0.04524	39.34
S	S		109	105	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		153	116	0.04524	NS
	I		109	79	0.04524	NS		242	311	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00083	0	0	0.04524	-	00084	0	0	0.04524	-	00085	-4	2 262	0.04524	33.95
	I		14	2 363	0.04524	32.50		69	4 099	0.04524	18.73		-4	1 746	0.04524	43.98
S	S		42	48	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		-60	722	0.04524	NS		232	532	0.04524	NS
P	S	00086	28	5 496	0.04524	13.97	00087	-6	5 135	0.04524	14.95	00088	16	3 483	0.04524	22.05
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		41	558	0.04524	NS		137	333	0.04524	NS		93	239	0.04524	NS
	I		41	154	0.04524	NS		137	75	0.04524	NS		93	282	0.04524	NS
P	S	00089	66	1 816	0.04524	42.28	00090	4	364	0.04524	NS	00091	-3	1 169	0.04524	65.69
	I		66	152	0.04524	NS		4	576	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		137	77	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		-264	569	0.04524	NS		137	118	0.04524	NS		362	351	0.04524	NS
P	S	00092	102	3 142	0.04524	24.43	00093	86	3 997	0.04524	19.21	00094	803	524	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-556	501	0.04524	NS		1 705	640	0.04524	NS		271	3 675	0.04524	20.88
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00095	948	463	0.04524	NS	00096	0	0	0.04524	-	00097	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		-506	624	0.04524	NS		142	237	0.04524	NS
S	S		14	2 893	0.04524	26.54		384	1 903	0.04524	40.32		-5	2 382	0.04524	32.24
	I		0	0	0.04524	-		384	1 570	0.04524	48.87		-5	5 373	0.04524	14.29
P	S	00098	808	142	0.04524	NS	00099	-554	667	0.04524	NS	00100	47	446	0.04524	NS
	I		808	687	0.04524	NS		-554	795	0.04524	96.72		47	88	0.04524	NS
S	S		-149	6 121	0.04524	12.55		122	11 224	0.04524	6.84		-7	8 834	0.04524	8.69
	I		-149	6 436	0.04524	11.94		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00101	-288	660	0.04524	NS	00102	-1 174	100	0.04524	NS	00103	0	0	0.04524	-
	I		-288	945	0.04524	81.32		-1 174	590	0.04524	NS		1 389	518	0.04524	NS
S	S		30	9 283	0.04524	8.27		131	5 433	0.04524	14.13		-117	1 716	0.04524	44.76
	I		0	0	0.04524	-		131	5 066	0.04524	15.15		-117	4 193	0.04524	18.32
P	S	00104	488	37	0.04524	NS	00105	-490	570	0.04524	NS	00106	601	802	0.04524	95.62
	I		488	632	0.04524	NS		-490	298	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		75	655	0.04524	NS		100	2 949	0.04524	26.03		177	3 456	0.04524	22.21
	I		75	1 486	0.04524	51.67		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00107	81	4 424	0.04524	17.35	00108	141	2 778	0.04524	27.63	00109	2	948	0.04524	81.00
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		2 156	701	0.04524	NS		-310	290	0.04524	NS		372	180	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		372	50	0.04524	NS
P	S	00110	-22	185	0.04524	NS	00111	-29	1 654	0.04524	46.43	00112	58	5 888	0.04524	13.04
	I		-22	1 098	0.04524	69.94		-29	1 949	0.04524	39.40		58	689	0.04524	NS
S	S		0	0	0.04524	-		-175	20	0.04524	NS		-255	340	0.04524	NS
	I		363	288	0.04524	NS		-175	315	0.04524	NS		-255	952	0.04524	80.71
P	S	00113	-1	8 673	0.04524	8.85	00114	-1	7 127	0.04524	10.77	00115	92	904	0.04524	84.93
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		92	2 899	0.04524	26.48
S	S		48	253	0.04524	NS		63	538	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		63	27	0.04524	NS		-125	447	0.04524	NS
P	S	00116	0	0	0.04524	-	00117	0	0	0.04524	-	00118	0	0	0.04524	-
	I		19	4 996	0.04524	15.37		-8	2 906	0.04524	26.43		14	1 571	0.04524	48.88
S	S		0	0	0.04524	-		245	51	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		206	499	0.04524	NS		245	79	0.04524	NS		35	109	0.04524	NS
P	S	00119	0	0	0.04524	-	00120	0	0	0.04524	-	00121	0	0	0.04524	-
	I		75	1 587	0.04524	48.38		-10	1 671	0.04524	45.96		34	2 716	0.04524	28.27
S	S		176	141	0.04524	NS		283	127	0.04524	NS		144	88	0.04524	NS
	I		176	121	0.0											

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
P	S	00122	0	0	0.04524	-	00123	50	2 939	0.04524	26.13	00124	3	11 002	0.04524	6.98
	I		29	6 308	0.04524	12.17		50	3 403	0.04524	22.56		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		3	1 239	0.04524	61.98
	I		532	830	0.04524	92.41		118	1 075	0.04524	71.42		0	0	0.04524	-
P	S	00125	3	10 386	0.04524	7.39	00126	52	1 983	0.04524	38.72	00127	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		52	1 648	0.04524	46.59		55	6 400	0.04524	12.00
S	S		1	287	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		657	17	0.04524	NS
	I		1	351	0.04524	NS		118	799	0.04524	96.08		657	787	0.04524	97.43
P	S	00128	0	0	0.04524	-	00129	0	0	0.04524	-	00130	0	0	0.04524	-
	I		100	2 138	0.04524	35.91		9	1 570	0.04524	48.91		3	1 559	0.04524	49.26
S	S		0	0	0.04524	-		232	46	0.04524	NS		388	165	0.04524	NS
	I		422	266	0.04524	NS		232	111	0.04524	NS		388	142	0.04524	NS
P	S	00131	0	0	0.04524	-	00132	0	0	0.04524	-	00133	0	0	0.04524	-
	I		133	1 684	0.04524	45.59		26	3 849	0.04524	19.95		2	6 988	0.04524	10.99
S	S		0	0	0.04524	-		277	280	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		-81	152	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		353	1 376	0.04524	55.76
P	S	00134	94	2 960	0.04524	25.94	00135	-4	7 872	0.04524	9.76	00136	0	8 268	0.04524	9.29
	I		94	2 872	0.04524	26.73		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-144	172	0.04524	NS		94	691	0.04524	NS		39	262	0.04524	NS
	I		-144	264	0.04524	NS		94	86	0.04524	NS		39	37	0.04524	NS
P	S	00137	91	4 503	0.04524	17.05	00138	-44	124	0.04524	NS	00139	-58	644	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		-44	2 145	0.04524	35.80		-58	441	0.04524	NS
S	S		-209	178	0.04524	NS		512	103	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		-209	915	0.04524	83.97		512	373	0.04524	NS		523	494	0.04524	NS
P	S	00140	263	1 229	0.04524	62.45	00141	28	2 553	0.04524	30.08	00142	221	4 210	0.04524	18.23
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-854	238	0.04524	NS		579	457	0.04524	NS		1 805	682	0.04524	NS
	I		-854	128	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00143	801	824	0.04524	93.02	00144	-481	538	0.04524	NS	00145	474	43	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		-481	265	0.04524	NS		474	638	0.04524	NS
S	S		176	3 594	0.04524	21.36		108	3 021	0.04524	25.41		69	879	0.04524	87.35
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		69	1 738	0.04524	44.18
P	S	00146	0	0	0.04524	-	00147	-1 178	95	0.04524	NS	00148	-274	735	0.04524	NS
	I		1 409	563	0.04524	NS		-1 178	584	0.04524	NS		-274	1 019	0.04524	75.41
S	S		-120	2 476	0.04524	31.02		133	6 835	0.04524	11.23		28	10 413	0.04524	7.37
	I		-120	4 956	0.04524	15.50		133	6 458	0.04524	11.89		28	464	0.04524	NS
P	S	00149	45	422	0.04524	NS	00150	-568	628	0.04524	NS	00151	794	79	0.04524	NS
	I		45	62	0.04524	NS		-568	758	0.04524	NS		794	626	0.04524	NS
S	S		-7	8 866	0.04524	8.66		124	10 107	0.04524	7.60		-148	4 787	0.04524	16.05
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-148	5 095	0.04524	15.08
P	S	00152	0	0	0.04524	-	00153	0	0	0.04524	-	00154	1 029	440	0.04524	NS
	I		166	259	0.04524	NS		-453	645	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		-7	1 570	0.04524	48.91		379	1 548	0.04524	49.56		17	2 748	0.04524	27.94
	I		-7	4 557	0.04524	16.85		379	1 231	0.04524	62.33		0	0	0.04524	-
P	S	00155	366	524	0.04524	NS	00156	0	0	0.04524	-	00157	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		125	7 872	0.04524	9.75		-984	6 187	0.04524	12.44
S	S		380	3 416	0.04524	22.46		32	1 683	0.04524	45.62		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		32	6 408	0.04524	11.98		-76	5 268	0.04524	14.58
P	S	00158	0	0	0.04524	-	00159	0	0	0.04524	-	00160	950	1 569	0.04524	48.84
	I		40	6 047	0.04524	12.70		274	4 836	0.04524	15.87		950	366	0.04524	NS
S	S		0	0	0.04524	-		60	1 997	0.04524	38.45		261	3 463	0.04524	22.16
	I		60	1 813	0.04524	42.35		60	1 645	0.04524	46.68		0	0	0.04524	-
P	S	00181	127	447	0.04524	NS	00182	112	178	0.04524	NS	00183	0	0	0.04524	-
	I		127	2 154	0.04524	35.64		112	1 815	0.04524	42.30		13	1 724	0.04524	44.54
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		-27	4 778	0.04524	16.07		179	5 130	0.04524	14.96		58	5 005	0.04524	15.34
P	S	00184	2	506	0.04524	NS	00185	248	2 910	0.04524	26.37	00186	229	3 173	0.04524	24.19
	I		2	838	0.04524	91.64		248	389	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		461	1 315	0.04524	58.34
	I		-32	4 609	0.04524	16.66		333	3 220	0.04524	23.83		461	65	0.04524	NS
P	S	00209	0	0	0.04524	-	00210	0	0	0.04524	-	00211	0	0	0.04524	-
	I		137	8 189	0.04524	9.37		-971	6 229	0.04524	12.36		40	5 874	0.04524	13.07
S	S		35	2 754	0.04524	27.88		-75	569	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		35	7 478	0.04524	10.27		-75	5 943	0.04524	12.92		64	1 881	0.04524	40.82
P	S	00212	0	0	0.04524	-	00213	801	1 517	0.04524	50.53	00340	0	0	0.04524	-
	I		295	4 547	0.04524	16.88		801	212	0.04524	NS		23	8 314	0.04524	9.24
S	S		67	2 015	0.04524	38.10		267	3 667	0.04524	20.93		0	0	0.04524	-
	I		67	1 724	0.04524	44.54		0	0	0.04524	-		32	7 075	0.04524	10.85
P	S	00341	0	0	0.04524	-	00342	0	0	0.04524	-	00343	0	0	0.04524	-
	I		15	5 075	0.04524	15.13		93	3 941	0.04524	19.48		102	3 228	0.04524	23.78
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		203	4 564	0.04524	16.82		210	3 850	0.04524	19.94		112	3 626	0.04524	21.17
P	S	00344	0	0	0.04524	-	00345	0	0	0.04524	-	00346	0	0	0.04524	-
	I		16	3 088	0.04524	24.87		65	2 534	0.04524	30.30		88	3 934	0.04524	19.52
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		19	4 007	0.04524	19.16		169	3 379	0.04524	22.72		202	3 331	0.04524	23.04
P	S	00347	0	0	0.04524	-	00348	0	0	0.04524	-	00349	50	6 401	0.04524	12.00
</																

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
	I		297	3 733	0.04524	20.56		304	5 698	0.04524	13.47		0	0	0.04524	-
P	S	00350	0	10 663	0.04524	7.20	00351	0	10 339	0.04524	7.43	00352	50	6 978	0.04524	11.00
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		1	2 734	0.04524	28.09		1	3 468	0.04524	22.14		110	2 333	0.04524	32.91
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00401	103	4 080	0.04524	18.82	00402	2	6 857	0.04524	11.20	00403	10	9 317	0.04524	8.24
	I		103	165	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		-11	1 261	0.04524	60.90		25	812	0.04524	94.57
	I		-6	2 765	0.04524	27.77		-11	1 059	0.04524	72.52		25	590	0.04524	NS
P	S	00404	66	7 760	0.04524	9.89	00425	0	0	0.04524	-	00426	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		53	7 280	0.04524	10.55		80	5 321	0.04524	14.43
S	S		120	322	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		120	1 380	0.04524	55.63		176	5 717	0.04524	13.43		89	3 854	0.04524	19.92
P	S	00427	0	0	0.04524	-	00428	0	0	0.04524	-	00429	0	0	0.04524	-
	I		72	3 349	0.04524	22.93		76	2 923	0.04524	26.27		83	3 495	0.04524	21.97
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		149	3 203	0.04524	23.97		251	3 444	0.04524	22.28		305	4 090	0.04524	18.76
P	S	00430	0	0	0.04524	-	00431	0	0	0.04524	-	00432	0	0	0.04524	-
	I		53	2 557	0.04524	30.03		52	3 946	0.04524	19.46		106	5 104	0.04524	15.04
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		181	3 493	0.04524	21.98		68	3 825	0.04524	20.07		321	4 528	0.04524	16.95
P	S	00433	0	0	0.04524	-	00439	61	7 175	0.04524	10.70	00440	10	9 284	0.04524	8.27
	I		57	5 747	0.04524	13.36		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		22	776	0.04524	98.95
	I		118	6 065	0.04524	12.66		118	1 203	0.04524	63.82		22	557	0.04524	NS
P	S	00441	-3	7 218	0.04524	10.64	00442	78	5 522	0.04524	13.90	00460	-198	2 901	0.04524	26.48
	I		0	0	0.04524	-		78	711	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		-26	1 679	0.04524	45.74		0	0	0.04524	-		197	666	0.04524	NS
	I		-26	1 062	0.04524	72.31		-5	2 955	0.04524	25.99		197	682	0.04524	NS
P	S	00461	-7	1 971	0.04524	38.96	00462	190	1 657	0.04524	46.32	00463	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		190	997	0.04524	76.99		115	2 548	0.04524	30.13
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		-111	3 653	0.04524	21.03		228	4 687	0.04524	16.38		-28	4 960	0.04524	15.48
P	S	00464	0	0	0.04524	-	00465	0	0	0.04524	-	00568	0	0	0.04524	-
	I		15	2 592	0.04524	29.63		42	3 526	0.04524	21.78		-75	5 645	0.04524	13.61
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-46	10 990	0.04524	6.99
	I		-36	5 521	0.04524	13.91		350	5 475	0.04524	14.01		0	0	0.04524	-
P	S	00569	0	0	0.04524	-	00570	0	0	0.04524	-	00571	0	0	0.04524	-
	I		52	1 767	0.04524	43.45		13	2 500	0.04524	30.72		79	5 244	0.04524	14.64
S	S		47	9 990	0.04524	7.69		26	9 201	0.04524	8.35		114	9 349	0.04524	8.21
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00579	678	897	0.04524	85.48	00580	0	0	0.04524	-	00581	0	0	0.04524	-
	I		678	792	0.04524	96.81		-1 071	4 444	0.04524	17.32		-88	5 997	0.04524	12.81
S	S		21	2 477	0.04524	31.00		-94	1 406	0.04524	54.63		-8	1 355	0.04524	56.67
	I		0	0	0.04524	-		-94	457	0.04524	NS		-8	2 845	0.04524	26.99
P	S	00582	0	0	0.04524	-	00583	0	0	0.04524	-	00664	4	2 890	0.04524	26.57
	I		232	6 653	0.04524	11.54		207	7 426	0.04524	10.34		4	1 933	0.04524	39.73
S	S		74	165	0.04524	NS		-23	1 434	0.04524	53.55		0	0	0.04524	-
	I		74	4 370	0.04524	17.57		-23	8 679	0.04524	8.85		3	3 482	0.04524	22.05
P	S	00665	19	6 577	0.04524	11.68	00666	2	5 785	0.04524	13.27	00667	26	5 421	0.04524	14.16
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		3	163	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		29	2 565	0.04524	29.94		3	1 929	0.04524	39.81		113	2 316	0.04524	33.15
P	S	00676	56	5 500	0.04524	13.96	00677	-9	6 442	0.04524	11.92	00678	-2	6 082	0.04524	12.63
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-26	419	0.04524	NS		-14	1 862	0.04524	41.24		4	2 057	0.04524	37.33
	I		-26	1 270	0.04524	60.47		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00679	29	4 680	0.04524	16.41	00692	0	0	0.04524	-	00693	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		84	4 392	0.04524	17.48		46	4 090	0.04524	18.77
S	S		9	433	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		9	750	0.04524	NS		354	4 579	0.04524	16.76		133	3 274	0.04524	23.45
P	S	00694	0	0	0.04524	-	00695	0	0	0.04524	-	00696	0	0	0.04524	-
	I		103	2 336	0.04524	32.87		85	2 741	0.04524	28.01		81	2 810	0.04524	27.32
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		89	3 231	0.04524	23.76		261	3 178	0.04524	24.15		247	4 298	0.04524	17.86
P	S	00697	0	0	0.04524	-	00698	0	0	0.04524	-	00699	0	0	0.04524	-
	I		30	2 659	0.04524	28.88		62	3 761	0.04524	20.42		59	4 292	0.04524	17.89
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		136	3 425	0.04524	22.41		36	3 796	0.04524	20.23		154	4 245	0.04524	18.08
P	S	00700	0	0	0.04524	-	00706	35	7 618	0.04524	10.08	00707	18	7 085	0.04524	10.84
	I		119	5 076	0.04524	15.12		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	901	0.04524	85.23
	I		188	6 104	0.04524	12.58		72	1 754	0.04524	43.77		0	945	0.04524	81.26
P	S	00708	35	7 327	0.04524	10.48	00709	5	3 031	0.04524	25.34	00722	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		5	515	0.04524	NS		30	6 335	0.04524	12.12
S	S		25	269	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		25	1 681	0.04524	45.68		4	2 810	0.04524	27.33		48	6 477	0.04524	11.85
P	S	00723	0	0</												

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	I		25	4 417	0.04524	17.38		44	3 729	0.04524	20.59		183	3 502	0.04524	21.92
P	S	00726	0	0	0.04524	-	00727	0	0	0.04524	-	00728	0	0	0.04524	-
P	I		55	2 492	0.04524	30.81		42	2 693	0.04524	28.51		57	3 074	0.04524	24.98
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	I		56	4 126	0.04524	18.61		129	3 178	0.04524	24.16		137	3 319	0.04524	23.13
P	S	00729	0	0	0.04524	-	00730	0	0	0.04524	-	00736	190	2 950	0.04524	26.02
P	I		93	3 870	0.04524	19.84		29	5 075	0.04524	15.13		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		382	1 111	0.04524	69.06
S	I		182	3 273	0.04524	23.45		86	5 037	0.04524	15.24		382	173	0.04524	NS
P	S	00737	11	2 124	0.04524	36.15	00738	189	1 356	0.04524	56.61	00739	157	439	0.04524	NS
P	I		0	0	0.04524	-		189	1 464	0.04524	52.43		157	1 914	0.04524	40.11
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	I		-286	3 313	0.04524	23.19		-12	4 406	0.04524	17.43		189	5 183	0.04524	14.81
P	S	00740	0	0	0.04524	-	00741	-18	812	0.04524	94.58	00841	0	0	0.04524	-
P	I		-9	3 061	0.04524	25.09		-18	3 885	0.04524	19.77		-76	5 127	0.04524	14.98
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-47	9 986	0.04524	7.69
S	I		132	5 595	0.04524	13.72		-29	5 672	0.04524	13.54		0	0	0.04524	-
P	S	00842	0	0	0.04524	-	00843	0	0	0.04524	-	00844	0	0	0.04524	-
P	I		54	1 722	0.04524	44.59		14	2 589	0.04524	29.66		76	5 735	0.04524	13.39
S	S		48	9 671	0.04524	7.94		24	9 536	0.04524	8.05		111	10 462	0.04524	7.34
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		111	318	0.04524	NS
P	S	00852	736	1 173	0.04524	65.36	00853	0	0	0.04524	-	00854	0	0	0.04524	-
P	I		736	927	0.04524	82.70		-998	4 583	0.04524	16.79		-62	6 027	0.04524	12.74
S	S		286	2 281	0.04524	33.64		-87	1 245	0.04524	61.69		-9	1 140	0.04524	67.36
S	I		0	0	0.04524	-		-87	320	0.04524	NS		-9	2 635	0.04524	29.14
P	S	00855	0	0	0.04524	-	00856	0	0	0.04524	-	00993	0	0	0.04524	-
P	I		244	6 639	0.04524	11.56		208	7 161	0.04524	10.72		484	1 299	0.04524	59.05
S	S		0	0	0.04524	-		-21	343	0.04524	NS		6	3 137	0.04524	24.48
S	I		83	3 911	0.04524	19.63		-21	7 594	0.04524	10.11		0	0	0.04524	-
P	S	00994	192	4 339	0.04524	17.69	00995	-121	4 102	0.04524	18.73	00996	49	5 646	0.04524	13.60
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		80	4 667	0.04524	16.45		79	6 173	0.04524	12.44		66	7 996	0.04524	9.60
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00997	29	8 971	0.04524	8.56	00998	-16	5 889	0.04524	13.04	00999	126	1 275	0.04524	60.21
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		126	1 831	0.04524	41.93
S	S		-8	8 037	0.04524	9.56		86	8 735	0.04524	8.79		-70	9 100	0.04524	8.44
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01000	112	1 269	0.04524	60.50	01001	91	1 285	0.04524	59.75	01002	82	701	0.04524	NS
P	I		112	349	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		82	686	0.04524	NS
S	S		238	8 689	0.04524	8.83		64	8 860	0.04524	8.67		246	9 408	0.04524	8.16
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01003	91	3 615	0.04524	21.24	01004	7	8 749	0.04524	8.78	01005	84	4 198	0.04524	18.29
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		146	10 137	0.04524	7.57		4	8 783	0.04524	8.74		83	10 166	0.04524	7.55
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01006	55	1 068	0.04524	71.89	01007	120	1 296	0.04524	59.24	01008	113	1 172	0.04524	65.51
P	I		55	856	0.04524	89.70		0	0	0.04524	-		113	180	0.04524	NS
S	S		52	9 282	0.04524	8.27		220	8 759	0.04524	8.76		37	8 508	0.04524	9.03
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01009	108	1 017	0.04524	75.49	01010	31	4 760	0.04524	16.13	01011	33	9 035	0.04524	8.50
P	I		108	1 118	0.04524	68.67		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		91	8 641	0.04524	8.89		213	8 932	0.04524	8.59		-7	7 864	0.04524	9.77
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01012	-121	6 375	0.04524	12.05	01013	91	4 114	0.04524	18.66	01014	-52	4 317	0.04524	17.79
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		78	7 525	0.04524	10.20		-91	6 331	0.04524	12.13		223	4 509	0.04524	17.02
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01015	0	0	0.04524	-	01016	-8	3 826	0.04524	20.07	01017	29	8 032	0.04524	9.56
P	I		404	1 443	0.04524	53.17		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-230	3 046	0.04524	25.22		99	6 086	0.04524	12.62		-16	11 271	0.04524	6.81
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01018	-32	8 223	0.04524	9.34	01019	19	8 398	0.04524	9.14	01020	-1	7 329	0.04524	10.48
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		32	13 545	0.04524	5.67		-14	13 761	0.04524	5.58		2	13 836	0.04524	5.55
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01021	3	4 598	0.04524	16.70	01022	6	2 932	0.04524	26.19	01023	1	2 430	0.04524	31.60
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-2	14 656	0.04524	5.24		2	14 950	0.04524	5.14		7	14 874	0.04524	5.16
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01024	7	2 300	0.04524	33.39	01025	4	2 885	0.04524	26.62	01026	5	5 305	0.04524	14.48
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		6	14 931	0.04524	5.14		9	14 915	0.04524	5.15		4	13 919	0.04524	5.52
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01027	5	5 444	0.04524	14.11	01028	-1	3 172	0.04524	24.21	01029	5	2 400	0.04524	32.00
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		4	13 839	0.04524	5.55		8	14 739	0.04524	5.21		6	14 806	0.04524	5.19
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01030	7	2 398	0.04524	32.02	01031	1	2 730	0.04524	28.13	01032	3	4 170	0.04524	18.42

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		2	14 744	0.04524	5.21		5	14 839	0.04524	5.17		4	14 621	0.04524	5.25
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01033	5	7 137	0.04524	10.76	01034	10	8 532	0.04524	9.00	01035	4	8 468	0.04524	9.07
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		1	13 681	0.04524	5.61		-4	13 405	0.04524	5.73		2	13 101	0.04524	5.86
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01036	-14	8 137	0.04524	9.44	01037	-13	3 847	0.04524	19.96	01038	0	0	0.04524	-
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		718	4 326	0.04524	17.72
S	S		17	10 836	0.04524	7.09		89	5 713	0.04524	13.44		152	5 454	0.04524	14.08
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		152	5 039	0.04524	15.23
P	S	01039	1	7 964	0.04524	9.64	01040	0	9 959	0.04524	7.71	01041	1	9 252	0.04524	8.30
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		2	10 740	0.04524	7.15		0	13 545	0.04524	5.67		0	14 562	0.04524	5.27
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01042	0	7 734	0.04524	9.93	01043	0	5 738	0.04524	13.38	01044	0	3 883	0.04524	19.78
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 730	0.04524	5.21		0	15 057	0.04524	5.10		0	15 458	0.04524	4.97
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01045	0	2 944	0.04524	26.08	01046	0	2 609	0.04524	29.43	01047	0	2 692	0.04524	28.53
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	15 563	0.04524	4.93		0	15 481	0.04524	4.96		0	15 268	0.04524	5.03
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01048	0	3 489	0.04524	22.01	01049	0	4 279	0.04524	17.95	01050	0	3 592	0.04524	21.38
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 811	0.04524	5.18		0	14 371	0.04524	5.34		0	14 724	0.04524	5.22
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01051	0	2 786	0.04524	27.56	01052	0	2 628	0.04524	29.22	01053	0	2 890	0.04524	26.57
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	15 147	0.04524	5.07		0	15 383	0.04524	4.99		0	15 491	0.04524	4.96
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01054	0	3 753	0.04524	20.46	01055	0	5 542	0.04524	13.86	01056	0	7 695	0.04524	9.98
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	15 409	0.04524	4.98		0	15 014	0.04524	5.11		0	14 569	0.04524	5.27
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01057	0	9 372	0.04524	8.19	01058	0	10 056	0.04524	7.64	01059	1	8 034	0.04524	9.56
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 269	0.04524	5.38		0	13 163	0.04524	5.83		2	10 136	0.04524	7.58
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01060	0	0	0.04524	-	01061	119	4 536	0.04524	16.92	01062	0	9 883	0.04524	7.77
P	I		724	4 134	0.04524	18.55		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		152	4 387	0.04524	17.50		-17	11 192	0.04524	6.86		0	11 670	0.04524	6.58
S	I		152	3 982	0.04524	19.28		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01063	0	10 183	0.04524	7.54	01064	0	8 607	0.04524	8.92	01065	0	6 384	0.04524	12.03
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	12 648	0.04524	6.07		0	13 242	0.04524	5.80		0	13 598	0.04524	5.65
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01066	0	4 395	0.04524	17.47	01067	0	3 157	0.04524	24.32	01068	0	2 631	0.04524	29.19
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 929	0.04524	5.51		0	14 166	0.04524	5.42		0	14 150	0.04524	5.43
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01069	0	2 480	0.04524	30.96	01070	0	2 845	0.04524	26.99	01071	0	3 247	0.04524	23.65
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 963	0.04524	5.50		0	13 649	0.04524	5.63		0	13 305	0.04524	5.77
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01072	0	3 253	0.04524	23.61	01073	0	2 870	0.04524	26.76	01074	0	2 501	0.04524	30.70
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 291	0.04524	5.78		0	13 610	0.04524	5.64		0	13 920	0.04524	5.52
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01075	0	2 639	0.04524	29.10	01076	0	3 132	0.04524	24.52	01077	0	4 327	0.04524	17.75
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 114	0.04524	5.44		0	14 145	0.04524	5.43		0	13 930	0.04524	5.51
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01078	0	6 312	0.04524	12.17	01079	0	8 583	0.04524	8.95	01080	0	10 215	0.04524	7.52
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 599	0.04524	5.65		0	13 201	0.04524	5.82		0	12 539	0.04524	6.12
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01081	0	9 937	0.04524	7.73	01082	125	4 603	0.04524	16.68	01083	0	0	0.04524	-
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		370	1 986	0.04524	38.63
S	S		0	11 443	0.04524	6.71		-18	10 673	0.04524	7.20		12	10 141	0.04524	7.57
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01084	-5	8 223	0.04524	9.34	01085	0	10 455	0.04524	7.35	01086	0	9 537	0.04524	8.05
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		8	10 798	0.04524	7.11		0	12 051	0.04524	6.37		0	12 906	0.04524	5.95
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01087	0	7 505	0.04524	10.23	01088	0	5 245	0.04524	14.64	01089	0	3 658	0.04524	20.99
P	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 367	0.04524	5.74		0	13 740	0.04524	5.59		0	13 994	0.04524	5.49
S	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
P	S	01090	0	2 756	0.04524	27.86	01091	0	2 567	0.04524	29.92	01092	0	2 687	0.04524	28.58
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 150	0.04524	5.43		0	14 033	0.04524	5.47		0	13 778	0.04524	5.57
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01093	0	3 090	0.04524	24.85	01094	0	3 313	0.04524	23.18	01095	0	3 040	0.04524	25.26
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 467	0.04524	5.70		0	13 299	0.04524	5.77		0	13 493	0.04524	5.69
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01096	0	2 658	0.04524	28.89	01097	0	2 587	0.04524	29.68	01098	0	2 911	0.04524	26.38
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 804	0.04524	5.56		0	14 046	0.04524	5.47		0	14 154	0.04524	5.43
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01099	0	3 704	0.04524	20.73	01100	0	5 225	0.04524	14.70	01101	0	7 401	0.04524	10.38
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 002	0.04524	5.48		0	13 816	0.04524	5.56		0	13 506	0.04524	5.69
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01102	0	9 453	0.04524	8.12	01103	0	10 415	0.04524	7.37	01104	-5	8 187	0.04524	9.38
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 050	0.04524	5.88		0	12 097	0.04524	6.35		8	11 097	0.04524	6.92
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01105	0	0	0.04524	-	01106	-323	4 791	0.04524	16.04	01107	2	9 622	0.04524	7.98
	I		357	2 088	0.04524	36.75		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		11	10 798	0.04524	7.11		147	7 810	0.04524	9.83		1	12 000	0.04524	6.40
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01108	0	9 823	0.04524	7.82	01109	0	8 591	0.04524	8.94	01110	0	6 647	0.04524	11.55
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 883	0.04524	5.53		0	14 438	0.04524	5.32		0	14 741	0.04524	5.21
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01111	0	4 567	0.04524	16.81	01112	0	3 266	0.04524	23.51	01113	0	2 745	0.04524	27.98
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	15 202	0.04524	5.05		0	15 442	0.04524	4.97		0	15 419	0.04524	4.98
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01114	0	2 784	0.04524	27.58	01115	0	3 209	0.04524	23.93	01116	0	3 874	0.04524	19.82
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	15 247	0.04524	5.04		0	14 971	0.04524	5.13		0	14 625	0.04524	5.25
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01117	0	3 787	0.04524	20.28	01118	0	3 068	0.04524	25.03	01119	0	2 743	0.04524	28.00
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 673	0.04524	5.23		0	15 066	0.04524	5.10		0	15 323	0.04524	5.01
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01120	0	2 832	0.04524	27.12	01121	0	3 455	0.04524	22.23	01122	0	4 705	0.04524	16.32
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	15 456	0.04524	4.97		0	15 451	0.04524	4.97		0	15 268	0.04524	5.03
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01123	0	6 512	0.04524	11.79	01124	0	8 337	0.04524	9.21	01125	0	9 726	0.04524	7.90
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	14 974	0.04524	5.13		0	14 751	0.04524	5.21		0	14 197	0.04524	5.41
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01126	2	9 578	0.04524	8.02	01127	-328	4 752	0.04524	16.17	01128	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		1 025	3 833	0.04524	19.99
S	S		1	12 439	0.04524	6.17		144	8 612	0.04524	8.91		232	2 098	0.04524	36.58
	I		0	0	0.04524	-		144	378	0.04524	NS		232	1 600	0.04524	47.97
P	S	01129	-9	6 836	0.04524	11.23	01130	10	8 438	0.04524	9.10	01131	8	8 460	0.04524	9.08
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		16	8 512	0.04524	9.02		-3	12 179	0.04524	6.31		-4	13 383	0.04524	5.74
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01132	-2	7 849	0.04524	9.78	01133	0	5 645	0.04524	13.60	01134	-1	3 345	0.04524	22.96
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		4	13 475	0.04524	5.70		0	14 103	0.04524	5.45		8	14 744	0.04524	5.21
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01135	14	2 583	0.04524	29.73	01136	1	2 530	0.04524	30.35	01137	8	2 842	0.04524	27.02
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-2	14 760	0.04524	5.20		7	14 719	0.04524	5.22		0	14 742	0.04524	5.21
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01138	-1	4 148	0.04524	18.51	01139	-2	5 016	0.04524	15.31	01140	5	3 796	0.04524	20.23
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		4	14 457	0.04524	5.31		3	14 034	0.04524	5.47		2	14 554	0.04524	5.28
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01141	-2	2 631	0.04524	29.19	01142	12	2 551	0.04524	30.10	01143	0	2 849	0.04524	26.95
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		9	14 856	0.04524	5.17		-1	14 812	0.04524	5.18		9	14 806	0.04524	5.19
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01144	15	3 803	0.04524	20.19	01145	-1	5 687	0.04524	13.50	01146	-2	7 353	0.04524	10.44
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-1	14 720	0.04524	5.22		9	14 249	0.04524	5.39		3	13 863	0.04524	5.54
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01147	4	8 075	0.04524	9.51	01148	4	8 449	0.04524	9.09	01149	2	6 977	0.04524	11.01
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	13 755	0.04524	5.58		1	12 564	0.04524	6.11		5	8 942	0.04524	8.59

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01150	0	0	0.04524	-	01151	33	3 133	0.04524	24.51	01152	23	4 443	0.04524	17.28
I	I		1 029	3 788	0.04524	20.22		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		228	2 488	0.04524	30.85		184	3 876	0.04524	19.80		402	5 236	0.04524	14.65
I	I		228	2 003	0.04524	38.32		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01153	53	4 622	0.04524	16.61	01154	62	7 791	0.04524	9.86	01155	8	7 374	0.04524	10.41
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-147	7 054	0.04524	10.89		25	7 637	0.04524	10.05		32	8 191	0.04524	9.37
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01156	110	2 299	0.04524	33.39	01157	76	1 021	0.04524	75.20	01158	88	1 380	0.04524	55.64
I	I		110	543	0.04524	NS		76	688	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		76	9 056	0.04524	8.48		104	8 581	0.04524	8.95		69	8 660	0.04524	8.87
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01159	163	1 566	0.04524	49.02	01160	73	2 594	0.04524	29.60	01161	24	5 886	0.04524	13.05
I	I		0	0	0.04524	-		73	370	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		65	9 006	0.04524	8.53		97	9 731	0.04524	7.89		96	9 487	0.04524	8.09
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01162	13	5 592	0.04524	13.73	01163	82	2 021	0.04524	37.99	01164	65	1 340	0.04524	57.30
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		48	9 685	0.04524	7.93		66	9 708	0.04524	7.91		92	9 073	0.04524	8.46
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01165	118	1 536	0.04524	49.98	01166	49	1 750	0.04524	43.88	01167	117	3 202	0.04524	23.98
I	I		0	0	0.04524	-		49	486	0.04524	NS		117	481	0.04524	NS
S	S		111	8 785	0.04524	8.74		70	8 741	0.04524	8.78		120	9 004	0.04524	8.53
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01168	34	6 524	0.04524	11.77	01169	79	6 621	0.04524	11.60	01170	-86	4 722	0.04524	16.27
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		27	8 350	0.04524	9.20		0	7 702	0.04524	9.97		196	6 981	0.04524	11.00
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01171	110	4 584	0.04524	16.75	01172	-178	3 222	0.04524	23.84	01379	28	2 797	0.04524	27.45
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-64	5 948	0.04524	12.91		234	4 217	0.04524	18.20		0	0	0.04524	-
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-9	4 163	0.04524	18.45
P	S	01381	93	298	0.04524	NS	01383	59	396	0.04524	NS	01385	0	0	0.04524	-
I	I		93	3 050	0.04524	25.17		59	4 346	0.04524	17.67		15	5 066	0.04524	15.16
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
I	I		93	2 513	0.04524	30.55		156	4 372	0.04524	17.56		24	4 594	0.04524	16.71
P	S	01387	62	1 536	0.04524	49.99	01389	104	4 433	0.04524	17.32	01395	0	0	0.04524	-
I	I		62	4 147	0.04524	18.51		104	671	0.04524	NS		416	7 752	0.04524	9.90
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		135	7 309	0.04524	10.50
I	I		156	2 906	0.04524	26.42		232	4 675	0.04524	16.42		135	7 651	0.04524	10.03
P	S	01397	0	0	0.04524	-	01404	0	0	0.04524	-	01406	0	0	0.04524	-
I	I		54	7 622	0.04524	10.07		415	7 168	0.04524	10.70		56	8 240	0.04524	9.32
S	S		50	5 991	0.04524	12.82		133	5 708	0.04524	13.45		47	7 746	0.04524	9.91
I	I		50	6 818	0.04524	11.26		133	6 072	0.04524	12.64		47	8 581	0.04524	8.95
P	S	01420	160	4 908	0.04524	15.64	01422	132	874	0.04524	87.84	01424	0	0	0.04524	-
I	I		160	2 025	0.04524	37.91		132	6 638	0.04524	11.57		116	6 781	0.04524	11.32
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
I	I		325	5 222	0.04524	14.69		180	5 040	0.04524	15.23		-61	5 421	0.04524	14.17
P	S	01426	0	0	0.04524	-	01428	0	0	0.04524	-	01430	127	3 476	0.04524	22.09
I	I		119	6 687	0.04524	11.48		93	4 940	0.04524	15.54		127	916	0.04524	83.81
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
I	I		184	5 290	0.04524	14.51		146	4 021	0.04524	19.09		282	4 784	0.04524	16.04

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

A_s Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Nodo/ Tp _{mf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Id _{cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificat o	Id _{cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificat o
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]			
Piano Terra															
01045	P	RAR	0.090	14.94	0	2 570	NS	SI	RAR	1.145	360.00	0	2 570	NS	SI
		QPR	0.085	11.21	0	2 435	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0.505	14.94	0	14 443	29.61	SI	RAR	6.433	360.00	0	14 443	55.97	SI
		QPR	0.475	11.21	0	13 598	23.59	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWS

Nodo/ Tp _{mf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		IdCmb	σ_{cc}	$\sigma_{cd,amm}$	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	IdCmb	σ_{at}	$\sigma_{td,amm}$	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]					[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]			
IdCmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.														
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.														
$\sigma_{cd,amm}$	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.														
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.														
$\sigma_{td,amm}$	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.														
N_{Ed}, M_{Ed}	Sollecitazioni di progetto.														
CS	Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).														
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$).														
Nota	Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.														

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Nodo	Dir	IdCmb	Platee - verifica allo stato limite di fessurazione											CS	Verificato
			N _{Ed}	M _{Ed}	$\sigma_{ct,f}$	σ_t	ϵ_{sm}	A _e	Δ_{sm}	W _d	W _{amm}				
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]				
Piano Terra			Platea 1											AA= PCA	
NOTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione (max $\sigma_{ct,f}$)															
01113	P	FRQ	-	2 399	0.08	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.400	-	SI		
		QPR	-	2 342	0.08	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.300	-	SI		
	S	FRQ	-	13 722	0.48	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.400	-	SI		
		QPR	-	13 561	0.47	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.300	-	SI		

LEGENDA:

Dir	Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
IdCmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N_{Ed}, M_{Ed}	Sollecitazioni di progetto.
$\sigma_{ct,f}$	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ_t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
ϵ_{sm}	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
A_e	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ_{sm}	Distanza media tra le fessure.
W_d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W_{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$).
Verificato	[SI] = $W_d \leq W_{amm}$; [NO] = $W_d > W_{amm}$

12.3 LOCALE BAGNI

12.3.1 Sollecitazioni muri – Locale Bagni

Muri - SOLLECITAZIONI IN ASSENZA DI SISMA

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Muro P1-P2				
Maschio Maschio 3				
Sezione 22[Arm]				
Carico Permanente	-13407	4392	1491	1906
Permanenti NON Strutturali	-1699	410	149	-296
Locali Pubblici	-70	-64	-41	-24
Coperture accessibili solo per manutenzione	-586	187	79	-95
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1171	372	154	-191
Pressione del Vento (+X)	-766	114	-441	187
Pressione del Vento (-X)	-639	129	-441	309
Pressione del Vento (+Y)	1403	-243	884	-491
Pressione del Vento (-Y)	-702	121	-442	246
Sezione 23[Arm]				
Carico Permanente	-18343	2023	-110	1764
Permanenti NON Strutturali	-4340	587	-10	-716
Locali Pubblici	-25	-3	2	-23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1584	217	-5	-250
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3166	434	-10	-500
Pressione del Vento (+X)	-664	17	-90	550
Pressione del Vento (-X)	-509	-31	-94	710
Pressione del Vento (+Y)	1173	14	185	-1260
Pressione del Vento (-Y)	-586	-6	-91	629
Sezione 24[Arm]				
Carico Permanente	-11875	-2286	-43	-2278
Permanenti NON Strutturali	-4720	-1323	-24	-1444
Locali Pubblici	-2	-5	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1733	-485	-7	-525
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3469	-968	-16	-1049
Pressione del Vento (+X)	-488	133	-175	440
Pressione del Vento (-X)	-481	167	-178	512
Pressione del Vento (+Y)	968	-304	352	-943
Pressione del Vento (-Y)	-485	150	-176	472
Sezione 25[Arm]				
Carico Permanente	-17520	2761	232	1997
Permanenti NON Strutturali	-2472	97	24	-569
Locali Pubblici	-30	-23	-3	-17
Coperture accessibili solo per manutenzione	-894	49	10	-199
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1787	97	20	-397
Pressione del Vento (+X)	-1051	149	-94	357
Pressione del Vento (-X)	-1081	218	-94	525
Pressione del Vento (+Y)	2132	-368	186	-878
Pressione del Vento (-Y)	-1066	184	-94	440
Sezione 26[Arm]				
Carico Permanente	-19468	3037	-94	1720
Permanenti NON Strutturali	-3778	431	-9	-710
Locali Pubblici	-14	-14	2	-20
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1382	167	-4	-250
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2763	333	-9	-498
Pressione del Vento (+X)	-928	167	-85	493
Pressione del Vento (-X)	-853	175	-87	665
Pressione del Vento (+Y)	1782	-342	172	-1159
Pressione del Vento (-Y)	-890	172	-85	580
Sezione 27[Arm]				
Carico Permanente	-12973	119	-63	997
Permanenti NON Strutturali	-3677	340	-4	-726
Locali Pubblici	-23	4	1	-17
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1341	123	-2	-259
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2678	245	-5	-514
Pressione del Vento (+X)	-369	-123	-82	511
Pressione del Vento (-X)	-217	-182	-86	625
Pressione del Vento (+Y)	584	305	168	-1128
Pressione del Vento (-Y)	-294	-152	-83	564
Sezione 28[Arm]				
Carico Permanente	-14810	2111	-58	-1828
Permanenti NON Strutturali	-4896	780	-2	-1335
Locali Pubblici	-7	1	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1797	287	-1	-489
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3593	574	-3	-982
Pressione del Vento (+X)	-524	93	49	374

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Pressione del Vento (-X)	-501	99	46	449
Pressione del Vento (+Y)	1024	-192	-94	-829
Pressione del Vento (-Y)	-512	96	46	415
Sezione 29[Arm]				
Carico Permanente	-15701	1755	-45	-1843
Permanenti NON Strutturali	-5789	795	-4	-1382
Locali Pubblici	-10	2	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2124	292	-2	-507
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4247	582	-3	-1011
Pressione del Vento (+X)	-502	15	-20	442
Pressione del Vento (-X)	-442	3	-24	517
Pressione del Vento (+Y)	945	-18	43	-961
Pressione del Vento (-Y)	-472	9	-23	481
Sezione 30[Arm]				
Carico Permanente	-12071	1058	-19	-2332
Permanenti NON Strutturali	-5103	733	-2	-1484
Locali Pubblici	-10	3	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1871	267	-1	-536
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3743	535	-2	-1080
Pressione del Vento (+X)	-136	-101	-104	385
Pressione del Vento (-X)	-65	-132	-109	440
Pressione del Vento (+Y)	202	233	215	-807
Pressione del Vento (-Y)	-101	-117	-106	406
Maschio Maschio 2				
Sezione 10[Arm]				
Carico Permanente	-67818	4711	3347	-843
Permanenti NON Strutturali	-10188	1211	399	-43
Locali Pubblici	-20	14	-48	19
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3738	446	172	-27
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7471	890	345	-53
Pressione del Vento (+X)	-1853	-175	-3407	-322
Pressione del Vento (-X)	-1933	293	-3403	145
Pressione del Vento (+Y)	3788	-154	6813	201
Pressione del Vento (-Y)	-1892	76	-3404	-101
Sezione 11[Arm]				
Carico Permanente	-69045	1933	821	491
Permanenti NON Strutturali	-14561	-193	97	155
Locali Pubblici	45	-2	-13	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5384	-71	42	63
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10759	-136	86	122
Pressione del Vento (+X)	-1840	390	556	-202
Pressione del Vento (-X)	-1759	299	556	308
Pressione del Vento (+Y)	3600	-689	-1110	-111
Pressione del Vento (-Y)	-1800	345	556	55
Sezione 12[Arm]				
Carico Permanente	-33720	1204	-134	-330
Permanenti NON Strutturali	-12746	-65	-15	-94
Locali Pubblici	5	-6	0	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4693	-21	-10	-30
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9370	-43	-15	-63
Pressione del Vento (+X)	-114	19	1201	-117
Pressione del Vento (-X)	-135	132	1201	41
Pressione del Vento (+Y)	247	-140	-2399	79
Pressione del Vento (-Y)	-126	69	1201	-41
Sezione 13[Arm]				
Carico Permanente	-72923	6277	2549	-587
Permanenti NON Strutturali	-12463	1562	294	183
Locali Pubblici	25	-15	-39	20
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4601	583	130	57
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9195	1164	260	114
Pressione del Vento (+X)	-1605	-247	-2241	-408
Pressione del Vento (-X)	-1745	315	-2239	107
Pressione del Vento (+Y)	3350	-67	4480	307
Pressione del Vento (-Y)	-1674	34	-2240	-154
Sezione 14[Arm]				
Carico Permanente	-75744	3205	1932	-286
Permanenti NON Strutturali	-14182	193	221	148
Locali Pubblici	44	-10	-29	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5243	76	98	53
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10477	154	195	107
Pressione del Vento (+X)	-1738	98	-1177	-335
Pressione del Vento (-X)	-1691	638	-1177	229
Pressione del Vento (+Y)	3431	-737	2355	104
Pressione del Vento (-Y)	-1715	368	-1177	-51
Sezione 15[Arm]				
Carico Permanente	-73828	1320	1464	498
Permanenti NON Strutturali	-14578	-165	170	239
Locali Pubblici	46	-5	-24	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5390	-59	75	92
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10771	-114	148	183
Pressione del Vento (+X)	-1799	163	-308	-269
Pressione del Vento (-X)	-1736	440	-308	310

CC		Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
		N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
	Pressione del Vento (+Y)	3532	-604	619	-40
	Pressione del Vento (-Y)	-1766	303	-308	20
Sezione 16[Arm]					
	Carico Permanente	-70837	1712	1096	643
	Permanenti NON Strutturali	-14537	-103	128	170
	Locali Pubblici	46	-4	-16	-6
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-5374	-35	57	66
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10740	-71	113	133
	Pressione del Vento (+X)	-1792	263	219	-211
	Pressione del Vento (-X)	-1751	335	219	332
	Pressione del Vento (+Y)	3540	-599	-438	-120
	Pressione del Vento (-Y)	-1772	298	219	60
Sezione 17[Arm]					
	Carico Permanente	-62307	1615	322	812
	Permanenti NON Strutturali	-14042	-235	41	141
	Locali Pubblici	45	0	-3	-5
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-5190	-89	16	49
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10375	-173	34	111
	Pressione del Vento (+X)	-1742	431	969	-132
	Pressione del Vento (-X)	-1670	127	970	274
	Pressione del Vento (+Y)	3413	-558	-1939	-157
	Pressione del Vento (-Y)	-1707	279	970	80
Sezione 19[Arm]					
	Carico Permanente	-45801	587	41	-524
	Permanenti NON Strutturali	-13964	-73	5	-251
	Locali Pubblici	18	1	0	3
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-5150	-29	1	-92
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10286	-52	4	-189
	Pressione del Vento (+X)	-768	196	991	-81
	Pressione del Vento (-X)	-739	112	993	126
	Pressione del Vento (+Y)	1507	-308	-1984	-46
	Pressione del Vento (-Y)	-754	154	993	22
Sezione 20[Arm]					
	Carico Permanente	-46715	-3988	-31	-441
	Permanenti NON Strutturali	-15256	-1346	-2	-125
	Locali Pubblici	18	6	0	2
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-5623	-503	0	-50
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-11235	-996	-2	-96
	Pressione del Vento (+X)	-786	-33	1140	-97
	Pressione del Vento (-X)	-789	-181	1140	88
	Pressione del Vento (+Y)	1577	211	-2279	11
	Pressione del Vento (-Y)	-790	-106	1140	-4
Sezione 21[Arm]					
	Carico Permanente	-40089	-247	-108	-294
	Permanenti NON Strutturali	-13984	-21	-9	-20
	Locali Pubblici	11	5	0	2
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-5153	-15	-5	-14
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10290	-20	-9	-25
	Pressione del Vento (+X)	-523	63	1201	-112
	Pressione del Vento (-X)	-516	-73	1202	30
	Pressione del Vento (+Y)	1042	8	-2399	73
	Pressione del Vento (-Y)	-520	-5	1202	-39
Maschio Maschio 1					
Sezione 1[Arm]					
	Carico Permanente	-14344	-3415	985	-2045
	Permanenti NON Strutturali	-1653	-212	96	208
	Locali Pubblici	-3	52	-30	14
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-607	-106	52	71
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1214	-213	104	139
	Pressione del Vento (+X)	-960	-173	-390	-297
	Pressione del Vento (-X)	-1037	-123	-393	-208
	Pressione del Vento (+Y)	1997	294	783	505
	Pressione del Vento (-Y)	-998	-149	-391	-253
Sezione 2[Arm]					
	Carico Permanente	-14293	-1724	-46	-2180
	Permanenti NON Strutturali	-3513	-460	-1	538
	Locali Pubblici	-24	7	2	28
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-1278	-173	-1	183
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2559	-346	-1	365
	Pressione del Vento (+X)	-216	-31	-78	-692
	Pressione del Vento (-X)	-399	-74	-75	-585
	Pressione del Vento (+Y)	616	107	153	1280
	Pressione del Vento (-Y)	-306	-53	-76	-641
Sezione 3[Arm]					
	Carico Permanente	-9336	1153	-67	3009
	Permanenti NON Strutturali	-3860	734	-37	1487
	Locali Pubblici	-3	4	0	-5
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-1418	269	-13	548
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2837	536	-27	1105
	Pressione del Vento (+X)	-445	-123	-206	-312
	Pressione del Vento (-X)	-477	-96	-202	-236
	Pressione del Vento (+Y)	921	218	408	556

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Sezione 4[Arm]				
Pressione del Vento (-Y)	-461	-109	-204	-277
Carico Permanente	-17385	-2396	435	-2175
Permanenti NON Strutturali	-1997	-83	41	338
Locali Pubblici	-16	23	-8	10
Coperture accessibili solo per manutenzione	-726	-44	20	122
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1454	-88	39	243
Pressione del Vento (+X)	-1337	-166	-176	-421
Pressione del Vento (-X)	-1338	-121	-178	-301
Pressione del Vento (+Y)	2675	289	354	716
Pressione del Vento (-Y)	-1337	-144	-178	-359
Sezione 5[Arm]				
Carico Permanente	-15421	-2830	-51	-2257
Permanenti NON Strutturali	-2804	-376	-3	571
Locali Pubblici	-22	19	3	25
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1019	-148	-2	195
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2041	-297	-5	388
Pressione del Vento (+X)	-744	-150	-73	-663
Pressione del Vento (-X)	-843	-158	-71	-524
Pressione del Vento (+Y)	1586	306	143	1188
Pressione del Vento (-Y)	-792	-152	-71	-594
Sezione 6[Arm]				
Carico Permanente	-11730	141	2	-777
Permanenti NON Strutturali	-3633	-231	5	713
Locali Pubblici	-29	-5	1	21
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1321	-82	2	252
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2642	-165	3	503
Pressione del Vento (+X)	94	129	-62	-578
Pressione del Vento (-X)	-96	85	-59	-493
Pressione del Vento (+Y)	3	-214	121	1078
Pressione del Vento (-Y)	-1	106	-60	-539
Sezione 7[Arm]				
Carico Permanente	-10464	-456	4	2416
Permanenti NON Strutturali	-3986	-267	4	1298
Locali Pubblici	-19	-1	0	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1457	-97	2	478
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2915	-195	2	955
Pressione del Vento (+X)	22	-52	26	-337
Pressione del Vento (-X)	-64	-50	27	-266
Pressione del Vento (+Y)	42	101	-53	602
Pressione del Vento (-Y)	-21	-51	26	-301
Sezione 8[Arm]				
Carico Permanente	-10619	-1452	8	2895
Permanenti NON Strutturali	-4444	-827	2	1543
Locali Pubblici	-15	-3	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1625	-302	1	568
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3255	-604	1	1137
Pressione del Vento (+X)	22	44	-20	-367
Pressione del Vento (-X)	-46	16	-17	-276
Pressione del Vento (+Y)	22	-61	40	648
Pressione del Vento (-Y)	-12	31	-19	-324
Sezione 9[Arm]				
Carico Permanente	-10265	-854	16	3007
Permanenti NON Strutturali	-4500	-586	-4	1442
Locali Pubblici	-12	-3	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1648	-215	-1	532
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3298	-428	-4	1076
Pressione del Vento (+X)	-115	113	-75	-282
Pressione del Vento (-X)	-189	86	-71	-216
Pressione del Vento (+Y)	303	-199	145	507
Pressione del Vento (-Y)	-151	99	-73	-254
Fascia Fascia 1				
Sezione 97[Arm]				
Carico Permanente	1817	-438	122	-3280
Permanenti NON Strutturali	745	-107	10	-45
Locali Pubblici	-52	7	-4	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	302	-43	6	-13
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	604	-86	11	-22
Pressione del Vento (+X)	-198	9	-28	-403
Pressione del Vento (-X)	-49	-8	-29	-315
Pressione del Vento (+Y)	246	-1	58	708
Pressione del Vento (-Y)	-123	0	-29	-355
Sezione 98[Arm]				
Carico Permanente	5266	-382	154	1982
Permanenti NON Strutturali	517	-56	17	750
Locali Pubblici	-52	2	-4	-23
Coperture accessibili solo per manutenzione	219	-21	7	289
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	437	-44	16	577
Pressione del Vento (+X)	381	-13	-122	-221
Pressione del Vento (-X)	389	-17	-122	-78
Pressione del Vento (+Y)	-770	30	244	303
Pressione del Vento (-Y)	385	-15	-122	-152

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Sezione 99[Arm]				
Carico Permanente	-229	240	194	5435
Permanenti NON Strutturali	-773	-49	23	1275
Locali Pubblici	-9	-1	-4	-29
Coperture accessibili solo per manutenzione	-280	-17	10	486
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-558	-35	21	971
Pressione del Vento (+X)	494	63	-124	-101
Pressione del Vento (-X)	333	46	-123	63
Pressione del Vento (+Y)	-828	-109	247	41
Pressione del Vento (-Y)	414	54	-123	-21
Fascia Fascia 2				
Sezione 100[Arm]				
Carico Permanente	-5109	77	26	1389
Permanenti NON Strutturali	-1572	13	1	676
Locali Pubblici	13	0	0	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-585	6	0	247
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1172	10	0	496
Pressione del Vento (+X)	258	8	223	-99
Pressione del Vento (-X)	311	6	235	-77
Pressione del Vento (+Y)	-569	-14	-458	175
Pressione del Vento (-Y)	285	7	229	-88
Sezione 101[Arm]				
Carico Permanente	381	93	9	1431
Permanenti NON Strutturali	-607	4	0	910
Locali Pubblici	-8	0	0	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-219	2	0	333
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-437	4	0	647
Pressione del Vento (+X)	542	19	59	-227
Pressione del Vento (-X)	463	16	63	-186
Pressione del Vento (+Y)	-1005	-35	-122	409
Pressione del Vento (-Y)	502	18	60	-205
Sezione 102[Arm]				
Carico Permanente	-5746	157	83	-1180
Permanenti NON Strutturali	-2654	53	9	-14
Locali Pubblici	5	0	0	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-978	19	4	-8
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1957	39	7	-15
Pressione del Vento (+X)	707	4	798	-245
Pressione del Vento (-X)	682	4	808	-191
Pressione del Vento (+Y)	-1389	-7	-1606	436
Pressione del Vento (-Y)	694	3	803	-218
Sezione 103[Arm]				
Carico Permanente	1602	0	27	-868
Permanenti NON Strutturali	382	0	3	20
Locali Pubblici	-2	0	0	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	141	0	1	5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	285	0	2	10
Pressione del Vento (+X)	273	0	281	-212
Pressione del Vento (-X)	279	0	284	-170
Pressione del Vento (+Y)	-552	0	-565	382
Pressione del Vento (-Y)	276	0	283	-191
Sezione 104[Arm]				
Carico Permanente	-2038	42	41	-2962
Permanenti NON Strutturali	-495	-8	5	-759
Locali Pubblici	3	0	0	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-184	-3	2	-276
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-369	-6	4	-564
Pressione del Vento (+X)	-55	15	416	-187
Pressione del Vento (-X)	16	11	418	-149
Pressione del Vento (+Y)	38	-26	-833	340
Pressione del Vento (-Y)	-20	13	417	-170
Sezione 105[Arm]				
Carico Permanente	-793	-23	133	-2249
Permanenti NON Strutturali	-1605	-34	17	-677
Locali Pubblici	-3	0	-2	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-588	-13	7	-249
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1175	-25	14	-501
Pressione del Vento (+X)	1170	16	1150	-99
Pressione del Vento (-X)	1072	12	1157	-83
Pressione del Vento (+Y)	-2240	-28	-2307	183
Pressione del Vento (-Y)	1120	14	1154	-92
Fascia Fascia 3				
Sezione 106[Arm]				
Carico Permanente	5531	1397	-91	-144
Permanenti NON Strutturali	1190	-83	-9	510
Locali Pubblici	-37	-9	3	9
Coperture accessibili solo per manutenzione	458	-25	-5	183
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	915	-50	-8	363
Pressione del Vento (+X)	545	275	101	-439
Pressione del Vento (-X)	625	210	111	-325
Pressione del Vento (+Y)	-1170	-485	-212	759
Pressione del Vento (-Y)	584	242	108	-379

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Sezione 107[Arm]				
Carico Permanente	5376	673	67	-2091
Permanenti NON Strutturali	1569	2	8	460
Locali Pubblici	-32	-5	0	13
Coperture accessibili solo per manutenzione	594	2	3	161
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1189	6	7	321
Pressione del Vento (+X)	393	64	565	-593
Pressione del Vento (-X)	556	53	570	-430
Pressione del Vento (+Y)	-947	-117	-1135	1028
Pressione del Vento (-Y)	474	58	567	-513
Sezione 108[Arm]				
Carico Permanente	6210	517	245	-3115
Permanenti NON Strutturali	1206	-348	29	204
Locali Pubblici	-39	-3	-4	12
Coperture accessibili solo per manutenzione	467	-127	13	70
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	931	-251	25	135
Pressione del Vento (+X)	674	285	859	-506
Pressione del Vento (-X)	789	198	862	-367
Pressione del Vento (+Y)	-1463	-484	-1720	875
Pressione del Vento (-Y)	731	242	860	-437
Fascia Fascia 4				
Sezione 109[Arm]				
Carico Permanente	843	-1606	475	-7327
Permanenti NON Strutturali	-390	-34	54	-1839
Locali Pubblici	-49	12	-6	33
Coperture accessibili solo per manutenzione	-116	-18	23	-688
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-232	-38	46	-1392
Pressione del Vento (+X)	368	-152	-145	-67
Pressione del Vento (-X)	490	-200	-146	243
Pressione del Vento (+Y)	-858	352	291	-179
Pressione del Vento (-Y)	429	-175	-145	89
Sezione 110[Arm]				
Carico Permanente	4299	-2996	424	-640
Permanenti NON Strutturali	678	-508	44	-836
Locali Pubblici	-68	18	-9	16
Coperture accessibili solo per manutenzione	288	-197	20	-319
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	576	-393	41	-640
Pressione del Vento (+X)	329	-128	-125	210
Pressione del Vento (-X)	264	-80	-129	476
Pressione del Vento (+Y)	-592	208	254	-682
Pressione del Vento (-Y)	295	-103	-127	340
Sezione 111[Arm]				
Carico Permanente	2198	1409	305	3310
Permanenti NON Strutturali	591	338	29	-272
Locali Pubblici	-64	-11	-7	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	252	131	16	-102
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	505	260	29	-199
Pressione del Vento (+X)	147	38	10	362
Pressione del Vento (-X)	42	-17	7	579
Pressione del Vento (+Y)	-189	-20	-18	-949
Pressione del Vento (-Y)	94	11	8	475
Fascia Fascia 5				
Sezione 112[Arm]				
Carico Permanente	255	0	117	2470
Permanenti NON Strutturali	-1157	0	20	742
Locali Pubblici	-8	0	-2	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-422	0	8	275
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-841	0	17	550
Pressione del Vento (+X)	1056	0	1124	89
Pressione del Vento (-X)	1084	0	1118	106
Pressione del Vento (+Y)	-2141	0	-2243	-195
Pressione del Vento (-Y)	1070	0	1121	97
Sezione 113[Arm]				
Carico Permanente	-1327	-37	40	2969
Permanenti NON Strutturali	-304	10	6	768
Locali Pubblici	3	0	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-113	3	2	290
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-227	7	6	583
Pressione del Vento (+X)	72	-11	424	130
Pressione del Vento (-X)	7	-13	422	161
Pressione del Vento (+Y)	-79	25	-846	-287
Pressione del Vento (-Y)	40	-12	422	144
Sezione 114[Arm]				
Carico Permanente	-3874	0	51	916
Permanenti NON Strutturali	-2134	0	14	-56
Locali Pubblici	-1	0	-1	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-785	0	6	-18
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1569	0	12	-36
Pressione del Vento (+X)	792	0	780	164
Pressione del Vento (-X)	782	0	771	209
Pressione del Vento (+Y)	-1574	0	-1551	-373
Pressione del Vento (-Y)	787	0	776	186

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Sezione 115[Arm]				
Carico Permanente	1690	0	14	582
Permanenti NON Strutturali	396	0	4	-109
Locali Pubblici	-2	0	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	148	0	2	-34
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	296	0	4	-67
Pressione del Vento (+X)	271	0	265	142
Pressione del Vento (-X)	262	0	262	177
Pressione del Vento (+Y)	-533	0	-527	-323
Pressione del Vento (-Y)	267	0	264	161
Sezione 116[Arm]				
Carico Permanente	922	-85	-4	-1162
Permanenti NON Strutturali	-359	-7	2	-703
Locali Pubblici	-7	1	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-129	-3	2	-262
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-256	-5	2	-516
Pressione del Vento (+X)	447	-12	96	145
Pressione del Vento (-X)	504	-15	92	173
Pressione del Vento (+Y)	-950	27	-187	-324
Pressione del Vento (-Y)	476	-13	94	162
Sezione 117[Arm]				
Carico Permanente	-4156	0	-15	-1227
Permanenti NON Strutturali	-1585	0	8	-623
Locali Pubblici	7	0	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-587	0	3	-229
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1173	0	6	-457
Pressione del Vento (+X)	529	0	335	64
Pressione del Vento (-X)	466	0	323	85
Pressione del Vento (+Y)	-995	0	-658	-149
Pressione del Vento (-Y)	497	0	329	75
Fascia Fascia 6				
Sezione 118[Arm]				
Carico Permanente	4856	-596	215	2418
Permanenti NON Strutturali	988	110	28	-175
Locali Pubblici	-24	3	-3	-10
Coperture accessibili solo per manutenzione	377	38	12	-59
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	753	76	24	-118
Pressione del Vento (+X)	541	-126	774	269
Pressione del Vento (-X)	523	-174	771	371
Pressione del Vento (+Y)	-1064	300	-1546	-639
Pressione del Vento (-Y)	532	-151	774	320
Sezione 119[Arm]				
Carico Permanente	5520	368	65	1367
Permanenti NON Strutturali	1114	-22	12	-318
Locali Pubblici	-26	-3	-1	-10
Coperture accessibili solo per manutenzione	425	-6	5	-112
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	849	-13	10	-219
Pressione del Vento (+X)	591	32	482	310
Pressione del Vento (-X)	609	44	475	429
Pressione del Vento (+Y)	-1199	-75	-957	-738
Pressione del Vento (-Y)	599	39	479	369
Sezione 120[Arm]				
Carico Permanente	4138	-743	-58	553
Permanenti NON Strutturali	877	75	0	-336
Locali Pubblici	-23	5	0	-10
Coperture accessibili solo per manutenzione	335	24	0	-119
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	669	48	-2	-236
Pressione del Vento (+X)	473	-115	173	274
Pressione del Vento (-X)	490	-158	165	369
Pressione del Vento (+Y)	-963	273	-338	-642
Pressione del Vento (-Y)	482	-137	169	321
Muro P1-P3				
Maschio Maschio 6				
Sezione 46[Arm]				
Carico Permanente	-9470	3324	-770	2242
Permanenti NON Strutturali	-1897	487	-63	667
Locali Pubblici	-75	-37	25	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-657	199	-37	250
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1313	401	-73	499
Pressione del Vento (+X)	-225	336	-39	715
Pressione del Vento (-X)	-213	349	-42	734
Pressione del Vento (+Y)	437	-686	83	-1444
Pressione del Vento (-Y)	-219	343	-42	722
Sezione 47[Arm]				
Carico Permanente	-6240	-173	28	3730
Permanenti NON Strutturali	-883	-102	-6	879
Locali Pubblici	-48	1	-1	-33
Coperture accessibili solo per manutenzione	-300	-38	-2	342
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-600	-77	-3	682
Pressione del Vento (+X)	1400	-185	-4	851
Pressione del Vento (-X)	1429	-189	-3	879
Pressione del Vento (+Y)	-2828	374	10	-1738

		Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
CC	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 48[Arm]	Pressione del Vento (-Y)	1416	-187	-4	868
	Carico Permanente	-1779	571	-97	1209
	Permanenti NON Strutturali	-379	128	-45	689
	Locali Pubblici	-2	-5	0	-3
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-136	50	-17	252
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-278	99	-34	505
	Pressione del Vento (+X)	394	175	-44	799
	Pressione del Vento (-X)	400	179	-40	803
	Pressione del Vento (+Y)	-794	-355	84	-1596
	Pressione del Vento (-Y)	398	178	-43	798
Sezione 49[Arm]	Carico Permanente	-10752	2544	-515	2184
	Permanenti NON Strutturali	-2496	384	-39	657
	Locali Pubblici	-87	-28	9	-7
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-871	157	-18	245
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1739	313	-38	490
	Pressione del Vento (+X)	-957	291	-15	700
	Pressione del Vento (-X)	-957	301	-17	723
	Pressione del Vento (+Y)	1916	-592	30	-1411
	Pressione del Vento (-Y)	-957	296	-17	707
Sezione 50[Arm]	Carico Permanente	-10576	1406	-106	3822
	Permanenti NON Strutturali	-1980	144	-8	929
	Locali Pubblici	-29	-14	0	-32
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-713	60	-2	359
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1425	121	-6	717
	Pressione del Vento (+X)	138	5	5	918
	Pressione del Vento (-X)	144	7	7	935
	Pressione del Vento (+Y)	-281	-12	-12	-1847
	Pressione del Vento (-Y)	140	6	6	924
Sezione 51[Arm]	Carico Permanente	-4627	-1166	80	2406
	Permanenti NON Strutturali	-549	-238	-6	701
	Locali Pubblici	-40	9	-1	-23
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-181	-93	-1	275
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-362	-187	-3	541
	Pressione del Vento (+X)	1578	-237	-20	671
	Pressione del Vento (-X)	1608	-245	-18	702
	Pressione del Vento (+Y)	-3186	482	38	-1357
	Pressione del Vento (-Y)	1593	-241	-19	678
Sezione 52[Arm]	Carico Permanente	-3849	-173	84	1056
	Permanenti NON Strutturali	-651	28	-18	687
	Locali Pubblici	-15	2	-1	1
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-231	10	-6	253
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-465	18	-11	512
	Pressione del Vento (+X)	879	136	-10	775
	Pressione del Vento (-X)	893	138	-9	785
	Pressione del Vento (+Y)	-1773	-274	18	-1560
	Pressione del Vento (-Y)	887	137	-10	780
Sezione 53[Arm]	Carico Permanente	-3788	-513	35	1472
	Permanenti NON Strutturali	-711	-90	-31	811
	Locali Pubblici	-8	5	-1	-1
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-257	-36	-11	297
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-517	-72	-21	594
	Pressione del Vento (+X)	626	-111	-22	943
	Pressione del Vento (-X)	634	-113	-18	956
	Pressione del Vento (+Y)	-1260	224	39	-1899
	Pressione del Vento (-Y)	630	-112	-19	949
Sezione 54[Arm]	Carico Permanente	-1880	-478	-27	1122
	Permanenti NON Strutturali	-367	-121	-38	646
	Locali Pubblici	-14	3	0	-2
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-127	-47	-14	238
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-257	-93	-27	476
	Pressione del Vento (+X)	771	-174	-22	744
	Pressione del Vento (-X)	781	-177	-20	746
	Pressione del Vento (+Y)	-1551	352	41	-1483
	Pressione del Vento (-Y)	776	-176	-20	742
Maschio Maschio 5					
Sezione 37[Arm]	Carico Permanente	-30359	1183	-1634	-973
	Permanenti NON Strutturali	-3548	260	-139	-121
	Locali Pubblici	60	-6	29	-21
	Coperture accessibili solo per manutenzione	-1340	98	-68	-40
	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2675	196	-134	-82
	Pressione del Vento (+X)	737	888	-321	1736
	Pressione del Vento (-X)	651	907	-321	1692
	Pressione del Vento (+Y)	-1388	-1796	642	-3456
	Pressione del Vento (-Y)	694	897	-321	1728

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Sezione 38[Arm]				
Carico Permanente	-25010	-2365	-149	834
Permanenti NON Strutturali	-3531	-403	-24	319
Locali Pubblici	84	13	0	6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1347	-156	-10	114
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2692	-312	-19	228
Pressione del Vento (+X)	-1747	-399	72	1523
Pressione del Vento (-X)	-1839	-408	70	1538
Pressione del Vento (+Y)	3586	806	-143	-3060
Pressione del Vento (-Y)	-1793	-403	71	1530
Sezione 39[Arm]				
Carico Permanente	-3422	415	110	1398
Permanenti NON Strutturali	-543	116	-22	211
Locali Pubblici	3	0	0	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-204	44	0	82
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-401	88	-12	145
Pressione del Vento (+X)	-150	299	222	1071
Pressione del Vento (-X)	-157	296	220	1069
Pressione del Vento (+Y)	310	-595	-441	-2171
Pressione del Vento (-Y)	-154	297	220	1085
Sezione 40[Arm]				
Carico Permanente	-30379	572	-1474	-717
Permanenti NON Strutturali	-3419	202	-124	-42
Locali Pubblici	64	-3	27	-18
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1294	77	-60	2
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2584	154	-121	8
Pressione del Vento (+X)	1332	651	-293	1547
Pressione del Vento (-X)	1253	667	-291	1494
Pressione del Vento (+Y)	-2585	-1320	587	-3070
Pressione del Vento (-Y)	1292	660	-292	1534
Sezione 41[Arm]				
Carico Permanente	-27143	-1060	-542	419
Permanenti NON Strutturali	-3333	-103	-52	169
Locali Pubblici	88	8	9	-5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1276	-42	-23	65
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2549	-83	-49	128
Pressione del Vento (+X)	-256	48	-37	1620
Pressione del Vento (-X)	-333	52	-37	1637
Pressione del Vento (+Y)	591	-100	75	-3256
Pressione del Vento (-Y)	-296	51	-37	1628
Sezione 42[Arm]				
Carico Permanente	-21641	-2616	59	541
Permanenti NON Strutturali	-3305	-544	-8	249
Locali Pubblici	73	14	-2	9
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1259	-207	-1	87
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2513	-414	-2	173
Pressione del Vento (+X)	-2226	-601	106	1263
Pressione del Vento (-X)	-2313	-614	106	1274
Pressione del Vento (+Y)	4538	1215	-213	-2537
Pressione del Vento (-Y)	-2269	-608	106	1268
Sezione 43[Arm]				
Carico Permanente	-10402	944	57	1380
Permanenti NON Strutturali	-1580	91	-24	193
Locali Pubblici	15	-5	-2	-5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-593	37	-8	71
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1179	73	-15	142
Pressione del Vento (+X)	-709	201	161	1082
Pressione del Vento (-X)	-741	203	159	1082
Pressione del Vento (+Y)	1451	-406	-321	-2169
Pressione del Vento (-Y)	-724	203	160	1084
Sezione 44[Arm]				
Carico Permanente	-10886	348	85	1348
Permanenti NON Strutturali	-1818	13	-21	183
Locali Pubblici	24	-2	-2	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-685	6	-6	71
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1365	12	-12	142
Pressione del Vento (+X)	-877	-68	168	1126
Pressione del Vento (-X)	-917	-67	167	1123
Pressione del Vento (+Y)	1794	135	-335	-2249
Pressione del Vento (-Y)	-897	-67	168	1125
Sezione 45[Arm]				
Carico Permanente	-6907	133	106	765
Permanenti NON Strutturali	-1359	12	-18	80
Locali Pubblici	16	-1	-3	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-512	5	-5	31
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1017	10	-10	45
Pressione del Vento (+X)	-534	-271	216	728
Pressione del Vento (-X)	-563	-268	216	730
Pressione del Vento (+Y)	1096	539	-429	-1498
Pressione del Vento (-Y)	-548	-270	216	747
Maschio Maschio 4				
Sezione 31[Arm]				

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico Permanente	-7341	-2094	-912	-2444
Permanenti NON Strutturali	-1254	-193	-61	-648
Locali Pubblici	-80	38	27	43
Coperture accessibili solo per manutenzione	-417	-92	-37	-262
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-834	-182	-75	-523
Pressione del Vento (+X)	-1031	-72	-198	450
Pressione del Vento (-X)	-1197	-64	-194	401
Pressione del Vento (+Y)	2228	135	392	-853
Pressione del Vento (-Y)	-1115	-67	-195	426
Sezione 32[Arm]				
Carico Permanente	-6123	-169	-3	-2317
Permanenti NON Strutturali	-1085	-30	-18	-779
Locali Pubblici	-30	2	-1	13
Coperture accessibili solo per manutenzione	-383	-13	-6	-294
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-768	-25	-12	-587
Pressione del Vento (+X)	-51	5	101	748
Pressione del Vento (-X)	-48	-4	96	699
Pressione del Vento (+Y)	100	-1	-197	-1449
Pressione del Vento (-Y)	-50	0	98	724
Sezione 33[Arm]				
Carico Permanente	-2587	-159	-137	-2846
Permanenti NON Strutturali	-506	-68	-49	-940
Locali Pubblici	-1	0	0	10
Coperture accessibili solo per manutenzione	-186	-25	-17	-352
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-376	-50	-36	-704
Pressione del Vento (+X)	516	50	223	56
Pressione del Vento (-X)	528	52	218	31
Pressione del Vento (+Y)	-1045	-102	-440	-85
Pressione del Vento (-Y)	522	51	220	44
Sezione 34[Arm]				
Carico Permanente	-7081	-410	36	-3311
Permanenti NON Strutturali	-1352	-95	-20	-1079
Locali Pubblici	3	1	-2	11
Coperture accessibili solo per manutenzione	-500	-36	-7	-400
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1001	-71	-14	-806
Pressione del Vento (+X)	183	24	214	327
Pressione del Vento (-X)	180	19	211	297
Pressione del Vento (+Y)	-364	-44	-425	-623
Pressione del Vento (-Y)	181	22	212	311
Sezione 35[Arm]				
Carico Permanente	-6259	-390	-18	-3483
Permanenti NON Strutturali	-1175	-47	-35	-1111
Locali Pubblici	3	0	-1	11
Coperture accessibili solo per manutenzione	-437	-17	-12	-416
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-874	-36	-25	-832
Pressione del Vento (+X)	115	-7	237	125
Pressione del Vento (-X)	118	-10	233	94
Pressione del Vento (+Y)	-231	17	-468	-220
Pressione del Vento (-Y)	116	-8	234	110
Sezione 36[Arm]				
Carico Permanente	-4323	99	-64	-2665
Permanenti NON Strutturali	-814	57	-39	-884
Locali Pubblici	2	0	0	9
Coperture accessibili solo per manutenzione	-301	22	-15	-331
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-603	42	-29	-663
Pressione del Vento (+X)	242	-11	216	35
Pressione del Vento (-X)	249	-10	212	10
Pressione del Vento (+Y)	-492	22	-428	-44
Pressione del Vento (-Y)	246	-11	214	22
Fascia Fascia 7				
Sezione 121[Arm]				
Carico Permanente	-83	2831	-156	-12654
Permanenti NON Strutturali	-582	540	-1	-3114
Locali Pubblici	-112	-99	2	87
Coperture accessibili solo per manutenzione	-153	252	-2	-1193
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-305	505	-4	-2388
Pressione del Vento (+X)	1739	-974	1024	3594
Pressione del Vento (-X)	1724	-1040	1013	3465
Pressione del Vento (+Y)	-3464	2016	-2038	-7056
Pressione del Vento (-Y)	1734	-1009	1017	3529
Sezione 122[Arm]				
Carico Permanente	664	-5786	-551	-7735
Permanenti NON Strutturali	-194	-756	-34	-1830
Locali Pubblici	-87	-20	9	33
Coperture accessibili solo per manutenzione	-23	-268	-20	-691
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-48	-535	-37	-1378
Pressione del Vento (+X)	1217	69	769	4097
Pressione del Vento (-X)	1231	-15	761	4028
Pressione del Vento (+Y)	-2448	-54	-1530	-8136
Pressione del Vento (-Y)	1223	28	766	4067
Sezione 123[Arm]				
Carico Permanente	403	7752	-727	-3658

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	-14	986	-54	-878
Locali Pubblici	-73	-16	13	10
Coperture accessibili solo per manutenzione	37	372	-29	-328
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	71	746	-51	-658
Pressione del Vento (+X)	769	-1097	548	4594
Pressione del Vento (-X)	792	-1022	541	4577
Pressione del Vento (+Y)	-1563	2116	-1091	-9142
Pressione del Vento (-Y)	782	-1057	546	4570
Fascia Fascia 8				
Sezione 124[Arm]				
Carico Permanente	1777	0	78	-30
Permanenti NON Strutturali	704	0	20	-89
Locali Pubblici	-4	0	-2	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	260	0	8	-33
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	521	0	17	-67
Pressione del Vento (+X)	2354	0	996	100
Pressione del Vento (-X)	2355	0	985	94
Pressione del Vento (+Y)	-4709	0	-1981	-194
Pressione del Vento (-Y)	2354	0	991	97
Sezione 125[Arm]				
Carico Permanente	1942	56	21	-489
Permanenti NON Strutturali	571	14	4	-235
Locali Pubblici	-9	-1	0	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	214	6	2	-90
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	430	11	4	-178
Pressione del Vento (+X)	498	-14	344	82
Pressione del Vento (-X)	519	-13	340	73
Pressione del Vento (+Y)	-1017	26	-683	-156
Pressione del Vento (-Y)	508	-13	342	79
Sezione 126[Arm]				
Carico Permanente	3071	0	66	-945
Permanenti NON Strutturali	1209	0	17	-270
Locali Pubblici	-12	0	-1	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	450	0	7	-101
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	901	0	14	-203
Pressione del Vento (+X)	2169	0	815	83
Pressione del Vento (-X)	2192	0	807	73
Pressione del Vento (+Y)	-4361	0	-1621	-156
Pressione del Vento (-Y)	2181	0	811	78
Sezione 127[Arm]				
Carico Permanente	1005	0	22	-894
Permanenti NON Strutturali	156	0	5	-272
Locali Pubblici	-3	0	0	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	60	0	2	-98
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	119	0	4	-196
Pressione del Vento (+X)	735	0	277	101
Pressione del Vento (-X)	739	0	274	91
Pressione del Vento (+Y)	-1474	0	-550	-190
Pressione del Vento (-Y)	737	0	275	95
Sezione 128[Arm]				
Carico Permanente	-203	63	21	-916
Permanenti NON Strutturali	-91	22	4	-222
Locali Pubblici	0	0	0	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-34	8	2	-84
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-68	17	4	-165
Pressione del Vento (+X)	685	-1	212	117
Pressione del Vento (-X)	681	0	211	109
Pressione del Vento (+Y)	-1366	1	-422	-228
Pressione del Vento (-Y)	684	-1	211	115
Sezione 129[Arm]				
Carico Permanente	4786	0	57	-896
Permanenti NON Strutturali	1566	0	14	-194
Locali Pubblici	-17	0	-1	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	585	0	6	-73
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1172	0	11	-147
Pressione del Vento (+X)	2058	0	630	-7
Pressione del Vento (-X)	2095	0	626	-13
Pressione del Vento (+Y)	-4153	0	-1256	20
Pressione del Vento (-Y)	2076	0	628	-10
Fascia Fascia 9				
Sezione 130[Arm]				
Carico Permanente	2372	0	-103	-941
Permanenti NON Strutturali	551	0	-7	19
Locali Pubblici	-18	0	2	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	213	0	-4	6
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	425	0	-8	12
Pressione del Vento (+X)	941	0	-12	625
Pressione del Vento (-X)	960	0	-12	647
Pressione del Vento (+Y)	-1901	0	23	-1286
Pressione del Vento (-Y)	950	0	-12	643
Sezione 131[Arm]				
Carico Permanente	2976	0	-73	840

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	351	0	-5	253
Locali Pubblici	-35	0	2	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	149	0	-3	89
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	297	0	-6	177
Pressione del Vento (+X)	-38	0	-10	471
Pressione del Vento (-X)	-32	0	-10	479
Pressione del Vento (+Y)	70	0	20	-950
Pressione del Vento (-Y)	-35	0	-10	475
Sezione 132[Arm]				
Carico Permanente	1122	0	-62	2602
Permanenti NON Strutturali	-280	0	-6	584
Locali Pubblici	-54	0	2	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-73	0	-3	219
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-147	0	-7	438
Pressione del Vento (+X)	-961	0	-2	515
Pressione del Vento (-X)	-969	0	-2	532
Pressione del Vento (+Y)	1929	0	3	-1040
Pressione del Vento (-Y)	-965	0	-2	520
Fascia Fascia 10				
Sezione 133[Arm]				
Carico Permanente	3263	0	105	1039
Permanenti NON Strutturali	1219	0	16	230
Locali Pubblici	-10	0	-1	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	454	0	7	87
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	909	0	13	174
Pressione del Vento (+X)	1479	0	230	270
Pressione del Vento (-X)	1510	0	234	275
Pressione del Vento (+Y)	-2989	0	-464	-545
Pressione del Vento (-Y)	1495	0	232	272
Sezione 134[Arm]				
Carico Permanente	-1324	-91	39	1459
Permanenti NON Strutturali	-298	-27	6	330
Locali Pubblici	7	1	0	-5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-113	-10	2	127
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-226	-20	4	253
Pressione del Vento (+X)	-393	-34	91	437
Pressione del Vento (-X)	-399	-35	91	436
Pressione del Vento (+Y)	792	69	-182	-858
Pressione del Vento (-Y)	-396	-35	91	429
Sezione 135[Arm]				
Carico Permanente	1617	0	151	1386
Permanenti NON Strutturali	881	0	18	397
Locali Pubblici	-4	0	-1	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	325	0	8	150
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	651	0	15	301
Pressione del Vento (+X)	1003	0	87	580
Pressione del Vento (-X)	1027	0	96	589
Pressione del Vento (+Y)	-2030	0	-183	-1169
Pressione del Vento (-Y)	1015	0	91	585
Sezione 136[Arm]				
Carico Permanente	1459	0	51	1111
Permanenti NON Strutturali	432	0	5	338
Locali Pubblici	-6	0	-1	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	162	0	2	127
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	325	0	4	256
Pressione del Vento (+X)	606	0	29	489
Pressione del Vento (-X)	618	0	32	500
Pressione del Vento (+Y)	-1224	0	-61	-993
Pressione del Vento (-Y)	612	0	31	496
Sezione 137[Arm]				
Carico Permanente	1809	-66	58	631
Permanenti NON Strutturali	589	-18	4	282
Locali Pubblici	-10	1	0	-5
Coperture accessibili solo per manutenzione	221	-7	2	106
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	444	-14	4	211
Pressione del Vento (+X)	868	-28	-17	437
Pressione del Vento (-X)	884	-29	-13	444
Pressione del Vento (+Y)	-1751	57	31	-907
Pressione del Vento (-Y)	876	-29	-15	454
Sezione 138[Arm]				
Carico Permanente	-268	0	176	266
Permanenti NON Strutturali	312	0	18	136
Locali Pubblici	9	0	-2	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	110	0	8	51
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	218	0	15	102
Pressione del Vento (+X)	53	0	-29	224
Pressione del Vento (-X)	62	0	-16	228
Pressione del Vento (+Y)	-114	0	45	-452
Pressione del Vento (-Y)	57	0	-22	226
Fascia Fascia 11				
Sezione 139[Arm]				
Carico Permanente	2430	-1328	-77	3474

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	37	-402	-1	701
Locali Pubblici	-36	6	2	-19
Coperture accessibili solo per manutenzione	34	-151	-1	268
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	66	-303	-3	537
Pressione del Vento (+X)	-295	-612	166	1086
Pressione del Vento (-X)	-286	-624	168	1106
Pressione del Vento (+Y)	583	1236	-335	-2192
Pressione del Vento (-Y)	-290	-619	167	1096
Sezione 140[Arm]				
Carico Permanente	2050	94	37	4797
Permanenti NON Strutturali	-141	-69	9	1105
Locali Pubblici	-33	-2	0	-30
Coperture accessibili solo per manutenzione	-34	-24	3	423
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-66	-50	6	847
Pressione del Vento (+X)	-673	-144	91	1501
Pressione del Vento (-X)	-670	-147	95	1530
Pressione del Vento (+Y)	1343	292	-185	-3030
Pressione del Vento (-Y)	-671	-145	93	1516
Sezione 141[Arm]				
Carico Permanente	1774	-2199	238	2776
Permanenti NON Strutturali	-143	-472	22	969
Locali Pubblici	-33	16	-3	-23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-34	-183	9	371
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-70	-366	20	744
Pressione del Vento (+X)	-547	-589	-35	1325
Pressione del Vento (-X)	-542	-601	-26	1348
Pressione del Vento (+Y)	1089	1189	60	-2675
Pressione del Vento (-Y)	-543	-595	-29	1338
Muro P2-P4				
Maschio Maschio 9				
Sezione 67[Arm]				
Carico Permanente	-5441	1834	870	4020
Permanenti NON Strutturali	-792	192	49	813
Locali Pubblici	-109	-35	-27	-58
Coperture accessibili solo per manutenzione	-231	90	32	331
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-462	180	65	663
Pressione del Vento (+X)	396	36	-11	801
Pressione del Vento (-X)	361	28	-14	779
Pressione del Vento (+Y)	-758	-65	26	-1580
Pressione del Vento (-Y)	379	31	-14	791
Sezione 68[Arm]				
Carico Permanente	-6358	38	-72	2680
Permanenti NON Strutturali	-1204	-20	-9	772
Locali Pubblici	-17	-1	2	-15
Coperture accessibili solo per manutenzione	-434	-7	-4	292
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-866	-15	-7	583
Pressione del Vento (+X)	142	13	12	692
Pressione del Vento (-X)	135	12	14	675
Pressione del Vento (+Y)	-278	-25	-27	-1368
Pressione del Vento (-Y)	139	12	13	683
Sezione 69[Arm]				
Carico Permanente	-1850	55	78	1278
Permanenti NON Strutturali	-474	49	36	625
Locali Pubblici	-1	0	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-173	18	13	229
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-348	35	28	460
Pressione del Vento (+X)	125	88	48	599
Pressione del Vento (-X)	128	87	51	592
Pressione del Vento (+Y)	-254	-175	-100	-1187
Pressione del Vento (-Y)	126	88	50	593
Sezione 70[Arm]				
Carico Permanente	-5004	298	16	1899
Permanenti NON Strutturali	-1088	72	21	788
Locali Pubblici	-3	0	1	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-398	26	6	290
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-798	53	13	584
Pressione del Vento (+X)	-64	69	-2	716
Pressione del Vento (-X)	-59	67	0	703
Pressione del Vento (+Y)	123	-135	2	-1424
Pressione del Vento (-Y)	-62	68	-2	712
Sezione 71[Arm]				
Carico Permanente	-4086	348	66	1610
Permanenti NON Strutturali	-894	49	38	734
Locali Pubblici	-2	0	1	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-326	19	13	271
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-656	36	28	539
Pressione del Vento (+X)	13	-37	12	695
Pressione del Vento (-X)	19	-37	17	686
Pressione del Vento (+Y)	-31	72	-29	-1379
Pressione del Vento (-Y)	16	-37	14	690
Sezione 72[Arm]				
Carico Permanente	-3248	35	78	1185

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	-735	-26	36	588
Locali Pubblici	-2	0	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-268	-10	13	217
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-540	-20	25	433
Pressione del Vento (+X)	143	-83	21	563
Pressione del Vento (-X)	146	-80	24	557
Pressione del Vento (+Y)	-290	163	-46	-1116
Pressione del Vento (-Y)	145	-83	22	558
Maschio Maschio 8				
Sezione 61[Arm]				
Carico Permanente	-30248	54	2051	112
Permanenti NON Strutturali	-3451	12	200	6
Locali Pubblici	50	0	-34	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1298	5	92	5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2591	9	184	7
Pressione del Vento (+X)	-401	139	365	1364
Pressione del Vento (-X)	-290	131	363	1375
Pressione del Vento (+Y)	691	-270	-729	-2754
Pressione del Vento (-Y)	-345	135	365	1375
Sezione 62[Arm]				
Carico Permanente	-13169	29	119	20
Permanenti NON Strutturali	-1481	8	17	28
Locali Pubblici	24	0	0	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-558	2	7	10
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1116	7	14	21
Pressione del Vento (+X)	-113	50	-22	1222
Pressione del Vento (-X)	-69	47	-24	1210
Pressione del Vento (+Y)	181	-97	45	-2432
Pressione del Vento (-Y)	-90	48	-23	1217
Sezione 63[Arm]				
Carico Permanente	-3019	264	-73	195
Permanenti NON Strutturali	-442	57	21	36
Locali Pubblici	1	0	0	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-166	21	0	14
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-324	43	12	27
Pressione del Vento (+X)	2	330	-247	1112
Pressione del Vento (-X)	5	335	-247	1116
Pressione del Vento (+Y)	-8	-667	494	-2229
Pressione del Vento (-Y)	4	333	-247	1115
Sezione 64[Arm]				
Carico Permanente	-8146	68	-5	147
Permanenti NON Strutturali	-985	16	23	31
Locali Pubblici	3	0	0	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-367	6	7	11
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-728	11	16	24
Pressione del Vento (+X)	-5	387	-143	1110
Pressione del Vento (-X)	12	385	-145	1109
Pressione del Vento (+Y)	-7	-774	288	-2214
Pressione del Vento (-Y)	4	387	-144	1107
Sezione 65[Arm]				
Carico Permanente	-7903	-7	-35	136
Permanenti NON Strutturali	-1109	-1	21	31
Locali Pubblici	4	0	2	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-414	0	6	12
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-821	-1	14	24
Pressione del Vento (+X)	-22	68	-174	1163
Pressione del Vento (-X)	-1	66	-175	1166
Pressione del Vento (+Y)	23	-135	347	-2329
Pressione del Vento (-Y)	-12	67	-175	1165
Sezione 66[Arm]				
Carico Permanente	-5369	25	-72	1
Permanenti NON Strutturali	-964	22	15	-11
Locali Pubblici	4	0	2	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-358	8	4	-5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-714	17	8	-6
Pressione del Vento (+X)	127	-246	-222	820
Pressione del Vento (-X)	146	-249	-222	827
Pressione del Vento (+Y)	-273	496	440	-1642
Pressione del Vento (-Y)	136	-248	-222	822
Maschio Maschio 7				
Sezione 55[Arm]				
Carico Permanente	-7359	-2198	1000	-4365
Permanenti NON Strutturali	-1050	-208	70	-870
Locali Pubblici	-74	41	-27	61
Coperture accessibili solo per manutenzione	-347	-98	47	-352
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-692	-196	81	-705
Pressione del Vento (+X)	-1031	-84	199	202
Pressione del Vento (-X)	-889	-85	204	257
Pressione del Vento (+Y)	1920	170	-404	-457
Pressione del Vento (-Y)	-961	-85	202	228
Sezione 56[Arm]				
Carico Permanente	-6706	-80	-22	-2698

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	-1279	7	6	-844
Locali Pubblici	-20	1	1	17
Coperture accessibili solo per manutenzione	-459	1	0	-319
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-921	3	3	-639
Pressione del Vento (+X)	-162	11	-95	445
Pressione del Vento (-X)	-134	15	-98	500
Pressione del Vento (+Y)	296	-25	194	-945
Pressione del Vento (-Y)	-147	12	-97	472
Sezione 57[Arm]				
Carico Permanente	-2505	-73	87	-1533
Permanenti NON Strutturali	-544	-50	46	-692
Locali Pubblici	-1	0	0	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-200	-19	16	-255
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-403	-37	34	-510
Pressione del Vento (+X)	478	79	-227	330
Pressione del Vento (-X)	474	78	-232	353
Pressione del Vento (+Y)	-951	-159	458	-683
Pressione del Vento (-Y)	475	78	-229	342
Sezione 58[Arm]				
Carico Permanente	-6443	-212	-40	-2017
Permanenti NON Strutturali	-1304	-60	17	-842
Locali Pubblici	1	0	1	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-481	-22	5	-310
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-962	-45	11	-623
Pressione del Vento (+X)	132	83	-199	592
Pressione del Vento (-X)	136	88	-201	621
Pressione del Vento (+Y)	-267	-171	399	-1217
Pressione del Vento (-Y)	133	86	-199	608
Sezione 59[Arm]				
Carico Permanente	-5630	-329	14	-1856
Permanenti NON Strutturali	-1121	-47	37	-803
Locali Pubblici	1	0	1	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-413	-17	13	-296
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-830	-34	27	-591
Pressione del Vento (+X)	-42	-11	-226	435
Pressione del Vento (-X)	-47	-8	-230	462
Pressione del Vento (+Y)	87	18	456	-896
Pressione del Vento (-Y)	-44	-9	-228	448
Sezione 60[Arm]				
Carico Permanente	-4007	17	45	-1454
Permanenti NON Strutturali	-831	37	36	-659
Locali Pubblici	0	0	0	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-307	13	14	-243
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-614	27	25	-484
Pressione del Vento (+X)	185	-43	-206	300
Pressione del Vento (-X)	181	-43	-211	320
Pressione del Vento (+Y)	-365	86	415	-620
Pressione del Vento (-Y)	183	-42	-208	311
Fascia Fascia 12				
Sezione 142[Arm]				
Carico Permanente	5124	139	45	-15086
Permanenti NON Strutturali	206	-51	0	-3500
Locali Pubblici	-153	-87	-3	110
Coperture accessibili solo per manutenzione	161	28	1	-1347
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	321	56	3	-2693
Pressione del Vento (+X)	2350	-2056	-1012	2587
Pressione del Vento (-X)	2345	-1982	-1023	2746
Pressione del Vento (+Y)	-4695	4037	2035	-5335
Pressione del Vento (-Y)	2347	-2019	-1018	2668
Sezione 143[Arm]				
Carico Permanente	6651	-6361	563	-9682
Permanenti NON Strutturali	673	-1189	49	-2246
Locali Pubblici	-137	-22	-13	47
Coperture accessibili solo per manutenzione	322	-425	24	-852
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	645	-851	50	-1707
Pressione del Vento (+X)	1906	-1342	-745	3127
Pressione del Vento (-X)	1871	-1239	-753	3206
Pressione del Vento (+Y)	-3775	2583	1499	-6342
Pressione del Vento (-Y)	1889	-1291	-750	3170
Sezione 144[Arm]				
Carico Permanente	7153	7905	861	-5540
Permanenti NON Strutturali	878	1461	78	-1395
Locali Pubblici	-131	-11	-17	27
Coperture accessibili solo per manutenzione	396	543	36	-529
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	790	1086	78	-1055
Pressione del Vento (+X)	1361	621	-519	3580
Pressione del Vento (-X)	1316	522	-524	3616
Pressione del Vento (+Y)	-2679	-1142	1043	-7197
Pressione del Vento (-Y)	1340	570	-521	3598
Fascia Fascia 13				
Sezione 145[Arm]				
Carico Permanente	914	0	-146	169

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	534	0	-14	-33
Locali Pubblici	1	0	2	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	194	0	-6	-12
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	389	0	-12	-24
Pressione del Vento (+X)	2188	0	-966	188
Pressione del Vento (-X)	2189	0	-978	191
Pressione del Vento (+Y)	-4377	0	1944	-379
Pressione del Vento (-Y)	2188	0	-972	190
Sezione 146[Arm]				
Carico Permanente	1053	32	-48	-67
Permanenti NON Strutturali	375	9	-4	-136
Locali Pubblici	-3	0	0	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	140	4	-2	-50
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	280	7	-2	-99
Pressione del Vento (+X)	250	-18	-333	228
Pressione del Vento (-X)	233	-20	-337	235
Pressione del Vento (+Y)	-483	38	670	-463
Pressione del Vento (-Y)	241	-19	-335	232
Sezione 147[Arm]				
Carico Permanente	1291	0	-110	-506
Permanenti NON Strutturali	794	0	-13	-160
Locali Pubblici	-1	0	1	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	291	0	-5	-60
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	583	0	-11	-120
Pressione del Vento (+X)	1657	0	-780	240
Pressione del Vento (-X)	1642	0	-787	247
Pressione del Vento (+Y)	-3299	0	1567	-487
Pressione del Vento (-Y)	1650	0	-784	244
Sezione 148[Arm]				
Carico Permanente	864	0	-37	-511
Permanenti NON Strutturali	169	0	-4	-162
Locali Pubblici	-2	0	0	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	64	0	-2	-60
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	127	0	-3	-122
Pressione del Vento (+X)	794	0	-265	254
Pressione del Vento (-X)	788	0	-268	259
Pressione del Vento (+Y)	-1583	0	533	-503
Pressione del Vento (-Y)	791	0	-266	251
Sezione 149[Arm]				
Carico Permanente	-51	30	-26	-692
Permanenti NON Strutturali	-20	14	-4	-147
Locali Pubblici	0	0	0	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7	5	-2	-55
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-15	10	-2	-109
Pressione del Vento (+X)	847	-17	-203	249
Pressione del Vento (-X)	849	-17	-204	253
Pressione del Vento (+Y)	-1697	33	407	-506
Pressione del Vento (-Y)	849	-17	-203	253
Sezione 150[Arm]				
Carico Permanente	2513	0	-78	-632
Permanenti NON Strutturali	1087	0	-11	-128
Locali Pubblici	-3	0	1	1
Coperture accessibili solo per manutenzione	401	0	-5	-48
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	802	0	-9	-96
Pressione del Vento (+X)	1300	0	-597	85
Pressione del Vento (-X)	1274	0	-601	90
Pressione del Vento (+Y)	-2574	0	1198	-175
Pressione del Vento (-Y)	1287	0	-599	88
Fascia Fascia 14				
Sezione 151[Arm]				
Carico Permanente	7241	-8267	873	5876
Permanenti NON Strutturali	925	-1444	73	1482
Locali Pubblici	-128	12	-17	-33
Coperture accessibili solo per manutenzione	410	-538	34	560
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	821	-1074	71	1123
Pressione del Vento (+X)	1168	-1309	-103	4055
Pressione del Vento (-X)	1123	-1257	-99	3983
Pressione del Vento (+Y)	-2292	2567	201	-8008
Pressione del Vento (-Y)	1146	-1286	-101	4003
Sezione 152[Arm]				
Carico Permanente	6615	-6613	583	9839
Permanenti NON Strutturali	717	-1111	39	2315
Locali Pubblici	-133	-20	-11	-49
Coperture accessibili solo per manutenzione	338	-396	19	881
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	676	-794	42	1761
Pressione del Vento (+X)	634	-585	-40	3859
Pressione del Vento (-X)	594	-550	-31	3766
Pressione del Vento (+Y)	-1227	1137	70	-7640
Pressione del Vento (-Y)	613	-566	-36	3822
Sezione 153[Arm]				
Carico Permanente	4998	65	29	15099
Permanenti NON Strutturali	262	-102	-20	3493

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Locali Pubblici	-150	85	-2	-110
Coperture accessibili solo per manutenzione	182	-84	-5	1344
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	358	-167	-12	2688
Pressione del Vento (+X)	-55	-471	34	3790
Pressione del Vento (-X)	-83	-465	44	3696
Pressione del Vento (+Y)	140	937	-80	-7483
Pressione del Vento (-Y)	-68	-468	40	3742
Fascia Fascia 15				
Sezione 154[Arm]				
Carico Permanente	2247	0	-63	721
Permanenti NON Strutturali	901	0	-15	146
Locali Pubblici	-3	0	1	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	333	0	-6	55
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	666	0	-12	110
Pressione del Vento (+X)	918	0	-199	136
Pressione del Vento (-X)	895	0	-195	133
Pressione del Vento (+Y)	-1813	0	394	-269
Pressione del Vento (-Y)	906	0	-197	134
Sezione 155[Arm]				
Carico Permanente	-114	-29	-23	851
Permanenti NON Strutturali	-31	-13	-4	178
Locali Pubblici	0	0	0	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-11	-5	-2	67
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-23	-9	-4	135
Pressione del Vento (+X)	-84	-16	-78	223
Pressione del Vento (-X)	-85	-16	-78	214
Pressione del Vento (+Y)	169	33	156	-439
Pressione del Vento (-Y)	-85	-16	-78	219
Sezione 156[Arm]				
Carico Permanente	411	0	-82	535
Permanenti NON Strutturali	643	0	-19	180
Locali Pubblici	1	0	1	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	234	0	-8	67
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	469	0	-15	134
Pressione del Vento (+X)	584	0	-67	259
Pressione del Vento (-X)	565	0	-58	255
Pressione del Vento (+Y)	-1149	0	125	-514
Pressione del Vento (-Y)	574	0	-63	257
Sezione 157[Arm]				
Carico Permanente	1531	0	-27	448
Permanenti NON Strutturali	384	0	-5	169
Locali Pubblici	-4	0	0	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	144	0	-2	63
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	288	0	-5	126
Pressione del Vento (+X)	408	0	-22	239
Pressione del Vento (-X)	398	0	-19	236
Pressione del Vento (+Y)	-806	0	41	-475
Pressione del Vento (-Y)	403	0	-21	238
Sezione 158[Arm]				
Carico Permanente	1109	-41	-29	150
Permanenti NON Strutturali	373	-10	-6	153
Locali Pubblici	-3	0	0	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	139	-4	-2	57
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	278	-8	-6	113
Pressione del Vento (+X)	476	-14	20	218
Pressione del Vento (-X)	466	-14	25	217
Pressione del Vento (+Y)	-941	28	-45	-446
Pressione del Vento (-Y)	471	-13	22	223
Sezione 159[Arm]				
Carico Permanente	455	0	-94	-117
Permanenti NON Strutturali	448	0	-22	37
Locali Pubblici	2	0	2	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	164	0	-9	13
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	326	0	-18	27
Pressione del Vento (+X)	229	0	38	85
Pressione del Vento (-X)	216	0	50	83
Pressione del Vento (+Y)	-445	0	-88	-168
Pressione del Vento (-Y)	222	0	44	84
Muro P3-P4				
Maschio Maschio 12				
Sezione 91[Arm]				
Carico Permanente	-12723	4828	-1625	354
Permanenti NON Strutturali	-1493	530	-180	-637
Locali Pubblici	-74	-68	39	-30
Coperture accessibili solo per manutenzione	-508	232	-88	-214
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1015	464	-177	-431
Pressione del Vento (+X)	1345	-59	-7	-813
Pressione del Vento (-X)	1296	-72	25	-807
Pressione del Vento (+Y)	-2641	131	6	1616
Pressione del Vento (-Y)	1320	-66	-3	-808
Sezione 92[Arm]				
Carico Permanente	-12274	609	68	1109

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Permanenti NON Strutturali	-2611	103	9	-547
Locali Pubblici	-22	-4	-2	-14
Coperture accessibili solo per manutenzione	-947	39	4	-193
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1894	79	9	-386
Pressione del Vento (+X)	531	-24	-15	-799
Pressione del Vento (-X)	512	-26	-15	-789
Pressione del Vento (+Y)	-1044	49	30	1588
Pressione del Vento (-Y)	522	-24	-15	-795
Sezione 93[Arm]				
Carico Permanente	-12340	-3274	8	-938
Permanenti NON Strutturali	-4757	-1374	24	-1076
Locali Pubblici	-2	1	0	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1747	-505	9	-393
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3497	-1010	16	-791
Pressione del Vento (+X)	-66	14	-44	-750
Pressione del Vento (-X)	-70	14	-49	-730
Pressione del Vento (+Y)	135	-30	92	1482
Pressione del Vento (-Y)	-68	14	-47	-741
Sezione 94[Arm]				
Carico Permanente	-15810	3286	15	-390
Permanenti NON Strutturali	-4883	996	0	-1011
Locali Pubblici	-3	-2	0	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1793	369	0	-368
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3588	735	2	-737
Pressione del Vento (+X)	460	-119	-60	-741
Pressione del Vento (-X)	449	-118	-62	-731
Pressione del Vento (+Y)	-908	239	121	1470
Pressione del Vento (-Y)	455	-120	-61	-736
Sezione 95[Arm]				
Carico Permanente	-16990	2659	5	-343
Permanenti NON Strutturali	-5766	936	3	-1000
Locali Pubblici	-3	-1	0	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2117	344	2	-364
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4235	688	2	-728
Pressione del Vento (+X)	252	-61	-49	-746
Pressione del Vento (-X)	244	-58	-53	-736
Pressione del Vento (+Y)	-496	120	100	1482
Pressione del Vento (-Y)	248	-60	-50	-741
Sezione 96[Arm]				
Carico Permanente	-12899	1543	-13	-1011
Permanenti NON Strutturali	-5037	744	4	-1114
Locali Pubblici	-5	1	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1847	272	2	-410
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3697	544	3	-820
Pressione del Vento (+X)	158	41	-36	-687
Pressione del Vento (-X)	-160	41	-41	-669
Pressione del Vento (+Y)	315	-81	79	1361
Pressione del Vento (-Y)	-160	41	-39	-681
Maschio Maschio 11				
Sezione 82[Arm]				
Carico Permanente	-70151	3196	-3677	1425
Permanenti NON Strutturali	-10265	1560	-448	186
Locali Pubblici	0	17	48	21
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3778	571	-191	49
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7544	1138	-381	114
Pressione del Vento (+X)	2739	462	208	-116
Pressione del Vento (-X)	2733	472	209	-103
Pressione del Vento (+Y)	-5472	-937	-416	225
Pressione del Vento (-Y)	2735	468	208	-111
Sezione 83[Arm]				
Carico Permanente	-60257	7694	-842	-528
Permanenti NON Strutturali	-13052	1174	-96	208
Locali Pubblici	46	-23	11	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4828	445	-41	76
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9640	887	-84	150
Pressione del Vento (+X)	1766	-629	5	294
Pressione del Vento (-X)	1768	-631	1	310
Pressione del Vento (+Y)	-3535	1259	-7	-603
Pressione del Vento (-Y)	1767	-629	4	300
Sezione 84[Arm]				
Carico Permanente	-32893	1190	170	-1469
Permanenti NON Strutturali	-12784	638	24	-599
Locali Pubblici	4	11	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4706	229	10	-220
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9386	465	20	-455
Pressione del Vento (+X)	81	569	-102	-102
Pressione del Vento (-X)	81	576	-102	-99
Pressione del Vento (+Y)	-160	-1145	206	197
Pressione del Vento (-Y)	82	573	-102	-98
Sezione 85[Arm]				
Carico Permanente	-71100	4406	-2830	451
Permanenti NON Strutturali	-11613	1864	-336	250

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Locali Pubblici	28	0	39	27
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4289	690	-144	76
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-8564	1371	-294	154
Pressione del Vento (+X)	2266	517	157	135
Pressione del Vento (-X)	2256	531	156	163
Pressione del Vento (+Y)	-4517	-1046	-311	-296
Pressione del Vento (-Y)	2259	523	157	149
Sezione 86[Arm]				
Carico Permanente	-64157	6979	-1320	-680
Permanenti NON Strutturali	-12820	1532	-151	235
Locali Pubblici	47	-15	17	10
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4745	573	-67	80
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9471	1141	-135	161
Pressione del Vento (+X)	1855	-232	46	349
Pressione del Vento (-X)	1853	-231	44	368
Pressione del Vento (+Y)	-3711	465	-88	-717
Pressione del Vento (-Y)	1854	-233	44	359
Sezione 87[Arm]				
Carico Permanente	-51883	4216	-226	-320
Permanenti NON Strutturali	-13433	-74	-21	-21
Locali Pubblici	35	-19	2	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4964	-14	-9	-5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9904	-29	-19	-9
Pressione del Vento (+X)	1339	-774	-44	83
Pressione del Vento (-X)	1342	-777	-43	92
Pressione del Vento (+Y)	-2680	1553	91	-184
Pressione del Vento (-Y)	1339	-776	-44	93
Sezione 88[Arm]				
Carico Permanente	-47781	1859	-40	-1201
Permanenti NON Strutturali	-14943	-30	0	-498
Locali Pubblici	17	-8	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5510	-3	-1	-189
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10995	-10	0	-378
Pressione del Vento (+X)	818	-501	-68	-53
Pressione del Vento (-X)	820	-505	-65	-44
Pressione del Vento (+Y)	-1639	1006	135	139
Pressione del Vento (-Y)	819	-504	-66	-69
Sezione 89[Arm]				
Carico Permanente	-49939	-2400	52	-1246
Permanenti NON Strutturali	-16431	-1615	11	-486
Locali Pubblici	19	-10	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6056	-586	3	-186
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-12089	-1174	9	-370
Pressione del Vento (+X)	913	-417	-84	-49
Pressione del Vento (-X)	913	-425	-85	-42
Pressione del Vento (+Y)	-1826	840	170	94
Pressione del Vento (-Y)	912	-420	-84	-47
Sezione 90[Arm]				
Carico Permanente	-41513	338	147	-1506
Permanenti NON Strutturali	-14423	-618	23	-612
Locali Pubblici	15	-11	-2	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5317	-219	8	-224
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-10610	-439	19	-464
Pressione del Vento (+X)	739	-498	-100	-53
Pressione del Vento (-X)	740	-507	-101	-45
Pressione del Vento (+Y)	-1474	1004	201	91
Pressione del Vento (-Y)	740	-502	-101	-49
Maschio Maschio 10				
Sezione 73[Arm]				
Carico Permanente	-12345	-4000	-1024	-2016
Permanenti NON Strutturali	-1320	-336	-114	219
Locali Pubblici	-13	57	26	21
Coperture accessibili solo per manutenzione	-480	-154	-55	74
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-957	-310	-111	145
Pressione del Vento (+X)	1945	122	13	731
Pressione del Vento (-X)	1992	112	6	748
Pressione del Vento (+Y)	-3936	-233	-19	-1476
Pressione del Vento (-Y)	1969	118	9	739
Sezione 74[Arm]				
Carico Permanente	-16714	-1058	169	-1570
Permanenti NON Strutturali	-3886	-244	34	560
Locali Pubblici	-14	5	-2	24
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1424	-92	14	194
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2844	-184	27	385
Pressione del Vento (+X)	300	149	27	873
Pressione del Vento (-X)	311	151	29	880
Pressione del Vento (+Y)	-611	-300	-57	-1753
Pressione del Vento (-Y)	306	150	28	877
Sezione 75[Arm]				
Carico Permanente	-10028	737	86	2415
Permanenti NON Strutturali	-4002	659	24	1346
Locali Pubblici	-1	6	0	-2

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1474	240	8	493
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2947	479	16	978
Pressione del Vento (+X)	-528	143	-25	489
Pressione del Vento (-X)	-531	143	-23	490
Pressione del Vento (+Y)	1057	-284	47	-981
Pressione del Vento (-Y)	-530	143	-25	490
Sezione 76[Arm]				
Carico Permanente	-14999	-2857	-799	-1719
Permanenti NON Strutturali	-1576	-171	-105	360
Locali Pubblici	-34	29	11	15
Coperture accessibili solo per manutenzione	-563	-80	-45	128
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1125	-158	-89	251
Pressione del Vento (+X)	2489	147	-22	832
Pressione del Vento (-X)	2540	141	-26	854
Pressione del Vento (+Y)	-5030	-288	46	-1673
Pressione del Vento (-Y)	2515	145	-24	837
Sezione 77[Arm]				
Carico Permanente	-15246	-2266	-8	-1611
Permanenti NON Strutturali	-3135	-302	7	594
Locali Pubblici	-34	18	0	23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1135	-120	2	205
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2269	-240	6	409
Pressione del Vento (+X)	837	169	14	908
Pressione del Vento (-X)	859	168	15	917
Pressione del Vento (+Y)	-1696	-338	-30	-1825
Pressione del Vento (-Y)	847	169	15	913
Sezione 78[Arm]				
Carico Permanente	-13614	731	228	-376
Permanenti NON Strutturali	-4174	-321	34	684
Locali Pubblici	-16	-14	-2	16
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1529	-110	13	244
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3054	-218	27	486
Pressione del Vento (+X)	-374	-233	1	692
Pressione del Vento (-X)	-372	-232	4	716
Pressione del Vento (+Y)	747	463	-5	-1389
Pressione del Vento (-Y)	-374	-232	2	695
Sezione 79[Arm]				
Carico Permanente	-12264	110	147	1641
Permanenti NON Strutturali	-4391	-242	14	1124
Locali Pubblici	-11	-7	-1	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1613	-86	7	412
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3221	-173	12	823
Pressione del Vento (+X)	-157	-101	-42	517
Pressione del Vento (-X)	-157	-100	-39	521
Pressione del Vento (+Y)	315	200	80	-1040
Pressione del Vento (-Y)	-157	-101	-40	520
Sezione 80[Arm]				
Carico Permanente	-11929	-969	116	2145
Permanenti NON Strutturali	-4651	-763	13	1400
Locali Pubblici	-9	-7	-1	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1709	-277	5	513
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3412	-553	11	1023
Pressione del Vento (+X)	-308	-138	-36	580
Pressione del Vento (-X)	-311	-138	-32	584
Pressione del Vento (+Y)	619	277	68	-1162
Pressione del Vento (-Y)	-310	-138	-32	582
Sezione 81[Arm]				
Carico Permanente	-11056	-540	74	2392
Permanenti NON Strutturali	-4675	-535	13	1301
Locali Pubblici	-11	-5	0	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1717	-195	5	476
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3429	-387	10	944
Pressione del Vento (+X)	-507	-123	-24	444
Pressione del Vento (-X)	-509	-124	-19	445
Pressione del Vento (+Y)	1016	247	42	-892
Pressione del Vento (-Y)	-508	-124	-22	448
Fascia Fascia 16				
Sezione 160[Arm]				
Carico Permanente	2160	-446	-149	-3243
Permanenti NON Strutturali	753	-106	-16	-23
Locali Pubblici	-54	6	4	-5
Coperture accessibili solo per manutenzione	307	-42	-8	-5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	613	-85	-16	-8
Pressione del Vento (+X)	458	-30	-4	674
Pressione del Vento (-X)	472	-31	-6	662
Pressione del Vento (+Y)	-930	61	10	-1319
Pressione del Vento (-Y)	466	-30	-5	659
Sezione 161[Arm]				
Carico Permanente	3465	0	-151	130
Permanenti NON Strutturali	371	0	-16	474
Locali Pubblici	-42	0	3	-15
Coperture accessibili solo per manutenzione	160	0	-8	184

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	319	0	-16	365
Pressione del Vento (+X)	-179	0	8	456
Pressione del Vento (-X)	-172	0	7	462
Pressione del Vento (+Y)	351	0	-14	-918
Pressione del Vento (-Y)	-176	0	7	459
Sezione 162[Arm]				
Carico Permanente	1038	-11	-193	4622
Permanenti NON Strutturali	-554	-92	-25	1156
Locali Pubblici	-31	-2	3	-22
Coperture accessibili solo per manutenzione	-186	-33	-10	443
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-371	-66	-22	872
Pressione del Vento (+X)	-557	-67	8	226
Pressione del Vento (-X)	-555	-68	7	233
Pressione del Vento (+Y)	1112	136	-15	-460
Pressione del Vento (-Y)	-557	-67	7	229
Fascia Fascia 17				
Sezione 163[Arm]				
Carico Permanente	-5989	105	38	1442
Permanenti NON Strutturali	-1711	19	-8	699
Locali Pubblici	16	0	2	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-642	7	-3	258
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1280	15	-5	512
Pressione del Vento (+X)	-234	-12	-166	93
Pressione del Vento (-X)	-222	-12	-154	95
Pressione del Vento (+Y)	457	23	320	-187
Pressione del Vento (-Y)	-228	-12	-160	93
Sezione 164[Arm]				
Carico Permanente	828	100	10	1267
Permanenti NON Strutturali	-520	4	-2	884
Locali Pubblici	-12	-1	0	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-186	3	-1	327
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-368	4	-2	660
Pressione del Vento (+X)	-647	-19	-52	261
Pressione del Vento (-X)	-648	-20	-48	268
Pressione del Vento (+Y)	1297	39	100	-526
Pressione del Vento (-Y)	-648	-20	-49	263
Sezione 165[Arm]				
Carico Permanente	-3465	175	-56	-1199
Permanenti NON Strutturali	-1940	61	-17	43
Locali Pubblici	-2	0	1	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-715	22	-7	12
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1424	45	-14	23
Pressione del Vento (+X)	-926	-2	-153	296
Pressione del Vento (-X)	-919	-3	-143	299
Pressione del Vento (+Y)	1845	5	296	-595
Pressione del Vento (-Y)	-923	-3	-148	298
Sezione 166[Arm]				
Carico Permanente	1707	0	-15	-964
Permanenti NON Strutturali	386	0	-5	57
Locali Pubblici	-3	0	0	6
Coperture accessibili solo per manutenzione	145	0	-2	17
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	289	0	-4	34
Pressione del Vento (+X)	-338	0	-52	256
Pressione del Vento (-X)	-336	0	-49	258
Pressione del Vento (+Y)	674	0	101	-514
Pressione del Vento (-Y)	-337	0	-50	257
Sezione 167[Arm]				
Carico Permanente	-1663	73	-45	-3076
Permanenti NON Strutturali	-248	-8	-8	-774
Locali Pubblici	5	-1	0	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-95	-3	-4	-281
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-190	-5	-7	-562
Pressione del Vento (+X)	75	-22	-47	216
Pressione del Vento (-X)	80	-23	-45	216
Pressione del Vento (+Y)	-156	44	93	-438
Pressione del Vento (-Y)	78	-22	-46	219
Sezione 168[Arm]				
Carico Permanente	-254	0	-126	-2373
Permanenti NON Strutturali	-1652	0	-23	-657
Locali Pubblici	-13	0	2	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-602	0	-10	-245
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1197	0	-19	-489
Pressione del Vento (+X)	-1485	0	-131	148
Pressione del Vento (-X)	-1485	0	-125	150
Pressione del Vento (+Y)	2970	0	256	-298
Pressione del Vento (-Y)	-1485	0	-128	149
Fascia Fascia 18				
Sezione 169[Arm]				
Carico Permanente	3438	761	121	-287
Permanenti NON Strutturali	910	-26	9	274
Locali Pubblici	-22	-5	-2	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	348	-7	4	97

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	694	-13	9	192
Pressione del Vento (+X)	-269	-170	-71	351
Pressione del Vento (-X)	-266	-171	-64	358
Pressione del Vento (+Y)	535	342	136	-705
Pressione del Vento (-Y)	-267	-171	-68	352
Sezione 170[Arm]				
Carico Permanente	3620	193	-66	-2180
Permanenti NON Strutturali	1314	22	-13	309
Locali Pubblici	-19	-1	1	15
Coperture accessibili solo per manutenzione	495	9	-6	105
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	988	18	-11	209
Pressione del Vento (+X)	-85	-2	-77	642
Pressione del Vento (-X)	-80	-1	-73	646
Pressione del Vento (+Y)	164	4	151	-1288
Pressione del Vento (-Y)	-82	-1	-75	644
Sezione 171[Arm]				
Carico Permanente	2029	965	-210	-2153
Permanenti NON Strutturali	765	-31	-29	46
Locali Pubblici	-18	-4	3	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	292	-9	-13	12
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	582	-18	-25	23
Pressione del Vento (+X)	-139	-200	-60	337
Pressione del Vento (-X)	-134	-202	-58	339
Pressione del Vento (+Y)	272	401	119	-667
Pressione del Vento (-Y)	-136	-201	-58	332
Fascia Fascia 19				
Sezione 172[Arm]				
Carico Permanente	-348	-9631	-1041	-3108
Permanenti NON Strutturali	-266	-1410	-117	-2290
Locali Pubblici	-73	2	15	14
Coperture accessibili solo per manutenzione	-58	-521	-51	-850
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-113	-1041	-101	-1695
Pressione del Vento (+X)	-518	1064	-78	-1092
Pressione del Vento (-X)	-536	1056	-81	-1067
Pressione del Vento (+Y)	1053	-2119	159	2158
Pressione del Vento (-Y)	-526	1060	-80	-1082
Sezione 173[Arm]				
Carico Permanente	2618	-9308	-781	1495
Permanenti NON Strutturali	392	-1866	-83	-1441
Locali Pubblici	-85	-16	11	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	190	-678	-36	-525
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	380	-1356	-73	-1045
Pressione del Vento (+X)	-494	949	-111	-1591
Pressione del Vento (-X)	-514	942	-117	-1576
Pressione del Vento (+Y)	1011	-1892	228	3170
Pressione del Vento (-Y)	-506	944	-114	-1584
Sezione 174[Arm]				
Carico Permanente	1871	4074	-457	5173
Permanenti NON Strutturali	411	1295	-46	-892
Locali Pubblici	-94	48	9	-31
Coperture accessibili solo per manutenzione	202	451	-21	-318
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	406	900	-42	-628
Pressione del Vento (+X)	-138	-361	-139	-1977
Pressione del Vento (-X)	-166	-353	-149	-1960
Pressione del Vento (+Y)	305	711	287	3937
Pressione del Vento (-Y)	-154	-354	-144	-1968
Fascia Fascia 20				
Sezione 175[Arm]				
Carico Permanente	1187	0	-152	2403
Permanenti NON Strutturali	-671	0	-18	778
Locali Pubblici	-9	0	2	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-242	0	-8	288
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-482	0	-15	575
Pressione del Vento (+X)	-1196	0	-110	-79
Pressione del Vento (-X)	-1196	0	-115	-79
Pressione del Vento (+Y)	2393	0	225	158
Pressione del Vento (-Y)	-1196	0	-113	-79
Sezione 176[Arm]				
Carico Permanente	-954	-23	-52	2620
Permanenti NON Strutturali	-370	5	-6	755
Locali Pubblici	1	0	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-137	2	-2	287
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-274	3	-6	574
Pressione del Vento (+X)	-151	9	-39	-104
Pressione del Vento (-X)	-154	9	-41	-106
Pressione del Vento (+Y)	305	-18	80	206
Pressione del Vento (-Y)	-153	9	-39	-103
Sezione 177[Arm]				
Carico Permanente	-5368	0	-96	672
Permanenti NON Strutturali	-2689	0	-10	19
Locali Pubblici	-3	0	1	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-989	0	-4	9

CC	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1977	0	-8	18
Pressione del Vento (+X)	-947	0	-128	-136
Pressione del Vento (-X)	-950	0	-137	-134
Pressione del Vento (+Y)	1897	0	265	270
Pressione del Vento (-Y)	-948	0	-133	-135
Sezione 178[Arm]				
Carico Permanente	2241	0	-31	400
Permanenti NON Strutturali	548	0	-3	-36
Locali Pubblici	-3	0	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	203	0	-1	-14
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	407	0	-2	-35
Pressione del Vento (+X)	-338	0	-44	-121
Pressione del Vento (-X)	-339	0	-47	-114
Pressione del Vento (+Y)	678	0	90	228
Pressione del Vento (-Y)	-339	0	-45	-114
Sezione 179[Arm]				
Carico Permanente	993	-74	-16	-1121
Permanenti NON Strutturali	-179	-12	0	-633
Locali Pubblici	-6	0	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-63	-5	0	-238
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-124	-8	0	-451
Pressione del Vento (+X)	-463	8	-47	-135
Pressione del Vento (-X)	-461	8	-51	-132
Pressione del Vento (+Y)	925	-18	98	266
Pressione del Vento (-Y)	-462	8	-49	-133
Sezione 180[Arm]				
Carico Permanente	32	0	-41	-1301
Permanenti NON Strutturali	-542	0	-2	-581
Locali Pubblici	-2	0	0	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-198	0	-1	-214
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-395	0	-1	-427
Pressione del Vento (+X)	-846	0	-140	-51
Pressione del Vento (-X)	-849	0	-151	-50
Pressione del Vento (+Y)	1695	0	291	102
Pressione del Vento (-Y)	-847	0	-146	-51

LEGENDA:

CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
N	Sforzo normale.
MNP	Momento nel piano.
MFP	Momento fuori piano.
TNP	Taglio nel piano.

Muri - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Dir	Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma			
	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Muro P1-P2				
Maschio Maschio 3				
Sezione 22[Arm]				
X	-4151	166	470	-2850
Y	8693	-686	503	-3494
Z	0	0	0	0
Sezione 23[Arm]				
X	-5815	1716	-145	-6010
Y	4867	93	-90	-5130
Z	0	0	0	0
Sezione 24[Arm]				
X	-1845	-2226	8	-3865
Y	75	-909	-278	-5016
Z	0	0	0	0
Sezione 25[Arm]				
X	999	-2439	-12	-5875
Y	9738	-1514	17	-4796
Z	0	0	0	0
Sezione 26[Arm]				
X	-2992	-335	-137	-6421
Y	7545	-1151	-56	-5109
Z	0	0	0	0
Sezione 27[Arm]				
X	-5820	2137	-113	-4535
Y	2018	1039	-144	-4548
Z	0	0	0	0
Sezione 28[Arm]				
X	-1412	-105	-92	-3988
Y	2941	-552	-115	-4456
Z	0	0	0	0
Sezione 29[Arm]				
X	-3410	596	-83	-4147
Y	1571	-144	-189	-4870
Z	0	0	0	0

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 30[Arm]					
X	-3988	1457	-42	-3431	
Y	-1822	795	-212	-4698	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 2					
Sezione 10[Arm]					
X	2995	-17142	-49	-12939	
Y	18827	439	2878	900	
Z	0	0	0	0	
Sezione 11[Arm]					
X	-2868	1988	11	-18788	
Y	18216	-2300	-1821	495	
Z	0	0	0	0	
Sezione 12[Arm]					
X	684	-7514	17	-8081	
Y	5758	-373	-936	646	
Z	0	0	0	0	
Sezione 13[Arm]					
X	5225	-20406	-63	-15892	
Y	17162	663	1556	1399	
Z	0	0	0	0	
Sezione 14[Arm]					
X	-1236	-20455	-38	-18791	
Y	18019	-1060	145	1177	
Z	0	0	0	0	
Sezione 15[Arm]					
X	-1942	-11253	-6	-20182	
Y	18248	-1229	-946	659	
Z	0	0	0	0	
Sezione 16[Arm]					
X	-1150	-3924	9	-19734	
Y	18080	-1495	-1519	298	
Z	0	0	0	0	
Sezione 17[Arm]					
X	-2307	10685	18	-16277	
Y	17340	-2278	-2044	288	
Z	0	0	0	0	
Sezione 19[Arm]					
X	-1069	3801	18	-9690	
Y	9598	-1183	-1757	145	
Z	0	0	0	0	
Sezione 20[Arm]					
X	121	7032	22	-8978	
Y	9884	533	-1450	659	
Z	0	0	0	0	
Sezione 21[Arm]					
X	-375	7009	15	-7803	
Y	8087	-116	-804	551	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 1					
Sezione 1[Arm]					
X	2407	-1392	-273	-2015	
Y	8961	1306	438	3788	
Z	0	0	0	0	
Sezione 2[Arm]					
X	6393	1485	85	-3842	
Y	1629	175	-99	4875	
Z	0	0	0	0	
Sezione 3[Arm]					
X	2844	-1435	23	-4102	
Y	-2359	758	-198	3755	
Z	0	0	0	0	
Sezione 4[Arm]					
X	107	-1397	-72	-3351	
Y	11248	1243	112	4406	
Z	0	0	0	0	
Sezione 5[Arm]					
X	3253	331	80	-4730	
Y	5870	918	-5	5093	
Z	0	0	0	0	
Sezione 6[Arm]					
X	6755	1486	73	-2853	
Y	-680	-832	-158	4099	
Z	0	0	0	0	
Sezione 7[Arm]					
X	3745	-48	72	-3791	
Y	-1519	286	-116	3737	
Z	0	0	0	0	
Sezione 8[Arm]					
X	3273	1255	56	-4621	
Y	-2570	-472	-132	4150	
Z	0	0	0	0	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 9[Arm]					
X	3865	1306	11	-3859	
Y	-2781	-759	-131	3561	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 1					
Sezione 97[Arm]					
X	-5449	602	-19	-2652	
Y	2180	-114	45	3330	
Z	0	0	0	0	
Sezione 98[Arm]					
X	-845	151	-54	-3728	
Y	-2166	100	113	1486	
Z	0	0	0	0	
Sezione 99[Arm]					
X	5396	558	-56	-5183	
Y	-2792	-406	104	-27	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 2					
Sezione 100[Arm]					
X	1108	20	8	-1997	
Y	-1484	-25	-16	1828	
Z	0	0	0	0	
Sezione 101[Arm]					
X	2879	105	13	-2121	
Y	-2886	-102	-48	1856	
Z	0	0	0	0	
Sezione 102[Arm]					
X	-598	-38	5	-3571	
Y	-56	17	-16	3213	
Z	0	0	0	0	
Sezione 103[Arm]					
X	-737	0	1	-1815	
Y	-53	0	-17	1634	
Z	0	0	0	0	
Sezione 104[Arm]					
X	-3402	88	7	-2036	
Y	2587	-69	-34	1818	
Z	0	0	0	0	
Sezione 105[Arm]					
X	-2006	68	4	-1770	
Y	1449	-45	-22	1893	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 3					
Sezione 106[Arm]					
X	-4780	2403	154	-4353	
Y	-51	-1872	-13	3072	
Z	0	0	0	0	
Sezione 107[Arm]					
X	-7056	406	97	-6126	
Y	1216	-479	-275	4097	
Z	0	0	0	0	
Sezione 108[Arm]					
X	-4280	3107	4	-4997	
Y	-961	-1852	-459	3343	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 4					
Sezione 109[Arm]					
X	-4061	1692	94	-10313	
Y	-1856	1184	103	-125	
Z	0	0	0	0	
Sezione 110[Arm]					
X	3263	-1953	103	-8085	
Y	-541	571	128	-3194	
Z	0	0	0	0	
Sezione 111[Arm]					
X	4692	2202	66	-6957	
Y	1198	187	35	-4594	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 5					
Sezione 112[Arm]					
X	1689	0	-4	-1625	
Y	1635	0	-27	-1755	
Z	0	0	0	0	
Sezione 113[Arm]					
X	2643	80	-6	-1605	
Y	2401	68	-41	-1540	
Z	0	0	0	0	
Sezione 114[Arm]					
X	97	0	-5	-2811	
Y	82	0	-22	-2688	
Z	0	0	0	0	
Sezione 115[Arm]					

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
X	356	0	0	-1425	
Y	147	0	-17	-1384	
Z	0	0	0	0	
Sezione 116[Arm]					
X	-2292	82	-12	-1418	
Y	-2220	85	-57	-1447	
Z	0	0	0	0	
Sezione 117[Arm]					
X	-1015	0	-7	-1647	
Y	-1069	0	-16	-1752	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 6					
Sezione 118[Arm]					
X	327	1892	12	-3996	
Y	-587	1067	-436	-2352	
Z	0	0	0	0	
Sezione 119[Arm]					
X	233	-425	-68	-4360	
Y	-738	-329	-276	-2626	
Z	0	0	0	0	
Sezione 120[Arm]					
X	728	1680	-106	-3688	
Y	3	1065	-69	-2486	
Z	0	0	0	0	
Muro P1-P3					
Maschio Maschio 6					
Sezione 46[Arm]					
X	6226	-771	45	-1776	
Y	-39	-1733	-154	-3705	
Z	0	0	0	0	
Sezione 47[Arm]					
X	1257	76	89	-2225	
Y	-8240	1145	17	-4008	
Z	0	0	0	0	
Sezione 48[Arm]					
X	-1564	37	123	-1393	
Y	-3362	-1156	67	-5573	
Z	0	0	0	0	
Sezione 49[Arm]					
X	8314	-621	-149	-1746	
Y	4610	-1520	-153	-3584	
Z	0	0	0	0	
Sezione 50[Arm]					
X	4943	-257	-54	-2301	
Y	-1633	137	-68	-4731	
Z	0	0	0	0	
Sezione 51[Arm]					
X	-279	377	156	-1792	
Y	-9140	1214	101	-3471	
Z	0	0	0	0	
Sezione 52[Arm]					
X	-759	-141	87	-1373	
Y	-5700	-885	159	-5537	
Z	0	0	0	0	
Sezione 53[Arm]					
X	-1091	138	71	-1578	
Y	-4245	799	120	-6632	
Z	0	0	0	0	
Sezione 54[Arm]					
X	-1526	195	117	-1325	
Y	-5160	1142	49	-5195	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 5					
Sezione 37[Arm]					
X	7915	-464	-922	512	
Y	-5953	-4922	-181	-8720	
Z	0	0	0	0	
Sezione 38[Arm]					
X	8032	872	661	-438	
Y	9224	1898	-35	-9294	
Z	0	0	0	0	
Sezione 39[Arm]					
X	1930	-206	-89	-327	
Y	2868	-2371	30	-7614	
Z	0	0	0	0	
Sezione 40[Arm]					
X	7789	-326	-757	302	
Y	-9216	-3582	-161	-7351	
Z	0	0	0	0	
Sezione 41[Arm]					
X	7598	261	402	-314	
Y	256	-514	-65	-9317	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Z	0	0	0	0	
Sezione 42[Arm]					
X	7432	1074	640	-110	
Y	12600	3216	0	-8422	
Z	0	0	0	0	
Sezione 43[Arm]					
X	3855	-204	682	-279	
Y	5819	-1199	21	-7573	
Z	0	0	0	0	
Sezione 44[Arm]					
X	4498	-64	480	-283	
Y	6860	503	28	-8005	
Z	0	0	0	0	
Sezione 45[Arm]					
X	3313	-46	132	-150	
Y	4519	2156	26	-5587	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 4					
Sezione 31[Arm]					
X	5044	141	-218	1560	
Y	4925	167	257	-4706	
Z	0	0	0	0	
Sezione 32[Arm]					
X	501	350	178	2253	
Y	1014	-10	-110	-5747	
Z	0	0	0	0	
Sezione 33[Arm]					
X	-1048	-147	137	2049	
Y	824	-379	-60	-2367	
Z	0	0	0	0	
Sezione 34[Arm]					
X	980	290	102	2251	
Y	-319	-187	-126	-3403	
Z	0	0	0	0	
Sezione 35[Arm]					
X	381	135	78	2336	
Y	156	265	-102	-3072	
Z	0	0	0	0	
Sezione 36[Arm]					
X	-275	-64	112	1956	
Y	765	367	-48	-2125	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 7					
Sezione 121[Arm]					
X	1092	1319	376	6843	
Y	-1568	-1882	-282	-25561	
Z	0	0	0	0	
Sezione 122[Arm]					
X	23	3522	675	3932	
Y	2074	-9834	-159	-26887	
Z	0	0	0	0	
Sezione 123[Arm]					
X	-445	-4034	779	2312	
Y	3918	15704	-110	-29263	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 8					
Sezione 124[Arm]					
X	-513	0	19	789	
Y	761	0	-12	-324	
Z	0	0	0	0	
Sezione 125[Arm]					
X	-1070	-35	47	718	
Y	1752	53	-24	-741	
Z	0	0	0	0	
Sezione 126[Arm]					
X	16	0	17	1201	
Y	700	0	-6	-980	
Z	0	0	0	0	
Sezione 127[Arm]					
X	290	0	23	638	
Y	516	0	-3	-666	
Z	0	0	0	0	
Sezione 128[Arm]					
X	971	-27	45	542	
Y	-274	35	-9	-881	
Z	0	0	0	0	
Sezione 129[Arm]					
X	723	0	31	821	
Y	628	0	-6	-492	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 9					
Sezione 130[Arm]					

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
X	-933	0	-54	87	
Y	-4980	0	-48	-3673	
Z	0	0	0	0	
Sezione 131[Arm]					
X	-668	0	-51	-448	
Y	551	0	-27	-2572	
Z	0	0	0	0	
Sezione 132[Arm]					
X	889	0	14	-1421	
Y	5708	0	22	-2850	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 10					
Sezione 133[Arm]					
X	986	0	33	-959	
Y	4084	0	6	-3197	
Z	0	0	0	0	
Sezione 134[Arm]					
X	1276	33	47	-732	
Y	5697	165	9	-3059	
Z	0	0	0	0	
Sezione 135[Arm]					
X	-82	0	20	-1448	
Y	530	0	8	-5630	
Z	0	0	0	0	
Sezione 136[Arm]					
X	-480	0	21	-758	
Y	-984	0	6	-3040	
Z	0	0	0	0	
Sezione 137[Arm]					
X	-1176	35	39	-764	
Y	-4032	138	21	-3085	
Z	0	0	0	0	
Sezione 138[Arm]					
X	-585	0	16	-867	
Y	-1520	0	11	-3263	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 11					
Sezione 139[Arm]					
X	-948	700	455	-1362	
Y	6195	3469	-9	-6400	
Z	0	0	0	0	
Sezione 140[Arm]					
X	-651	68	347	-2098	
Y	8461	831	75	-8445	
Z	0	0	0	0	
Sezione 141[Arm]					
X	-411	986	6	-1860	
Y	7263	3354	191	-7732	
Z	0	0	0	0	
Muro P2-P4					
Maschio Maschio 9					
Sezione 67[Arm]					
X	-3652	310	-167	2212	
Y	-3754	-72	289	-3799	
Z	0	0	0	0	
Sezione 68[Arm]					
X	-2351	17	32	2118	
Y	-1475	-114	-81	-3894	
Z	0	0	0	0	
Sezione 69[Arm]					
X	229	-69	107	1588	
Y	-651	-735	-45	-4326	
Z	0	0	0	0	
Sezione 70[Arm]					
X	-1562	195	38	1872	
Y	301	-434	-80	-5056	
Z	0	0	0	0	
Sezione 71[Arm]					
X	-897	115	43	1765	
Y	-184	416	-61	-4623	
Z	0	0	0	0	
Sezione 72[Arm]					
X	-691	-27	83	1529	
Y	-892	676	-4	-4211	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 8					
Sezione 61[Arm]					
X	-8574	-9	-829	68	
Y	19	-822	-38	-7702	
Z	0	0	0	0	
Sezione 62[Arm]					
X	-3890	-5	572	238	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	55	-358	2	-7908	
Z	0	0	0	0	
Sezione 63[Arm]					
X	-1370	86	-108	-185	
Y	112	-2575	32	-8297	
Z	0	0	0	0	
Sezione 64[Arm]					
X	-2640	-84	707	-28	
Y	-46	-2705	41	-8287	
Z	0	0	0	0	
Sezione 65[Arm]					
X	-2844	-61	517	-151	
Y	-3	-410	49	-8843	
Z	0	0	0	0	
Sezione 66[Arm]					
X	-2427	102	135	-192	
Y	-569	2001	23	-6253	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 7					
Sezione 55[Arm]					
X	-4082	-335	-139	-2251	
Y	5076	145	-302	-3741	
Z	0	0	0	0	
Sezione 56[Arm]					
X	-1689	-149	81	-2631	
Y	1476	-114	89	-4262	
Z	0	0	0	0	
Sezione 57[Arm]					
X	771	120	107	-1654	
Y	1356	-753	49	-4363	
Z	0	0	0	0	
Sezione 58[Arm]					
X	-688	-274	93	-2010	
Y	645	-545	124	-5162	
Z	0	0	0	0	
Sezione 59[Arm]					
X	-117	-137	97	-1822	
Y	1103	439	104	-4831	
Z	0	0	0	0	
Sezione 60[Arm]					
X	209	38	107	-1600	
Y	1421	663	33	-4204	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 12					
Sezione 142[Arm]					
X	843	-2201	300	-8668	
Y	-5461	6245	346	-21218	
Z	0	0	0	0	
Sezione 143[Arm]					
X	2278	-4643	723	-5273	
Y	-2072	406	151	-22744	
Z	0	0	0	0	
Sezione 144[Arm]					
X	2809	5240	942	-3298	
Y	896	4031	51	-24566	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 13					
Sezione 145[Arm]					
X	494	0	17	-605	
Y	951	0	12	-1657	
Z	0	0	0	0	
Sezione 146[Arm]					
X	980	30	43	-591	
Y	2480	75	21	-1770	
Z	0	0	0	0	
Sezione 147[Arm]					
X	87	0	17	-981	
Y	-182	0	6	-2845	
Z	0	0	0	0	
Sezione 148[Arm]					
X	-67	0	22	-521	
Y	-1179	0	4	-1661	
Z	0	0	0	0	
Sezione 149[Arm]					
X	-697	21	46	-463	
Y	-2645	104	12	-1855	
Z	0	0	0	0	
Sezione 150[Arm]					
X	-382	0	23	-700	
Y	-1083	0	5	-1650	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 14					

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Sezione 151[Arm]					
X	2692	-4400	1032	3489	
Y	-1068	3416	-53	-24715	
Z	0	0	0	0	
Sezione 152[Arm]					
X	2155	-3576	849	5370	
Y	2028	-1275	-165	-22766	
Z	0	0	0	0	
Sezione 153[Arm]					
X	938	999	370	8544	
Y	5224	7214	-350	-21605	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 15					
Sezione 154[Arm]					
X	-482	0	37	579	
Y	1681	0	-8	-1673	
Z	0	0	0	0	
Sezione 155[Arm]					
X	-624	-14	52	398	
Y	2818	95	-11	-1790	
Z	0	0	0	0	
Sezione 156[Arm]					
X	72	0	16	796	
Y	42	0	-6	-2894	
Z	0	0	0	0	
Sezione 157[Arm]					
X	448	0	21	453	
Y	-866	0	-3	-1688	
Z	0	0	0	0	
Sezione 158[Arm]					
X	712	-26	43	509	
Y	-2236	78	-22	-1787	
Z	0	0	0	0	
Sezione 159[Arm]					
X	353	0	18	511	
Y	-816	0	-12	-1633	
Z	0	0	0	0	
Muro P3-P4					
Maschio Maschio 12					
Sezione 91[Arm]					
X	-5719	639	-498	-3831	
Y	-8462	501	555	3466	
Z	0	0	0	0	
Sezione 92[Arm]					
X	-2470	-119	148	-4640	
Y	-4407	160	-117	4372	
Z	0	0	0	0	
Sezione 93[Arm]					
X	-1038	-1096	-10	-3677	
Y	-550	-175	-296	5422	
Z	0	0	0	0	
Sezione 94[Arm]					
X	-38	-479	130	-4176	
Y	-4107	1020	-139	5375	
Z	0	0	0	0	
Sezione 95[Arm]					
X	-1281	193	110	-4106	
Y	-2945	507	-210	5570	
Z	0	0	0	0	
Sezione 96[Arm]					
X	-2129	803	59	-3285	
Y	484	-217	-232	5052	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 11					
Sezione 82[Arm]					
X	6266	-13532	187	-14253	
Y	-18462	-2663	3288	-565	
Z	0	0	0	0	
Sezione 83[Arm]					
X	996	-2912	98	-17004	
Y	-14607	3140	-1789	-2841	
Z	0	0	0	0	
Sezione 84[Arm]					
X	278	-6210	-38	-10152	
Y	-5572	-3646	-1018	-938	
Z	0	0	0	0	
Sezione 85[Arm]					
X	9271	-14884	178	-17225	
Y	-16524	-2852	1672	-1398	
Z	0	0	0	0	
Sezione 86[Arm]					
X	4054	-6705	129	-17978	

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	-15010	996	-1220	-2801	
Z	0	0	0	0	
Sezione 87[Arm]					
X	-2142	1073	44	-14200	
Y	-12426	4094	-1977	-2059	
Z	0	0	0	0	
Sezione 88[Arm]					
X	-2377	750	42	-11948	
Y	-9887	2708	-1827	-1036	
Z	0	0	0	0	
Sezione 89[Arm]					
X	-2444	3833	25	-11413	
Y	-10758	2006	-1518	-1090	
Z	0	0	0	0	
Sezione 90[Arm]					
X	-3139	6111	-7	-9735	
Y	-9103	3293	-854	-796	
Z	0	0	0	0	
Maschio Maschio 10					
Sezione 73[Arm]					
X	1861	-1002	326	-1723	
Y	-11099	-747	448	-3496	
Z	0	0	0	0	
Sezione 74[Arm]					
X	6168	574	-155	-3538	
Y	-2933	-875	-291	-4807	
Z	0	0	0	0	
Sezione 75[Arm]					
X	3744	-1486	6	-3672	
Y	3333	-1007	-334	-4024	
Z	0	0	0	0	
Sezione 76[Arm]					
X	-577	-1149	213	-2888	
Y	-14276	-879	367	-4153	
Z	0	0	0	0	
Sezione 77[Arm]					
X	3833	213	-91	-4114	
Y	-5337	-1145	-180	-4975	
Z	0	0	0	0	
Sezione 78[Arm]					
X	8521	1742	-147	-2124	
Y	580	1465	-214	-4126	
Z	0	0	0	0	
Sezione 79[Arm]					
X	5828	338	-105	-3230	
Y	402	663	-68	-3944	
Z	0	0	0	0	
Sezione 80[Arm]					
X	4859	1403	-86	-4292	
Y	1589	1017	-140	-4516	
Z	0	0	0	0	
Sezione 81[Arm]					
X	5282	1376	-32	-3372	
Y	3113	864	-213	-3785	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 16					
Sezione 160[Arm]					
X	-4641	530	36	-2693	
Y	-2395	141	77	-3445	
Z	0	0	0	0	
Sezione 161[Arm]					
X	-406	0	64	-3377	
Y	946	0	126	-1923	
Z	0	0	0	0	
Sezione 162[Arm]					
X	4918	693	67	-5616	
Y	2710	330	122	-858	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 17					
Sezione 163[Arm]					
X	1185	16	-7	-2231	
Y	1389	30	-12	-2047	
Z	0	0	0	0	
Sezione 164[Arm]					
X	2974	108	-10	-2339	
Y	2935	108	-44	-2023	
Z	0	0	0	0	
Sezione 165[Arm]					
X	-1062	-45	-4	-4001	
Y	-195	-17	-17	-3596	
Z	0	0	0	0	
Sezione 166[Arm]					

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma					
Dir	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
X	-947	0	-1	-2034	
Y	-118	0	-19	-1830	
Z	0	0	0	0	
Sezione 167[Arm]					
X	-4250	154	-7	-2138	
Y	-3253	116	-37	-1890	
Z	0	0	0	0	
Sezione 168[Arm]					
X	-2312	0	-1	-2210	
Y	-1756	0	-15	-2213	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 18					
Sezione 169[Arm]					
X	-4347	1192	-124	-2508	
Y	-662	1049	21	-2052	
Z	0	0	0	0	
Sezione 170[Arm]					
X	-6848	-90	-37	-4807	
Y	-2052	36	-184	-3809	
Z	0	0	0	0	
Sezione 171[Arm]					
X	-5058	1464	34	-2546	
Y	-1346	1181	-296	-2081	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 19					
Sezione 172[Arm]					
X	277	3776	-52	-21310	
Y	-507	-3375	-689	5042	
Z	0	0	0	0	
Sezione 173[Arm]					
X	1456	441	22	-18227	
Y	-490	-2314	-504	7909	
Z	0	0	0	0	
Sezione 174[Arm]					
X	4606	4651	129	-16971	
Y	-1947	-1204	-271	10310	
Z	0	0	0	0	
Fascia Fascia 20					
Sezione 175[Arm]					
X	713	0	4	-981	
Y	-1175	0	-27	1373	
Z	0	0	0	0	
Sezione 176[Arm]					
X	1411	47	7	-1003	
Y	-1809	-48	-47	1157	
Z	0	0	0	0	
Sezione 177[Arm]					
X	-29	0	3	-1613	
Y	-55	0	-13	2042	
Z	0	0	0	0	
Sezione 178[Arm]					
X	-166	0	1	-883	
Y	95	0	-14	1101	
Z	0	0	0	0	
Sezione 179[Arm]					
X	-1566	60	15	-940	
Y	1801	-73	-57	1245	
Z	0	0	0	0	
Sezione 180[Arm]					
X	-969	0	12	-920	
Y	1193	0	-28	1415	
Z	0	0	0	0	

LEGENDA:

Dir	Direzione del sisma.
N	Sforzo normale.
MNP	Momento nel piano.
MFP	Momento fuori piano.
TNP	Taglio nel piano.

Muri - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale					
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Muro P1-P2					
Maschio Maschio 3					
Sezione 22[Arm]					
X	+	-171	47	-12	313
X	-	171	-47	12	-313
Y	+	-237	67	-17	436
Y	-	237	-67	17	-436

Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale	
				MFP [N-m]	TNP [N]
Sezione 23[Arm]					
X	+	78	-92	-1	531
X	-	-78	92	1	-531
Y	+	108	-127	-3	737
Y	-	-108	127	3	-737
Sezione 24[Arm]					
X	+	85	156	12	450
X	-	-85	-156	-12	-450
Y	+	118	217	17	624
Y	-	-118	-217	-17	-624
Sezione 25[Arm]					
X	+	-447	179	1	466
X	-	447	-179	-1	-466
Y	+	-621	250	1	648
Y	-	621	-250	-1	-648
Sezione 26[Arm]					
X	+	-182	68	0	519
X	-	182	-68	0	-519
Y	+	-253	95	-1	722
Y	-	253	-95	1	-722
Sezione 27[Arm]					
X	+	174	-160	-4	419
X	-	-174	160	4	-419
Y	+	243	-224	-5	582
Y	-	-243	224	5	-582
Sezione 28[Arm]					
X	+	-58	21	-3	402
X	-	58	-21	3	-402
Y	+	-81	29	-5	558
Y	-	81	-29	5	-558
Sezione 29[Arm]					
X	+	120	-29	0	439
X	-	-120	29	0	-439
Y	+	166	-40	0	610
Y	-	-166	40	0	-610
Sezione 30[Arm]					
X	+	290	-107	4	399
X	-	-290	107	-4	-399
Y	+	404	-148	6	557
Y	-	-404	148	-6	-557
Maschio Maschio 2					
Sezione 10[Arm]					
X	+	-77	708	13	646
X	-	77	-708	-13	-646
Y	+	-106	984	18	899
Y	-	106	-984	-18	-899
Sezione 11[Arm]					
X	+	274	-421	0	1154
X	-	-274	421	0	-1154
Y	+	381	-585	1	1606
Y	-	-381	585	-1	-1606
Sezione 12[Arm]					
X	+	-23	626	0	854
X	-	23	-626	0	-854
Y	+	-30	867	0	1186
Y	-	30	-867	0	-1186
Sezione 13[Arm]					
X	+	-174	904	8	816
X	-	174	-904	-8	-816
Y	+	-242	1256	11	1130
Y	-	242	-1256	-11	-1130
Sezione 14[Arm]					
X	+	201	897	7	1053
X	-	-201	-897	-7	-1053
Y	+	277	1247	9	1462
Y	-	-277	-1247	-9	-1462
Sezione 15[Arm]					
X	+	229	364	4	1194
X	-	-229	-364	-4	-1194
Y	+	318	505	5	1660
Y	-	-318	-505	-5	-1660
Sezione 16[Arm]					
X	+	185	-61	2	1182
X	-	-185	61	-2	-1182
Y	+	254	-85	2	1645
Y	-	-254	85	-2	-1645
Sezione 17[Arm]					
X	+	253	-879	-1	1015
X	-	-253	879	1	-1015
Y	+	352	-1219	0	1411
Y	-	-352	1219	0	-1411
Sezione 19[Arm]					

Dir	e	N [N]	Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale			
			MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
X	+	138		-283	0	880
X	-	-138		283	0	-880
Y	+	191		-394	0	1224
Y	-	-191		394	0	-1224
Sezione 20[Arm]						
X	+	14		-572	0	922
X	-	-14		572	0	-922
Y	+	18		-792	0	1280
Y	-	-18		792	0	-1280
Sezione 21[Arm]						
X	+	49		-587	0	821
X	-	-49		587	0	-821
Y	+	67		-813	-2	1137
Y	-	-67		813	2	-1137
Maschio Maschio 1						
Sezione 1[Arm]						
X	+	295		120	13	265
X	-	-295		-120	-13	-265
Y	+	409		166	18	367
Y	-	-409		-166	-18	-367
Sezione 2[Arm]						
X	+	-245		-54	-1	414
X	-	245		54	1	-414
Y	+	-340		-75	-1	576
Y	-	340		75	1	-576
Sezione 3[Arm]						
X	+	-242		103	-8	392
X	-	242		-103	8	-392
Y	+	-336		143	-11	545
Y	-	336		-143	11	-545
Sezione 4[Arm]						
X	+	474		116	-1	357
X	-	-474		-116	1	-357
Y	+	659		161	-1	498
Y	-	-659		-161	1	-498
Sezione 5[Arm]						
X	+	78		39	-1	446
X	-	-78		-39	1	-446
Y	+	108		53	-2	620
Y	-	-108		-53	2	-620
Sezione 6[Arm]						
X	+	-379		-106	1	352
X	-	379		106	-1	-352
Y	+	-527		-147	2	490
Y	-	527		147	-2	-490
Sezione 7[Arm]						
X	+	-254		16	0	376
X	-	254		-16	0	-376
Y	+	-352		22	1	523
Y	-	352		-22	-1	-523
Sezione 8[Arm]						
X	+	-286		-81	-1	449
X	-	286		81	1	-449
Y	+	-397		-113	-1	626
Y	-	397		113	1	-626
Sezione 9[Arm]						
X	+	-326		-97	-2	364
X	-	326		97	2	-364
Y	+	-454		-134	-3	507
Y	-	454		134	3	-507
Fascia Fascia 1						
Sezione 97[Arm]						
X	+	307		-29	0	265
X	-	-307		29	0	-265
Y	+	428		-41	1	368
Y	-	-428		41	-1	-368
Sezione 98[Arm]						
X	+	-85		-3	1	256
X	-	85		3	-1	-256
Y	+	-118		-3	2	356
Y	-	118		3	-2	-356
Sezione 99[Arm]						
X	+	-382		-43	2	261
X	-	382		43	-2	-261
Y	+	-531		-59	2	362
Y	-	531		59	-2	-362
Fascia Fascia 2						
Sezione 100[Arm]						
X	+	-142		-2	0	191
X	-	142		2	0	-191
Y	+	-197		-3	0	266
Y	-	197		3	0	-266

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale							
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP		
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]		
Sezione 101[Arm]							
X	+	-299	-11	0	203		
X	-	299	11	0	-203		
Y	+	-415	-14	0	283		
Y	-	415	14	0	-283		
Sezione 102[Arm]							
X	+	7	3	0	335		
X	-	-7	-3	0	-335		
Y	+	10	3	0	465		
Y	-	-10	-3	0	-465		
Sezione 103[Arm]							
X	+	14	0	0	173		
X	-	-14	0	0	-173		
Y	+	19	0	0	241		
Y	-	-19	0	0	-241		
Sezione 104[Arm]							
X	+	273	-8	0	195		
X	-	-273	8	0	-195		
Y	+	378	-11	0	271		
Y	-	-378	11	0	-271		
Sezione 105[Arm]							
X	+	148	-5	0	183		
X	-	-148	5	0	-183		
Y	+	207	-6	0	255		
Y	-	-207	6	0	-255		
Fascia Fascia 3							
Sezione 106[Arm]							
X	+	130	-209	0	355		
X	-	-130	209	0	-355		
Y	+	180	-289	0	494		
Y	-	-180	289	0	-494		
Sezione 107[Arm]							
X	+	284	-44	0	480		
X	-	-284	44	0	-480		
Y	+	394	-61	1	667		
Y	-	-394	61	-1	-667		
Sezione 108[Arm]							
X	+	37	-235	1	400		
X	-	-37	235	-1	-400		
Y	+	52	-328	1	556		
Y	-	-52	328	-1	-556		
Fascia Fascia 4							
Sezione 109[Arm]							
X	+	368	-143	0	578		
X	-	-368	143	0	-578		
Y	+	512	-198	0	804		
Y	-	-512	198	0	-804		
Sezione 110[Arm]							
X	+	-46	59	0	557		
X	-	46	-59	0	-557		
Y	+	-63	81	0	775		
Y	-	63	-81	0	-775		
Sezione 111[Arm]							
X	+	-198	-102	-1	530		
X	-	198	102	1	-530		
Y	+	-276	-142	-2	736		
Y	-	276	142	2	-736		
Fascia Fascia 5							
Sezione 112[Arm]							
X	+	-135	0	0	163		
X	-	135	0	0	-163		
Y	+	-187	0	0	226		
Y	-	187	0	0	-226		
Sezione 113[Arm]							
X	+	-221	-7	0	156		
X	-	221	7	0	-156		
Y	+	-306	-10	0	218		
Y	-	306	10	0	-218		
Sezione 114[Arm]							
X	+	13	0	0	266		
X	-	-13	0	0	-266		
Y	+	18	0	0	369		
Y	-	-18	0	0	-369		
Sezione 115[Arm]							
X	+	-2	0	0	134		
X	-	2	0	0	-134		
Y	+	-2	0	0	187		
Y	-	2	0	0	-187		
Sezione 116[Arm]							
X	+	234	-8	0	141		
X	-	-234	8	0	-141		
Y	+	326	-12	0	197		

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	-		-326	12	0	-197
Sezione 117[Arm]						
X	+		111	0	0	165
X	-		-111	0	0	-165
Y	+		154	0	0	229
Y	-		-154	0	0	-229
Fascia Fascia 6						
Sezione 118[Arm]						
X	+		108	-140	0	295
X	-		-108	140	0	-295
Y	+		150	-194	1	409
Y	-		-150	194	-1	-409
Sezione 119[Arm]						
X	+		122	38	0	350
X	-		-122	-38	0	-350
Y	+		169	53	0	486
Y	-		-169	-53	0	-486
Sezione 120[Arm]						
X	+		51	-134	0	298
X	-		-51	134	0	-298
Y	+		71	-186	-1	415
Y	-		-71	186	1	-415
Muro P1-P3						
Maschio Maschio 6						
Sezione 46[Arm]						
X	+		235	-91	4	-210
X	-		-235	91	-4	210
Y	+		326	-126	5	-292
Y	-		-326	126	-5	292
Sezione 47[Arm]						
X	+		-343	43	1	-271
X	-		343	-43	-1	271
Y	+		-474	60	1	-375
Y	-		474	-60	-1	375
Sezione 48[Arm]						
X	+		-219	-65	7	-385
X	-		219	65	-7	385
Y	+		-304	-89	11	-536
Y	-		304	89	-11	536
Sezione 49[Arm]						
X	+		478	-78	-8	-204
X	-		-478	78	8	204
Y	+		665	-109	-10	-286
Y	-		-665	109	10	286
Sezione 50[Arm]						
X	+		98	-3	-7	-291
X	-		-98	3	7	291
Y	+		137	-4	-9	-404
Y	-		-137	4	9	404
Sezione 51[Arm]						
X	+		-431	63	4	-239
X	-		431	-63	-4	239
Y	+		-598	87	6	-332
Y	-		598	-87	-6	332
Sezione 52[Arm]						
X	+		-293	-55	5	-358
X	-		293	55	-5	358
Y	+		-408	-75	8	-497
Y	-		408	75	-8	497
Sezione 53[Arm]						
X	+		-247	40	4	-442
X	-		247	-40	-4	442
Y	+		-344	56	7	-615
Y	-		344	-56	-7	615
Sezione 54[Arm]						
X	+		-308	63	4	-363
X	-		308	-63	-4	363
Y	+		-428	89	5	-503
Y	-		428	-89	-5	503
Maschio Maschio 5						
Sezione 37[Arm]						
X	+		-276	-198	-11	-439
X	-		276	198	11	439
Y	+		-384	-275	-15	-611
Y	-		384	275	15	611
Sezione 38[Arm]						
X	+		466	97	-1	-482
X	-		-466	-97	1	482
Y	+		649	136	-4	-668
Y	-		-649	-136	4	668
Sezione 39[Arm]						
X	+		147	-170	0	-599

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
X	-	-147	170	0	599	
Y	+	205	-237	0	-832	
Y	-	-205	237	0	832	
Sezione 40[Arm]						
X	+	-424	-139	-8	-385	
X	-	424	139	8	385	
Y	+	-589	-195	-12	-534	
Y	-	589	195	12	534	
Sezione 41[Arm]						
X	+	26	-14	-2	-436	
X	-	-26	14	2	436	
Y	+	38	-18	-2	-605	
Y	-	-38	18	2	605	
Sezione 42[Arm]						
X	+	649	163	-2	-438	
X	-	-649	-163	2	438	
Y	+	903	228	-3	-609	
Y	-	-903	-228	3	609	
Sezione 43[Arm]						
X	+	297	-89	0	-553	
X	-	-297	89	0	553	
Y	+	412	-123	0	-769	
Y	-	-412	123	0	769	
Sezione 44[Arm]						
X	+	347	29	1	-613	
X	-	-347	-29	-1	613	
Y	+	482	41	1	-852	
Y	-	-482	-41	-1	852	
Sezione 45[Arm]						
X	+	212	156	1	-430	
X	-	-212	-156	-1	430	
Y	+	293	216	1	-600	
Y	-	-293	-216	-1	600	
Maschio Maschio 4						
Sezione 31[Arm]						
X	+	-7	-1	11	-316	
X	-	7	1	-11	316	
Y	+	-10	-3	17	-439	
Y	-	10	3	-17	439	
Sezione 32[Arm]						
X	+	16	-12	-5	-357	
X	-	-16	12	5	357	
Y	+	22	-18	-8	-495	
Y	-	-22	18	8	495	
Sezione 33[Arm]						
X	+	82	-24	-8	-235	
X	-	-82	24	8	235	
Y	+	116	-34	-10	-325	
Y	-	-116	34	10	325	
Sezione 34[Arm]						
X	+	-48	-23	-3	-275	
X	-	48	23	3	275	
Y	+	-66	-33	-4	-383	
Y	-	66	33	4	383	
Sezione 35[Arm]						
X	+	6	9	-2	-282	
X	-	-6	-9	2	282	
Y	+	8	14	-3	-393	
Y	-	-8	-14	3	393	
Sezione 36[Arm]						
X	+	58	24	-4	-217	
X	-	-58	-24	4	217	
Y	+	81	33	-4	-301	
Y	-	-81	-33	4	301	
Fascia Fascia 7						
Sezione 121[Arm]						
X	+	-19	-149	7	-1499	
X	-	19	149	-7	1499	
Y	+	-25	-208	8	-2082	
Y	-	25	208	-8	2082	
Sezione 122[Arm]						
X	+	221	-618	1	-1469	
X	-	-221	618	-1	1469	
Y	+	308	-858	4	-2038	
Y	-	-308	858	-4	2038	
Sezione 123[Arm]						
X	+	345	947	0	-1511	
X	-	-345	-947	0	1511	
Y	+	481	1315	0	-2100	
Y	-	-481	-1315	0	2100	
Fascia Fascia 8						
Sezione 124[Arm]						

Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale	
				MFP [N-m]	TNP [N]
X	+	90	0	0	-76
X	-	-90	0	0	76
Y	+	125	0	0	-105
Y	-	-125	0	0	105
Sezione 125[Arm]					
X	+	178	6	0	-93
X	-	-178	-6	0	93
Y	+	247	8	0	-129
Y	-	-247	-8	0	129
Sezione 126[Arm]					
X	+	49	0	0	-135
X	-	-49	0	0	135
Y	+	69	0	0	-188
Y	-	-69	0	0	188
Sezione 127[Arm]					
X	+	23	0	0	-81
X	-	-23	0	0	81
Y	+	32	0	0	-113
Y	-	-32	0	0	113
Sezione 128[Arm]					
X	+	-61	3	0	-95
X	-	61	-3	0	95
Y	+	-85	5	0	-133
Y	-	85	-5	0	133
Sezione 129[Arm]					
X	+	7	0	0	-83
X	-	-7	0	0	83
Y	+	9	0	0	-115
Y	-	-9	0	0	115
Fascia Fascia 9					
Sezione 130[Arm]					
X	+	-243	0	-2	-155
X	-	243	0	2	155
Y	+	-338	0	-3	-216
Y	-	338	0	3	216
Sezione 131[Arm]					
X	+	3	0	-1	-124
X	-	-3	0	1	124
Y	+	5	0	-1	-172
Y	-	-5	0	1	172
Sezione 132[Arm]					
X	+	264	0	1	-159
X	-	-264	0	-1	159
Y	+	366	0	2	-220
Y	-	-366	0	-2	220
Fascia Fascia 10					
Sezione 133[Arm]					
X	+	221	0	0	-218
X	-	-221	0	0	218
Y	+	307	0	0	-303
Y	-	-307	0	0	303
Sezione 134[Arm]					
X	+	335	10	0	-211
X	-	-335	-10	0	211
Y	+	466	14	0	-293
Y	-	-466	-14	0	293
Sezione 135[Arm]					
X	+	-1	0	0	-369
X	-	1	0	0	369
Y	+	-2	0	0	-513
Y	-	2	0	0	513
Sezione 136[Arm]					
X	+	-104	0	0	-198
X	-	104	0	0	198
Y	+	-145	0	0	-275
Y	-	145	0	0	275
Sezione 137[Arm]					
X	+	-288	9	0	-217
X	-	288	-9	0	217
Y	+	-400	13	0	-301
Y	-	400	-13	0	301
Sezione 138[Arm]					
X	+	-128	0	0	-221
X	-	128	0	0	221
Y	+	-178	0	0	-307
Y	-	178	0	0	307
Fascia Fascia 11					
Sezione 139[Arm]					
X	+	230	194	-2	-384
X	-	-230	-194	2	384
Y	+	320	270	-3	-535
Y	-	-320	-270	3	535

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale							
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]		
Sezione 140[Arm]							
X	+	371	43	-1	-506		
X	-	-371	-43	1	506		
Y	+	514	61	-2	-703		
Y	-	-514	-61	2	703		
Sezione 141[Arm]							
X	+	333	201	0	-444		
X	-	-333	-201	0	444		
Y	+	462	279	1	-616		
Y	-	-462	-279	-1	616		
Muro P2-P4							
Maschio Maschio 9							
Sezione 67[Arm]							
X	+	-56	9	-15	262		
X	-	56	-9	15	-262		
Y	+	-76	12	-20	364		
Y	-	76	-12	20	-364		
Sezione 68[Arm]							
X	+	-16	7	0	245		
X	-	16	-7	0	-245		
Y	+	-22	9	0	341		
Y	-	22	-9	0	-341		
Sezione 69[Arm]							
X	+	52	42	7	333		
X	-	-52	-42	-7	-333		
Y	+	73	59	9	463		
Y	-	-73	-59	-9	-463		
Sezione 70[Arm]							
X	+	-45	36	0	375		
X	-	45	-36	0	-375		
Y	+	-61	50	-1	521		
Y	-	61	-50	1	-521		
Sezione 71[Arm]							
X	+	2	-18	0	370		
X	-	-2	18	0	-370		
Y	+	2	-23	0	512		
Y	-	-2	23	0	-512		
Sezione 72[Arm]							
X	+	50	-39	1	318		
X	-	-50	39	-1	-318		
Y	+	70	-56	1	441		
Y	-	-70	56	-1	-441		
Maschio Maschio 8							
Sezione 61[Arm]							
X	+	-17	4	2	366		
X	-	17	-4	-2	-366		
Y	+	-25	5	3	507		
Y	-	25	-5	-3	-507		
Sezione 62[Arm]							
X	+	-6	13	0	386		
X	-	6	-13	0	-386		
Y	+	-9	17	0	538		
Y	-	9	-17	0	-538		
Sezione 63[Arm]							
X	+	-7	204	0	625		
X	-	7	-204	0	-625		
Y	+	-10	285	0	869		
Y	-	10	-285	0	-869		
Sezione 64[Arm]							
X	+	2	175	-1	559		
X	-	-2	-175	1	-559		
Y	+	4	244	-3	777		
Y	-	-4	-244	3	-777		
Sezione 65[Arm]							
X	+	1	15	-1	621		
X	-	-1	-15	1	-621		
Y	+	1	19	-3	866		
Y	-	-1	-19	3	-866		
Sezione 66[Arm]							
X	+	42	-151	-2	468		
X	-	-42	151	2	-468		
Y	+	59	-211	-2	648		
Y	-	-59	211	2	-648		
Maschio Maschio 7							
Sezione 55[Arm]							
X	+	6	3	9	253		
X	-	-6	-3	-9	-253		
Y	+	9	4	13	353		
Y	-	-9	-4	-13	-353		
Sezione 56[Arm]							
X	+	-29	14	-2	284		
X	-	29	-14	2	-284		

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	+	-40	19	-2	394	
Y	-	40	-19	2	-394	
Sezione 57[Arm]						
X	+	-116	42	-7	330	
X	-	116	-42	7	-330	
Y	+	-163	57	-9	460	
Y	-	163	-57	9	-460	
Sezione 58[Arm]						
X	+	-34	44	-4	377	
X	-	34	-44	4	-377	
Y	+	-47	61	-4	523	
Y	-	47	-61	4	-523	
Sezione 59[Arm]						
X	+	-90	-16	-3	372	
X	-	90	16	3	-372	
Y	+	-125	-22	-5	516	
Y	-	125	22	5	-516	
Sezione 60[Arm]						
X	+	-110	-38	-3	314	
X	-	110	38	3	-314	
Y	+	-155	-52	-4	437	
Y	-	155	52	4	-437	
Fascia Fascia 12						
Sezione 142[Arm]						
X	+	208	-238	2	1249	
X	-	-208	238	-2	-1249	
Y	+	290	-331	3	1735	
Y	-	-290	331	-3	-1735	
Sezione 143[Arm]						
X	+	-1	135	1	1201	
X	-	1	-135	-1	-1201	
Y	+	0	187	2	1667	
Y	-	0	-187	-2	-1667	
Sezione 144[Arm]						
X	+	-164	-390	0	1230	
X	-	164	390	0	-1230	
Y	+	-227	-541	1	1711	
Y	-	227	541	-1	-1711	
Fascia Fascia 13						
Sezione 145[Arm]						
X	+	-100	0	0	138	
X	-	100	0	0	-138	
Y	+	-138	0	0	192	
Y	-	138	0	0	-192	
Sezione 146[Arm]						
X	+	-212	-6	0	145	
X	-	212	6	0	-145	
Y	+	-295	-9	0	202	
Y	-	295	9	0	-202	
Sezione 147[Arm]						
X	+	-9	0	0	224	
X	-	9	0	0	-224	
Y	+	-13	0	0	312	
Y	-	13	0	0	-312	
Sezione 148[Arm]						
X	+	55	0	0	127	
X	-	-55	0	0	-127	
Y	+	76	0	0	177	
Y	-	-76	0	0	-177	
Sezione 149[Arm]						
X	+	178	-8	0	141	
X	-	-178	8	0	-141	
Y	+	248	-10	0	196	
Y	-	-248	10	0	-196	
Sezione 150[Arm]						
X	+	66	0	0	138	
X	-	-66	0	0	-138	
Y	+	92	0	0	192	
Y	-	-92	0	0	-192	
Fascia Fascia 14						
Sezione 151[Arm]						
X	+	176	-310	0	1249	
X	-	-176	310	0	-1249	
Y	+	243	-431	1	1736	
Y	-	-243	431	-1	-1736	
Sezione 152[Arm]						
X	+	3	-36	-2	1229	
X	-	-3	36	2	-1229	
Y	+	5	-51	-1	1705	
Y	-	-5	51	1	-1705	
Sezione 153[Arm]						
X	+	-194	-357	-3	1293	

Dir	e	N	Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale			
			MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
X	-	194		357	3	-1293
Y	+	-269		-494	-4	1796
Y	-	269		494	4	-1796
Fascia Fascia 15						
Sezione 154[Arm]						
X	+	-104	0	0	0	140
X	-	104	0	0	0	-140
Y	+	-145	0	0	0	195
Y	-	145	0	0	0	-195
Sezione 155[Arm]						
X	+	-192	-6	0	0	143
X	-	192	6	0	0	-143
Y	+	-267	-10	0	0	199
Y	-	267	10	0	0	-199
Sezione 156[Arm]						
X	+	11	0	0	0	228
X	-	-11	0	0	0	-228
Y	+	15	0	0	0	317
Y	-	-15	0	0	0	-317
Sezione 157[Arm]						
X	+	96	0	0	0	130
X	-	-96	0	0	0	-130
Y	+	133	0	0	0	180
Y	-	-133	0	0	0	-180
Sezione 158[Arm]						
X	+	191	-6	0	0	147
X	-	-191	6	0	0	-147
Y	+	267	-8	0	0	204
Y	-	-267	8	0	0	-204
Sezione 159[Arm]						
X	+	89	0	0	0	138
X	-	-89	0	0	0	-138
Y	+	124	0	0	0	192
Y	-	-124	0	0	0	-192
Muro P3-P4						
Maschio Maschio 12						
Sezione 91[Arm]						
X	+	65	-7	-16	-385	
X	-	-65	7	16	385	
Y	+	89	-9	-23	-534	
Y	-	-89	9	23	534	
Sezione 92[Arm]						
X	+	103	-5	0	-414	
X	-	-103	5	0	414	
Y	+	143	-8	-1	-575	
Y	-	-143	8	1	575	
Sezione 93[Arm]						
X	+	7	-58	12	-464	
X	-	-7	58	-12	464	
Y	+	11	-79	18	-647	
Y	-	-11	79	-18	647	
Sezione 94[Arm]						
X	+	231	-67	-4	-446	
X	-	-231	67	4	446	
Y	+	322	-93	-5	-620	
Y	-	-322	93	5	620	
Sezione 95[Arm]						
X	+	112	-21	0	-468	
X	-	-112	21	0	468	
Y	+	156	-30	1	-650	
Y	-	-156	30	-1	650	
Sezione 96[Arm]						
X	+	-127	49	5	-422	
X	-	127	-49	-5	422	
Y	+	-172	67	7	-588	
Y	-	172	-67	-7	588	
Maschio Maschio 11						
Sezione 82[Arm]						
X	+	273	-425	25	-745	
X	-	-273	425	-25	745	
Y	+	379	-593	34	-1036	
Y	-	-379	593	-34	1036	
Sezione 83[Arm]						
X	+	-128	73	3	-1026	
X	-	128	-73	-3	1026	
Y	+	-179	101	6	-1424	
Y	-	179	-101	-6	1424	
Sezione 84[Arm]						
X	+	-60	-632	-4	-922	
X	-	60	632	4	922	
Y	+	-84	-879	-5	-1282	
Y	-	84	879	5	1282	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale							
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP		
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]		
Sezione 85[Arm]							
X	+	422	-522	17	-906		
X	-	-422	522	-17	906		
Y	+	588	-723	25	-1262		
Y	-	-588	723	-25	1262		
Sezione 86[Arm]							
X	+	82	-146	5	-1031		
X	-	-82	146	-5	1031		
Y	+	113	-204	9	-1431		
Y	-	-113	204	-9	1431		
Sezione 87[Arm]							
X	+	-302	239	0	-935		
X	-	302	-239	0	935		
Y	+	-423	330	0	-1301		
Y	-	423	-330	0	1301		
Sezione 88[Arm]							
X	+	-275	175	-1	-994		
X	-	275	-175	1	994		
Y	+	-383	245	-1	-1381		
Y	-	383	-245	1	1381		
Sezione 89[Arm]							
X	+	-254	464	-2	-1010		
X	-	254	-464	2	1010		
Y	+	-354	642	-2	-1403		
Y	-	354	-642	2	1403		
Sezione 90[Arm]							
X	+	-314	613	-4	-877		
X	-	314	-613	4	877		
Y	+	-436	852	-4	-1220		
Y	-	436	-852	4	1220		
Maschio Maschio 10							
Sezione 73[Arm]							
X	+	-412	-79	16	-223		
X	-	412	79	-16	223		
Y	+	-573	-109	23	-311		
Y	-	573	109	-23	311		
Sezione 74[Arm]							
X	+	87	-14	-10	-367		
X	-	-87	14	10	367		
Y	+	120	-19	-15	-508		
Y	-	-120	19	15	508		
Sezione 75[Arm]							
X	+	293	-111	-14	-394		
X	-	-293	111	14	394		
Y	+	408	-155	-20	-547		
Y	-	-408	155	20	547		
Sezione 76[Arm]							
X	+	-647	-85	14	-307		
X	-	647	85	-14	307		
Y	+	-898	-118	21	-426		
Y	-	898	118	-21	426		
Sezione 77[Arm]							
X	+	-110	-42	-6	-380		
X	-	110	42	6	380		
Y	+	-153	-58	-7	-528		
Y	-	153	58	7	528		
Sezione 78[Arm]							
X	+	319	150	-3	-287		
X	-	-319	-150	3	287		
Y	+	445	208	-4	-400		
Y	-	-445	-208	4	400		
Sezione 79[Arm]							
X	+	241	42	3	-370		
X	-	-241	-42	-3	370		
Y	+	335	59	3	-515		
Y	-	-335	-59	-3	515		
Sezione 80[Arm]							
X	+	270	104	-3	-457		
X	-	-270	-104	3	457		
Y	+	375	146	-4	-633		
Y	-	-375	-146	4	633		
Sezione 81[Arm]							
X	+	362	102	-7	-364		
X	-	-362	-102	7	364		
Y	+	504	140	-10	-505		
Y	-	-504	-140	10	505		
Fascia Fascia 16							
Sezione 160[Arm]							
X	+	-265	25	2	-261		
X	-	265	-25	-2	261		
Y	+	-369	35	2	-363		
Y	-	369	-35	-2	363		

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]	
Sezione 161[Arm]						
X	+	47	0	2		-230
X	-	-47	0	-2		230
Y	+	66	0	3		-320
Y	-	-66	0	-3		320
Sezione 162[Arm]						
X	+	337	43	2		-278
X	-	-337	-43	-2		278
Y	+	468	61	4		-388
Y	-	-468	-61	-4		388
Fascia Fascia 17						
Sezione 163[Arm]						
X	+	134	2	0		-213
X	-	-134	-2	0		213
Y	+	185	3	0		-296
Y	-	-185	-3	0		296
Sezione 164[Arm]						
X	+	293	11	0		-212
X	-	-293	-11	0		212
Y	+	407	15	0		-293
Y	-	-407	-15	0		293
Sezione 165[Arm]						
X	+	-39	-2	0		-369
X	-	39	2	0		369
Y	+	-54	-3	0		-512
Y	-	54	3	0		512
Sezione 166[Arm]						
X	+	-35	0	0		-191
X	-	35	0	0		191
Y	+	-49	0	0		-265
Y	-	49	0	0		265
Sezione 167[Arm]						
X	+	-349	13	0		-199
X	-	349	-13	0		199
Y	+	-484	18	0		-277
Y	-	484	-18	0		277
Sezione 168[Arm]						
X	+	-182	0	0		-218
X	-	182	0	0		218
Y	+	-253	0	0		-303
Y	-	253	0	0		303
Fascia Fascia 18						
Sezione 169[Arm]						
X	+	-205	103	-1		-206
X	-	205	-103	1		206
Y	+	-284	143	-1		-287
Y	-	284	-143	1		287
Sezione 170[Arm]						
X	+	-368	-2	1		-401
X	-	368	2	-1		401
Y	+	-512	-3	1		-556
Y	-	512	3	-1		556
Sezione 171[Arm]						
X	+	-243	117	2		-215
X	-	243	-117	-2		215
Y	+	-337	163	4		-299
Y	-	337	-163	-4		299
Fascia Fascia 19						
Sezione 172[Arm]						
X	+	-225	424	1		-1355
X	-	225	-424	-1		1355
Y	+	-314	589	2		-1881
Y	-	314	-589	-2		1881
Sezione 173[Arm]						
X	+	-155	198	0		-1315
X	-	155	-198	0		1315
Y	+	-212	277	0		-1829
Y	-	212	-277	0		1829
Sezione 174[Arm]						
X	+	108	237	0		-1341
X	-	-108	-237	0		1341
Y	+	153	331	-5		-1860
Y	-	-153	-331	5		1860
Fascia Fascia 20						
Sezione 175[Arm]						
X	+	65	0	0		-110
X	-	-65	0	0		110
Y	+	90	0	0		-153
Y	-	-90	0	0		153
Sezione 176[Arm]						
X	+	133	5	0		-107
X	-	-133	-5	0		107

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	MNP	MFP	TNP	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Y	+	184	6	0	-149	
Y	-	-184	-6	0	149	
Sezione 177[Arm]						
X	+	-8	0	0	-176	
X	-	8	0	0	176	
Y	+	-11	0	0	-245	
Y	-	11	0	0	245	
Sezione 178[Arm]						
X	+	-29	0	0	-93	
X	-	29	0	0	93	
Y	+	-40	0	0	-129	
Y	-	40	0	0	129	
Sezione 179[Arm]						
X	+	-177	6	0	-107	
X	-	177	-6	0	107	
Y	+	-247	10	0	-149	
Y	-	247	-10	0	149	
Sezione 180[Arm]						
X	+	-120	0	0	-114	
X	-	120	0	0	114	
Y	+	-166	0	0	-158	
Y	-	166	0	0	158	

LEGENDA:

Dir	Direzione del sisma.
e	Segno dell'eccentricità accidentale.
N	Sforzo normale.
MNP	Momento nel piano.
MFP	Momento fuori piano.
TNP	Taglio nel piano.

12.3.2 Sollecitazioni e Verifiche strutturali platea - Locale Bagni

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{af}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{af}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{af}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
Piano Terra																			
P	S	00005	32	3 116	0.0452	0.0452	21.06	00006	46	2 418	0.0452	0.0452	27.13	00007	-110	364	0.0452	0.0452	NS
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		-110	138	0.0452	0.0452	NS
S	S		193	2 542	0.0452	0.0452	25.80		82	2 302	0.0452	0.0452	28.50		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		-535	1 229	0.0452	0.0452	53.47
P	S	00008	0	0	0.0452	0.0452	-	00009	0	0	0.0452	0.0452	-	00010	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		713	935	0.0452	0.0452	70.05		470	410	0.0452	0.0452	NS		153	409	0.0452	0.0452	NS
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		-135	25	0.0452	0.0452	NS
	I		-132	427	0.0452	0.0452	NS		-509	464	0.0452	0.0452	NS		-135	306	0.0452	0.0452	NS
P	S	00012	177	2 662	0.0452	0.0452	24.64	00017	192	722	0.0452	0.0452	90.84	00030	104	2 616	0.0452	0.0452	25.08
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		192	1 173	0.0452	0.0452	55.91		0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		277	3 874	0.0452	0.0452	16.93		226	4 652	0.0452	0.0452	14.10		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		-24	2 500	0.0452	0.0452	26.25
P	S	00031	80	2 721	0.0452	0.0452	24.11	00032	-240	2 876	0.0452	0.0452	22.83	00049	19	3 856	0.0452	0.0452	17.02
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		146	60	0.0452	0.0452	NS		-194	1 940	0.0452	0.0452	33.84		621	438	0.0452	0.0452	NS
	I		146	1 128	0.0452	0.0452	58.15		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00050	15	4 428	0.0452	0.0452	14.82	00051	13	6 331	0.0452	0.0452	10.36	00052	-4	6 568	0.0452	0.0452	9.99
	I		15	241	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																					
Dir	Pos	Nodo	NEd		MEd		As		Adf		CS	Nodo	NEd		MEd		As		Adf		CS
			[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
S	S		-90	311	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		130	139	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		-90	284	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		130	212	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
P	S	00053	12	4 371	0.0452	0.0452	4	4	4	4	15.01	00054	6	1 983	0.0452	0.0452	4	4	4	4	33.09
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		6	2 760	0.0452	0.0452	4	4	4	4	23.77
S	S		66	291	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		178	252	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		66	158	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		178	451	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
P	S	00056	0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-	00057	0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
	I		36	1 858	0.0452	0.0452	4	4	4	4	35.31		-55	1 219	0.0452	0.0452	4	4	4	4	53.84
S	S		405	104	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		-532	42	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		405	68	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		-532	95	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
P	S	00059	5	1 117	0.0452	0.0452	4	4	4	4	58.74	00060	27	2 167	0.0452	0.0452	4	4	4	4	30.28
	I		5	641	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
S	S		30	97	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		162	437	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		30	344	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		162	29	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
P	S	00062	55	3 519	0.0452	0.0452	4	4	4	4	18.64	00063	42	3 239	0.0452	0.0452	4	4	4	4	20.26
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
S	S		482	259	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
	I		482	34	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		-761	299	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
P	S	00065	48	393	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS	00066	85	164	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		85	136	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
S	S		-14	4 199	0.0452	0.0452	4	4	4	4	15.63		-9	3 443	0.0452	0.0452	4	4	4	4	19.06
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
P	S	00068	376	104	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS	00069	391	394	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		376	204	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		391	93	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
S	S		-8	2 265	0.0452	0.0452	4	4	4	4	28.97		11	1 685	0.0452	0.0452	4	4	4	4	38.94
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
P	S	00071	492	473	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS	00072	54	186	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		492	11	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		54	269	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
S	S		56	1 453	0.0452	0.0452	4	4	4	4	45.15		-13	2 337	0.0452	0.0452	4	4	4	4	28.08
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
P	S	00074	283	329	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS	00075	-371	517	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		283	36	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
S	S		23	3 443	0.0452	0.0452	4	4	4	4	19.06		-53	4 674	0.0452	0.0452	4	4	4	4	14.04
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
P	S	00077	122	3 088	0.0452	0.0452	4	4	4	4	21.24	00078	15	2 011	0.0452	0.0452	4	4	4	4	32.63
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
S	S		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-		706	86	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
	I		-228	347	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		706	390	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS
P	S	00080	18	530	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS	00081	0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-
	I		18	354	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		24	821	0.0452	0.0452	4	4	4	4	79.92
S	S		214	100	0.0452	0.0452	4	4	4	4	NS		0	0	0.0452	0.0452	4	4	4	4	-

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Pag. 129 a 288

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		214	242	0.0452 4	0.0452 4	NS		77	687	0.0452 4	0.0452 4	95.49		29	128	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00083	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00084	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00085	42	1 462	0.0452 4	0.0452 4	44.88
	I		64	883	0.0452 4	0.0452 4	74.30		28	1 867	0.0452 4	0.0452 4	35.14		42	1 497	0.0452 4	0.0452 4	43.83
S	S		31	144	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-69	127	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		31	63	0.0452 4	0.0452 4	NS		403	662	0.0452 4	0.0452 4	99.02		-69	325	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00086	26	2 888	0.0452 4	0.0452 4	22.72	00087	22	5 811	0.0452 4	0.0452 4	11.29	00088	-14	6 369	0.0452 4	0.0452 4	10.30
	I		26	997	0.0452 4	0.0452 4	65.81		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		212	460	0.0452 4	0.0452 4	NS		639	536	0.0452 4	0.0452 4	NS		-98	587	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		639	466	0.0452 4	0.0452 4	NS		-98	87	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00089	8	5 682	0.0452 4	0.0452 4	11.55	00090	12	3 750	0.0452 4	0.0452 4	17.50	00091	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		718	2 608	0.0452 4	0.0452 4	25.11
S	S		-80	119	0.0452 4	0.0452 4	NS		-3	252	0.0452 4	0.0452 4	NS		148	5 966	0.0452 4	0.0452 4	10.99
	I		8	59	0.0452 4	0.0452 4	NS		-3	42	0.0452 4	0.0452 4	NS		148	3 332	0.0452 4	0.0452 4	19.69
P	S	00092	11	991	0.0452 4	0.0452 4	66.21	00093	37	2 109	0.0452 4	0.0452 4	31.11	00094	775	984	0.0452 4	0.0452 4	66.55
	I		11	508	0.0452 4	0.0452 4	NS		37	1 008	0.0452 4	0.0452 4	65.09		775	1 415	0.0452 4	0.0452 4	46.28
S	S		-19	8 514	0.0452 4	0.0452 4	7.71		-71	10 559	0.0452 4	0.0452 4	6.22		155	6 218	0.0452 4	0.0452 4	10.55
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		155	1 368	0.0452 4	0.0452 4	47.95
P	S	00095	-394	244	0.0452 4	0.0452 4	NS	00096	756	254	0.0452 4	0.0452 4	NS	00097	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-394	120	0.0452 4	0.0452 4	NS		756	159	0.0452 4	0.0452 4	NS		-21	558	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		-50	2 642	0.0452 4	0.0452 4	24.84		122	1 030	0.0452 4	0.0452 4	63.69		25	1 814	0.0452 4	0.0452 4	36.17
	I		-50	1 405	0.0452 4	0.0452 4	46.71		122	473	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00098	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00099	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00100	141	340	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		204	581	0.0452 4	0.0452 4	NS		66	382	0.0452 4	0.0452 4	NS		141	11	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		-5	1 317	0.0452 4	0.0452 4	49.82		-5	3 567	0.0452 4	0.0452 4	18.40		-19	4 020	0.0452 4	0.0452 4	16.32
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00101	-177	146	0.0452 4	0.0452 4	NS	00102	493	1 392	0.0452 4	0.0452 4	47.08	00118	89	3 041	0.0452 4	0.0452 4	21.57
	I		-177	1 079	0.0452 4	0.0452 4	60.84		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-38	3 616	0.0452 4	0.0452 4	18.15		9	3 311	0.0452 4	0.0452 4	19.82		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-134	2 228	0.0452 4	0.0452 4	29.46
P	S	00119	149	2 868	0.0452 4	0.0452 4	22.87	00120	-50	3 053	0.0452 4	0.0452 4	21.50	00136	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		16	3 994	0.0452 4	0.0452 4	16.43
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-219	1 423	0.0452 4	0.0452 4	46.14		166	3 836	0.0452 4	0.0452 4	17.10
	I		-160	1 347	0.0452 4	0.0452 4	48.74		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		166	5 147	0.0452 4	0.0452 4	12.74
P	S	00137	244	431	0.0452 4	0.0452 4	NS	00296	71	996	0.0452 4	0.0452 4	65.87	00297	97	1 512	0.0452 4	0.0452 4	43.39
	I		345	65	0.0452 4	0.0452 4	NS		71	759	0.0452 4	0.0452 4	86.44		97	941	0.0452 4	0.0452 4	69.71
S	S		245	3 071	0.0452 4	0.0452 4	21.35		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		245	644	0.0452 4	0.0452 4	NS		2	3 062	0.0452 4	0.0452 4	21.43		-70	3 465	0.0452 4	0.0452 4	18.94
P	S	00302	145	6 358	0.0452 4	0.0452 4	10.32	00303	154	6 928	0.0452 4	0.0452 4	9.47	00304	36	5 280	0.0452 4	0.0452 4	12.43
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		272	241	0.0452 4	0.0452 4	NS		66	310	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	Nodo				CS	Nodo	Nodo				CS	Nodo	Nodo				CS
			N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm ² /cm]			N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm ² /cm]			N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm ² /cm]	
	I		272	1 488	0.0452 4	0.0452 4	44.07		66	1 606	0.0452 4	0.0452 4	40.85		-24	2 526	0.0452 4	0.0452 4	25.98
P	S	00315	38	1 817	0.0452 4	0.0452 4	36.11	00316	63	310	0.0452 4	0.0452 4	NS	00317	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		38	2 453	0.0452 4	0.0452 4	26.75		63	2 447	0.0452 4	0.0452 4	26.81		-9	2 172	0.0452 4	0.0452 4	30.21
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		34	3 079	0.0452 4	0.0452 4	21.31		163	2 703	0.0452 4	0.0452 4	24.27		-99	4 324	0.0452 4	0.0452 4	15.18
P	S	00318	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00319	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00320	59	311	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		44	2 003	0.0452 4	0.0452 4	32.76		99	2 196	0.0452 4	0.0452 4	29.87		59	1 462	0.0452 4	0.0452 4	44.88
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-72	2 589	0.0452 4	0.0452 4	25.35		-103	3 025	0.0452 4	0.0452 4	21.70		-9	2 831	0.0452 4	0.0452 4	23.18
P	S	00321	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00325	-96	3 155	0.0452 4	0.0452 4	20.80	00326	38	4 237	0.0452 4	0.0452 4	15.49
	I		-5	1 430	0.0452 4	0.0452 4	45.89		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		38	459	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		165	1 102	0.0452 4	0.0452 4	59.52		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-33	4 554	0.0452 4	0.0452 4	14.41		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		41	1 173	0.0452 4	0.0452 4	55.93
P	S	00403	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00404	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00408	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		178	3 523	0.0452 4	0.0452 4	18.62		-35	2 758	0.0452 4	0.0452 4	23.79		156	4 174	0.0452 4	0.0452 4	15.71
S	S		116	2 489	0.0452 4	0.0452 4	26.36		80	1 601	0.0452 4	0.0452 4	40.98		128	1 966	0.0452 4	0.0452 4	33.37
	I		116	402	0.0452 4	0.0452 4	NS		80	635	0.0452 4	0.0452 4	NS		128	830	0.0452 4	0.0452 4	79.03
P	S	00409	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00414	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00415	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-67	3 242	0.0452 4	0.0452 4	20.24		83	3 009	0.0452 4	0.0452 4	21.80		306	4 453	0.0452 4	0.0452 4	14.72
S	S		65	2 271	0.0452 4	0.0452 4	28.89		62	1 947	0.0452 4	0.0452 4	33.70		271	2 277	0.0452 4	0.0452 4	28.80
	I		65	297	0.0452 4	0.0452 4	NS		62	853	0.0452 4	0.0452 4	76.91		271	1 900	0.0452 4	0.0452 4	34.51
P	S	00416	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00420	132	1 721	0.0452 4	0.0452 4	38.11	00421	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		133	2 892	0.0452 4	0.0452 4	22.68		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		21	1 304	0.0452 4	0.0452 4	50.32
S	S		56	1 908	0.0452 4	0.0452 4	34.39		16	2 369	0.0452 4	0.0452 4	27.70		-1	3 787	0.0452 4	0.0452 4	17.33
	I		56	969	0.0452 4	0.0452 4	67.71		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00496	107	3 682	0.0452 4	0.0452 4	17.82	00497	68	3 040	0.0452 4	0.0452 4	21.58	00498	68	1 383	0.0452 4	0.0452 4	47.44
	I		107	905	0.0452 4	0.0452 4	72.49		68	258	0.0452 4	0.0452 4	NS		68	3 068	0.0452 4	0.0452 4	21.38
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		93	3 834	0.0452 4	0.0452 4	17.11		-141	3 387	0.0452 4	0.0452 4	19.38		84	3 878	0.0452 4	0.0452 4	16.92
P	S	00499	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00500	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00501	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		90	2 767	0.0452 4	0.0452 4	23.71		-109	3 241	0.0452 4	0.0452 4	20.25		17	2 600	0.0452 4	0.0452 4	25.24
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		436	5 138	0.0452 4	0.0452 4	12.76		46	4 128	0.0452 4	0.0452 4	15.89		32	3 914	0.0452 4	0.0452 4	16.76
P	S	00502	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00503	49	727	0.0452 4	0.0452 4	90.25	00504	30	381	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		110	2 365	0.0452 4	0.0452 4	27.74		49	1 601	0.0452 4	0.0452 4	40.98		30	1 844	0.0452 4	0.0452 4	35.58
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-268	4 041	0.0452 4	0.0452 4	16.25		105	4 714	0.0452 4	0.0452 4	13.92		255	4 026	0.0452 4	0.0452 4	16.29
P	S	00508	33	2 872	0.0452 4	0.0452 4	22.85	00509	53	3 749	0.0452 4	0.0452 4	17.50	00510	94	4 940	0.0452 4	0.0452 4	13.28
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		53	626	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-23	574	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-23	339	0.0452 4	0.0452 4	NS		91	1 927	0.0452 4	0.0452 4	34.04		527	2 384	0.0452 4	0.0452 4	27.49

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
					4	4					4	4					4	4	
P	S	00511	141	6 874	0.0452 4	0.0452 4	9.54	00512	99	6 803	0.0452 4	0.0452 4	9.64	00597	-34	928	0.0452 4	0.0452 4	70.72
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-34	890	0.0452 4	0.0452 4	73.74
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		133	238	0.0452 4	0.0452 4	NS		6	8 717	0.0452 4	0.0452 4	7.53
	I		38	2 358	0.0452 4	0.0452 4	27.83		-42	1 729	0.0452 4	0.0452 4	37.96		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00598	61	1 749	0.0452 4	0.0452 4	37.51	00599	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00600	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		61	685	0.0452 4	0.0452 4	95.78		-8	2 517	0.0452 4	0.0452 4	26.07		246	2 896	0.0452 4	0.0452 4	22.64
S	S		9	10 247	0.0452 4	0.0452 4	6.40		88	1 580	0.0452 4	0.0452 4	41.52		140	2 635	0.0452 4	0.0452 4	24.89
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		88	1 402	0.0452 4	0.0452 4	46.79		140	2 584	0.0452 4	0.0452 4	25.38
P	S	00601	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00605	187	1 486	0.0452 4	0.0452 4	44.14	00606	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-43	2 559	0.0452 4	0.0452 4	25.65		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-52	1 518	0.0452 4	0.0452 4	43.23
S	S		-20	5 316	0.0452 4	0.0452 4	12.34		38	2 594	0.0452 4	0.0452 4	25.29		-7	3 803	0.0452 4	0.0452 4	17.25
	I		-20	1 587	0.0452 4	0.0452 4	41.35		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00607	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00608	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00674	223	3 175	0.0452 4	0.0452 4	20.65
	I		203	3 710	0.0452 4	0.0452 4	17.68		-8	3 064	0.0452 4	0.0452 4	21.42		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		120	1 896	0.0452 4	0.0452 4	34.60		82	1 510	0.0452 4	0.0452 4	43.45		24	5 504	0.0452 4	0.0452 4	11.92
	I		120	809	0.0452 4	0.0452 4	81.08		82	907	0.0452 4	0.0452 4	72.33		24	886	0.0452 4	0.0452 4	74.06
P	S	00675	-2	7 862	0.0452 4	0.0452 4	8.35	00676	-40	8 446	0.0452 4	0.0452 4	7.77	00677	-22	4 864	0.0452 4	0.0452 4	13.49
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		15	6 618	0.0452 4	0.0452 4	9.91		50	6 890	0.0452 4	0.0452 4	9.52		27	7 274	0.0452 4	0.0452 4	9.02
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00678	115	3 151	0.0452 4	0.0452 4	20.82	00679	-116	3 145	0.0452 4	0.0452 4	20.87	00680	74	3 853	0.0452 4	0.0452 4	17.03
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		11	7 138	0.0452 4	0.0452 4	9.19		192	6 940	0.0452 4	0.0452 4	9.45		15	6 859	0.0452 4	0.0452 4	9.57
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00681	-16	5 077	0.0452 4	0.0452 4	12.93	00682	-102	5 810	0.0452 4	0.0452 4	11.30	00683	109	2 577	0.0452 4	0.0452 4	25.46
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		164	6 139	0.0452 4	0.0452 4	10.68		147	5 181	0.0452 4	0.0452 4	12.66		-236	4 402	0.0452 4	0.0452 4	14.92
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00684	38	6 999	0.0452 4	0.0452 4	9.37	00685	5	10 015	0.0452 4	0.0452 4	6.55	00686	-8	8 699	0.0452 4	0.0452 4	7.54
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-30	10 073	0.0452 4	0.0452 4	6.51		-5	11 681	0.0452 4	0.0452 4	5.62		8	12 919	0.0452 4	0.0452 4	5.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00687	1	6 441	0.0452 4	0.0452 4	10.19	00688	1	5 658	0.0452 4	0.0452 4	11.60	00689	0	6 317	0.0452 4	0.0452 4	10.39
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-1	13 762	0.0452 4	0.0452 4	4.77		-1	13 917	0.0452 4	0.0452 4	4.71		0	13 567	0.0452 4	0.0452 4	4.84
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00690	7	7 713	0.0452 4	0.0452 4	8.51	00691	-11	8 600	0.0452 4	0.0452 4	7.63	00692	91	6 358	0.0452 4	0.0452 4	10.32
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-6	12 649	0.0452 4	0.0452 4	5.19		10	10 751	0.0452 4	0.0452 4	6.10		-55	7 029	0.0452 4	0.0452 4	9.34
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	Nodo				CS	Nodo	Nodo				CS	Nodo	Nodo				CS
			NEd	MEd	As	A _{df}			NEd	MEd	As	A _{df}			NEd	MEd	As	A _{df}	
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00693	124	3 520	0.0452 4	0.0452 4	18.64	00694	-3	10 015	0.0452 4	0.0452 4	6.55	00695	0	10 645	0.0452 4	0.0452 4	6.16
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-7	9 435	0.0452 4	0.0452 4	6.95		3	11 336	0.0452 4	0.0452 4	5.79		0	13 692	0.0452 4	0.0452 4	4.79
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00696	0	8 765	0.0452 4	0.0452 4	7.49	00697	0	7 183	0.0452 4	0.0452 4	9.14	00698	0	7 208	0.0452 4	0.0452 4	9.10
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	15 206	0.0452 4	0.0452 4	4.32		0	15 925	0.0452 4	0.0452 4	4.12		0	15 918	0.0452 4	0.0452 4	4.12
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00699	0	8 435	0.0452 4	0.0452 4	7.78	00700	0	10 004	0.0452 4	0.0452 4	6.56	00701	-4	9 305	0.0452 4	0.0452 4	7.05
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	15 176	0.0452 4	0.0452 4	4.32		0	13 333	0.0452 4	0.0452 4	4.92		4	9 784	0.0452 4	0.0452 4	6.71
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00702	-131	2 292	0.0452 4	0.0452 4	28.64	00703	28	7 863	0.0452 4	0.0452 4	8.34	00704	0	11 205	0.0452 4	0.0452 4	5.86
	I		-131	764	0.0452 4	0.0452 4	85.92	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		27	4 172	0.0452 4	0.0452 4	15.73		-15	7 987	0.0452 4	0.0452 4	8.22		0	12 137	0.0452 4	0.0452 4	5.41
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00705	0	10 105	0.0452 4	0.0452 4	6.49	00706	0	8 254	0.0452 4	0.0452 4	7.95	00707	0	7 501	0.0452 4	0.0452 4	8.75
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	14 388	0.0452 4	0.0452 4	4.56		0	15 659	0.0452 4	0.0452 4	4.19		0	16 070	0.0452 4	0.0452 4	4.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00708	0	8 256	0.0452 4	0.0452 4	7.95	00709	0	9 873	0.0452 4	0.0452 4	6.65	00710	0	10 542	0.0452 4	0.0452 4	6.22
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	15 678	0.0452 4	0.0452 4	4.19		0	14 338	0.0452 4	0.0452 4	4.58		0	11 616	0.0452 4	0.0452 4	5.65
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00711	149	7 005	0.0452 4	0.0452 4	9.36	00712	-90	2 770	0.0452 4	0.0452 4	23.69	00713	-3	10 055	0.0452 4	0.0452 4	6.53
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	-90	447	0.0452 4	0.0452 4	NS	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-136	6 986	0.0452 4	0.0452 4	9.40		27	3 724	0.0452 4	0.0452 4	17.62		3	9 519	0.0452 4	0.0452 4	6.89
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00714	0	10 928	0.0452 4	0.0452 4	6.00	00715	0	8 989	0.0452 4	0.0452 4	7.30	00716	0	7 468	0.0452 4	0.0452 4	8.79
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	13 134	0.0452 4	0.0452 4	5.00		0	15 184	0.0452 4	0.0452 4	4.32		0	16 094	0.0452 4	0.0452 4	4.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00717	0	7 514	0.0452 4	0.0452 4	8.73	00718	0	8 863	0.0452 4	0.0452 4	7.40	00719	0	10 338	0.0452 4	0.0452 4	6.35
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	16 102	0.0452 4	0.0452 4	4.08		0	15 264	0.0452 4	0.0452 4	4.30		0	13 299	0.0452 4	0.0452 4	4.93
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00720	-6	9 251	0.0452 4	0.0452 4	7.09	00721	-128	2 163	0.0452 4	0.0452 4	30.35	00722	93	7 157	0.0452 4	0.0452 4	9.17
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	-128	838	0.0452 4	0.0452 4	78.33	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		6	9 675	0.0452 4	0.0452 4	6.78		24	3 971	0.0452 4	0.0452 4	16.52		-59	6 867	0.0452 4	0.0452 4	9.56
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	-	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	0	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00723	1	10 402	0.0452	0.0452	6.31	00724	-6	9 086	0.0452	0.0452	7.22	00725	3	6 680	0.0452	0.0452	9.82

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Pag. 133 a 288

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-1	10 651	0.0452 4	0.0452 4	6.16		6	12 957	0.0452 4	0.0452 4	5.06		-3	14 341	0.0452 4	0.0452 4	4.58
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00726	1	5 888	0.0452 4	0.0452 4	11.14	00727	-1	6 791	0.0452 4	0.0452 4	9.66	00728	7	8 497	0.0452 4	0.0452 4	7.72
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-1	14 716	0.0452 4	0.0452 4	4.46		1	14 320	0.0452 4	0.0452 4	4.58		-6	13 167	0.0452 4	0.0452 4	4.98
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00729	-10	9 169	0.0452 4	0.0452 4	7.16	00730	97	6 516	0.0452 4	0.0452 4	10.07	00731	4	2 780	0.0452 4	0.0452 4	23.60
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		9	11 039	0.0452 4	0.0452 4	5.94		-60	7 102	0.0452 4	0.0452 4	9.24		-25	4 631	0.0452 4	0.0452 4	14.17
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00732	33	8 016	0.0452 4	0.0452 4	8.19	00733	11	8 737	0.0452 4	0.0452 4	7.51	00734	-27	5 023	0.0452 4	0.0452 4	13.06
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		27	6 385	0.0452 4	0.0452 4	10.28		-35	7 622	0.0452 4	0.0452 4	8.61		4	8 900	0.0452 4	0.0452 4	7.37
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00735	41	3 333	0.0452 4	0.0452 4	19.69	00736	-42	3 739	0.0452 4	0.0452 4	17.55	00737	24	5 016	0.0452 4	0.0452 4	13.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-35	9 118	0.0452 4	0.0452 4	7.20		35	9 043	0.0452 4	0.0452 4	7.26		-9	8 848	0.0452 4	0.0452 4	7.42
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00738	5	6 561	0.0452 4	0.0452 4	10.00	00739	-65	6 560	0.0452 4	0.0452 4	10.00	00740	37	2 588	0.0452 4	0.0452 4	25.35
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		34	7 785	0.0452 4	0.0452 4	8.43		18	6 228	0.0452 4	0.0452 4	10.54		-62	4 388	0.0452 4	0.0452 4	14.96
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00857	18	3 155	0.0452 4	0.0452 4	20.80	00859	70	3 149	0.0452 4	0.0452 4	20.83	00861	24	1 424	0.0452 4	0.0452 4	46.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		70	916	0.0452 4	0.0452 4	71.62		24	956	0.0452 4	0.0452 4	68.63
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		6	2 713	0.0452 4	0.0452 4	24.19		90	3 255	0.0452 4	0.0452 4	20.15		73	3 459	0.0452 4	0.0452 4	18.97
P	S	00863	11	5 868	0.0452 4	0.0452 4	11.18	00877	-527	253	0.0452 4	0.0452 4	NS	00879	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		11	193	0.0452 4	0.0452 4	NS		-527	2 137	0.0452 4	0.0452 4	30.75		87	3 339	0.0452 4	0.0452 4	19.65
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-116	6 932	0.0452 4	0.0452 4	9.47		32	989	0.0452 4	0.0452 4	66.34
	I		47	2 027	0.0452 4	0.0452 4	32.37		-116	4 680	0.0452 4	0.0452 4	14.03		32	740	0.0452 4	0.0452 4	88.67
P	S	00881	3	1 233	0.0452 4	0.0452 4	53.22	00883	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00894	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		3	2 347	0.0452 4	0.0452 4	27.96		75	2 128	0.0452 4	0.0452 4	30.83		32	1 690	0.0452 4	0.0452 4	38.82
S	S		21	9 744	0.0452 4	0.0452 4	6.73		-31	2 345	0.0452 4	0.0452 4	27.98		-45	2 297	0.0452 4	0.0452 4	28.57
	I		21	443	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00896	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00898	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00900	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		217	3 539	0.0452 4	0.0452 4	18.53		144	3 259	0.0452 4	0.0452 4	20.13		73	2 135	0.0452 4	0.0452 4	30.73
S	S		37	1 589	0.0452 4	0.0452 4	41.29		29	1 595	0.0452 4	0.0452 4	41.14		18	2 381	0.0452 4	0.0452 4	27.56
	I		37	305	0.0452 4	0.0452 4	NS		29	337	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00916	-22	1 745	0.0452 4	0.0452 4	37.61	00918	79	3 481	0.0452 4	0.0452 4	18.85	00920	17	174	0.0452 4	0.0452 4	NS

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		79	533	0.0452 4	0.0452 4	NS		17	1 261	0.0452 4	0.0452 4	52.03
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-388	3 344	0.0452 4	0.0452 4	19.64		32	2 460	0.0452 4	0.0452 4	26.67		34	3 379	0.0452 4	0.0452 4	19.42
P	S	00922	19	5 899	0.0452 4	0.0452 4	11.12												
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-												
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-												
	I		-29	1 723	0.0452 4	0.0452 4	38.09												

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
A_s Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
A_{df} Armatura disponibile per la flessione
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS			
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]				
Piano Terra																			
Platea 1																			
P	S	00005	83	2 313	0.04524	33.19	00006	70	1 995	0.04524	38.49	00007	-128	258	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-128	32	0.04524	NS			
S	S		211	1 883	0.04524	40.76		97	1 742	0.04524	44.07		0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-237	1 049	0.04524	73.24			
P	S	00008	0	0	0.04524	-	00009	0	0	0.04524	-	00010	0	0	0.04524	-			
	I		949	724	0.04524	NS		316	353	0.04524	NS		399	351	0.04524	NS			
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		-23	368	0.04524	NS		-124	399	0.04524	NS		-235	238	0.04524	NS			
P	S	00012	166	1 965	0.04524	39.07	00017	185	268	0.04524	NS	00030	76	2 161	0.04524	35.53			
	I		0	0	0.04524	-		185	720	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
S	S		243	2 724	0.04524	28.18		163	3 467	0.04524	22.14		0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		34	2 130	0.04524	36.05			
P	S	00031	120	2 329	0.04524	32.96	00032	-93	2 379	0.04524	32.29	00049	42	3 224	0.04524	23.82			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		0	0	0.04524	-		-24	1 465	0.04524	52.42		579	372	0.04524	NS			
	I		103	884	0.04524	86.85		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
P	S	00050	10	3 575	0.04524	21.48	00051	9	5 371	0.04524	14.30	00052	66	5 502	0.04524	13.96			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		-110	201	0.04524	NS		108	81	0.04524	NS		124	429	0.04524	NS			
	I		-110	174	0.04524	NS		108	154	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
P	S	00053	8	3 519	0.04524	21.82	00054	-4	692	0.04524	NS	00055	0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		-4	1 468	0.04524	52.31		18	1 534	0.04524	50.06			
S	S		56	204	0.04524	NS		134	114	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
	I		56	71	0.04524	NS		134	312	0.04524	NS		-114	555	0.04524	NS			
P	S	00056	0	0	0.04524	-	00057	0	0	0.04524	-	00058	27	295	0.04524	NS			
	I		25	1 411	0.04524	54.42		0	918	0.04524	83.65		27	435	0.04524	NS			
S	S		332	76	0.04524	NS		-156	19	0.04524	NS		103	128	0.04524	NS			
	I		332	40	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		103	69	0.04524	NS			
P	S	00059	-10	816	0.04524	94.11	00060	16	1 906	0.04524	40.29	00061	32	2 020	0.04524	38.01			
	I		-10	340	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		16	14	0.04524	NS		125	350	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
	I		16	261	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		3	359	0.04524	NS			
P	S	00062	43	2 849	0.04524	26.95	00063	19	2 789	0.04524	27.53	00064	70	3 773	0.04524	20.35			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		417	210	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		691	642	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		-330	250	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
P	S	00065	-19	344	0.04524	NS	00066	57	111	0.04524	NS	00067	0	0	0.04524	-			
	I		0	0	0.04524	-		57	84	0.04524	NS		-159	651	0.04524	NS			
S	S		30	3 263	0.04524	23.53		3	2 821	0.04524	27.22		15	1 081	0.04524	71.04			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
P	S	00068	304	45	0.04524	NS	00069	339	310	0.04524	NS	00070	0	0	0.04524	-			
	I		304	145	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		-638	439	0.04524	NS			
S	S		16	1 986	0.04524	38.67		24	1 412	0.04524	54.38		-45	569	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-45	183	0.04524	NS			
P	S	00071	442	387	0.04524	NS	00072	-18	66	0.04524	NS	00073	118	150	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		-76	151	0.04524	NS		118	188	0.04524	NS			
S	S		42	1 257	0.04524	61.09		32	1 927	0.04524	39.85		1	1 267	0.04524	60.61			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
P	S	00074	245	237	0.04524	NS	00075	-359	430	0.04524	NS	00076	-19	3 588	0.04524	21.40			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
S	S		23	2 686	0.04524	28.59		-3	3 463	0.04524	22.18		595	704	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00077	129	2 488	0.04524	30.86	00078	-3	1 732	0.04524	44.34	00079	82	1 325	0.04524	57.95
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		-328	284	0.04524	NS		612	298	0.04524	NS		-219	346	0.04524	NS
P	S	00080	9	358	0.04524	NS	00081	0	0	0.04524	-	00082	46	258	0.04524	NS
	I		9	182	0.04524	NS		15	687	0.04524	NS		46	370	0.04524	NS
S	S		172	32	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		-36	71	0.04524	NS
	I		172	175	0.04524	NS		201	602	0.04524	NS		-36	80	0.04524	NS
P	S	00083	0	0	0.04524	-	00084	0	0	0.04524	-	00085	26	947	0.04524	81.09
	I		46	717	0.04524	NS		18	1 553	0.04524	49.45		26	981	0.04524	78.27
S	S		-33	101	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		-126	39	0.04524	NS
	I		-33	19	0.04524	NS		350	571	0.04524	NS		-126	238	0.04524	NS
P	S	00086	17	2 221	0.04524	34.57	00087	82	4 915	0.04524	15.62	00088	38	5 318	0.04524	14.44
	I		17	330	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		174	370	0.04524	NS		543	355	0.04524	NS		-176	416	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		543	285	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00089	5	4 497	0.04524	17.08	00090	7	2 908	0.04524	26.41	00091	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		656	2 259	0.04524	33.94
S	S		-5	92	0.04524	NS		-30	202	0.04524	NS		135	4 479	0.04524	17.14
	I		-5	17	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		135	1 845	0.04524	41.61
P	S	00092	-17	658	0.04524	NS	00093	-93	1 523	0.04524	50.43	00094	631	559	0.04524	NS
	I		-17	175	0.04524	NS		-93	422	0.04524	NS		631	990	0.04524	77.46
S	S		-3	7 309	0.04524	10.51		-16	8 674	0.04524	8.85		123	4 482	0.04524	17.13
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00095	-506	175	0.04524	NS	00096	645	177	0.04524	NS	00097	0	0	0.04524	-
	I		-506	51	0.04524	NS		645	82	0.04524	NS		-108	475	0.04524	NS
S	S		-68	1 730	0.04524	44.40		107	755	0.04524	NS		5	1 553	0.04524	49.45
	I		-68	493	0.04524	NS		107	197	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00098	0	0	0.04524	-	00099	0	0	0.04524	-	00100	-38	264	0.04524	NS
	I		162	481	0.04524	NS		31	314	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		10	1 063	0.04524	72.24		8	2 823	0.04524	27.20		33	3 018	0.04524	25.44
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00101	0	0	0.04524	-	00102	412	1 145	0.04524	67.00	00118	66	2 527	0.04524	30.38
	I		-197	868	0.04524	88.51		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-15	2 854	0.04524	26.91		53	2 555	0.04524	30.05		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-20	1 511	0.04524	50.82
P	S	00119	110	2 361	0.04524	32.52	00120	-4	2 485	0.04524	30.90	00136	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		72	3 077	0.04524	24.95
S	S		0	0	0.04524	-		-38	1 004	0.04524	76.49		142	2 389	0.04524	32.13
	I		51	785	0.04524	97.81		0	0	0.04524	-		142	3 699	0.04524	20.75
P	S	00137	329	303	0.04524	NS	00296	52	625	0.04524	NS	00297	62	1 009	0.04524	76.10
	I		0	0	0.04524	-		52	388	0.04524	NS		62	439	0.04524	NS
S	S		224	2 471	0.04524	31.06		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		224	44	0.04524	NS		49	2 534	0.04524	30.30		23	2 781	0.04524	27.61
P	S	00302	114	5 233	0.04524	14.67	00303	92	5 959	0.04524	12.88	00304	-11	4 577	0.04524	16.78
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		221	1 160	0.04524	66.17		45	1 237	0.04524	62.07		-44	2 075	0.04524	37.01
P	S	00315	24	1 075	0.04524	71.43	00316	0	0	0.04524	-	00317	0	0	0.04524	-
	I		24	1 711	0.04524	44.88		45	1 960	0.04524	39.18		-27	1 846	0.04524	41.60
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		15	2 690	0.04524	28.55		111	2 379	0.04524	32.27		0	3 314	0.04524	23.17
P	S	00318	0	0	0.04524	-	00319	0	0	0.04524	-	00320	0	0	0.04524	-
	I		23	1 658	0.04524	46.31		72	1 759	0.04524	43.65		37	1 100	0.04524	69.81
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		32	2 267	0.04524	33.87		-30	2 297	0.04524	33.43		81	2 410	0.04524	31.86
P	S	00321	0	0	0.04524	-	00325	-110	2 490	0.04524	30.85	00326	28	3 086	0.04524	24.88
	I		-14	1 168	0.04524	65.75		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		137	905	0.04524	84.83		0	0	0.04524	-
	I		24	3 465	0.04524	22.16		0	0	0.04524	-		31	1 007	0.04524	76.25
P	S	00403	0	0	0.04524	-	00404	0	0	0.04524	-	00408	0	0	0.04524	-
	I		181	2 826	0.04524	27.16		49	2 338	0.04524	32.84		157	3 189	0.04524	24.07
S	S		101	1 963	0.04524	39.11		60	1 182	0.04524	64.96		107	1 473	0.04524	52.12
	I		0	0	0.04524	-		60	216	0.04524	NS		107	336	0.04524	NS
P	S	00409	0	0	0.04524	-	00414	0	0	0.04524	-	00415	0	0	0.04524	-
	I		20	2 532	0.04524	30.33		109	2 390	0.04524	32.12		259	3 342	0.04524	22.96
S	S		50	1 809	0.04524	42.45		41	1 448	0.04524	53.03		245	1 531	0.04524	50.13
	I		0	0	0.04524	-		41	353	0.04524	NS		245	1 155	0.04524	66.45
P	S	00416	0	0	0.04524	-	00420	174	1 139	0.04524	67.39	00421	0	0	0.04524	-
	I		125	2 357	0.04524	32.57		0	0	0.04524	-		2	1 115	0.04524	68.87
S	S		36	1 387	0.04524	55.36		7	1 939	0.04524	39.60		13	3 010	0.04524	25.51
	I		36	448	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00496	71	2 727	0.04524	28.16	00497	48	2 424	0.04524	31.68	00498	50	169	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		50	1 854	0.04524	41.42
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		145	2 279	0.04524	33.68		22	1 931	0.04524	39.77		81	2 425	0.04524	31.66
P	S	00499	0	0	0.04524	-	00500	0	0	0.04524	-	00501	0	0	0.04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
	I		78	2 061	0.04524	37.25		-12	2 384	0.04524	32.21		39	1 798	0.04524	42.71
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		197	2 894	0.04524	26.52		32	2 257	0.04524	34.02		56	2 074	0.04524	37.02
P	S	00502	0	0	0.04524	-	00503	30	291	0.04524	NS	00504	0	0	0.04524	-
	I		83	1 957	0.04524	39.23		30	1 165	0.04524	65.91		15	1 454	0.04524	52.81
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		-6	2 180	0.04524	35.23		116	2 549	0.04524	30.12		91	2 423	0.04524	31.69
P	S	00508	14	2 439	0.04524	31.48	00509	48	2 955	0.04524	25.98	00510	40	4 005	0.04524	19.17
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-53	401	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		-53	166	0.04524	NS		129	1 252	0.04524	61.32		201	1 338	0.04524	57.37
P	S	00511	83	5 840	0.04524	13.15	00512	73	5 792	0.04524	13.26	00597	-68	610	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-68	572	0.04524	NS
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		21	7 602	0.04524	10.10
	I		200	1 260	0.04524	60.92		74	1 113	0.04524	68.98		0	0	0.04524	-
P	S	00598	40	1 313	0.04524	58.48	00599	0	0	0.04524	-	00600	0	0	0.04524	-
	I		40	249	0.04524	NS		40	1 932	0.04524	39.74		241	2 250	0.04524	34.11
S	S		22	8 052	0.04524	9.54		61	926	0.04524	82.92		111	1 456	0.04524	52.73
	I		0	0	0.04524	-		61	748	0.04524	NS		111	1 406	0.04524	54.60
P	S	00601	0	0	0.04524	-	00605	229	989	0.04524	77.61	00606	0	0	0.04524	-
	I		-94	2 259	0.04524	34.00		0	0	0.04524	-		6	1 282	0.04524	59.90
S	S		-35	3 737	0.04524	20.55		59	2 067	0.04524	37.15		9	2 929	0.04524	26.22
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00607	0	0	0.04524	-	00608	0	0	0.04524	-	00674	197	2 643	0.04524	29.04
	I		186	2 691	0.04524	28.52		57	2 468	0.04524	31.11		0	0	0.04524	-
S	S		102	1 413	0.04524	54.33		65	1 066	0.04524	72.03		0	4 474	0.04524	17.16
	I		102	326	0.04524	NS		65	464	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00675	32	6 679	0.04524	11.50	00676	94	6 799	0.04524	11.29	00677	29	4 252	0.04524	18.06
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		5	5 686	0.04524	13.51		6	6 019	0.04524	12.76		54	6 341	0.04524	12.11
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00678	90	2 758	0.04524	27.84	00679	-28	2 731	0.04524	28.12	00680	74	3 262	0.04524	23.54
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-21	6 237	0.04524	12.31		154	6 058	0.04524	12.67		-14	5 987	0.04524	12.83
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00681	42	4 184	0.04524	18.35	00682	-13	4 908	0.04524	15.65	00683	94	2 174	0.04524	35.32
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		132	5 332	0.04524	14.40		112	4 509	0.04524	17.03		-115	3 667	0.04524	20.95
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00684	33	5 953	0.04524	12.90	00685	5	8 179	0.04524	9.39	00686	-3	6 890	0.04524	11.15
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-17	8 528	0.04524	9.01		-1	9 417	0.04524	8.15		7	10 212	0.04524	7.52
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00687	2	5 123	0.04524	14.99	00688	1	4 448	0.04524	17.26	00689	1	4 974	0.04524	15.44
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	10 795	0.04524	7.11		0	10 874	0.04524	7.06		1	10 682	0.04524	7.19
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00690	6	6 196	0.04524	12.39	00691	-5	7 185	0.04524	10.69	00692	73	5 487	0.04524	13.99
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-3	10 124	0.04524	7.59		9	8 732	0.04524	8.79		-8	5 784	0.04524	13.28
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00693	100	2 865	0.04524	26.80	00694	-1	8 370	0.04524	9.17	00695	0	8 550	0.04524	8.98
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		26	7 401	0.04524	10.38		3	8 829	0.04524	8.70		0	10 349	0.04524	7.42
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00696	0	6 722	0.04524	11.42	00697	0	5 445	0.04524	14.10	00698	0	5 366	0.04524	14.31
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	11 305	0.04524	6.79		0	11 756	0.04524	6.53		0	11 700	0.04524	6.56
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00699	0	6 682	0.04524	11.49	00700	0	8 219	0.04524	9.34	00701	-2	7 939	0.04524	9.67
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	11 329	0.04524	6.78		0	10 106	0.04524	7.60		4	7 588	0.04524	10.12
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00702	-166	1 677	0.04524	45.81	00703	36	6 692	0.04524	11.47	00704	1	9 217	0.04524	8.33
	I		-166	149	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		34	3 439	0.04524	22.33		17	6 281	0.04524	12.23		0	9 226	0.04524	8.32
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00705	0	8 023	0.04524	9.57	00706	0	6 188	0.04524	12.41	00707	0	5 307	0.04524	14.47
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	10 694	0.04524	7.18		0	11 269	0.04524	6.81		0	11 154	0.04524	6.88
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00708	0	6 267	0.04524	12.25	00709	0	7 931	0.04524	9.68	00710	0	8 863	0.04524	8.66
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	11 017	0.04524	6.97		0	10 492	0.04524	7.32		0	8 847	0.04524	8.68
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00711	130	6 039	0.04524	12.71	00712	-124	2 138	0.04524	35.93	00713	0	8 583	0.04524	8.95
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-67	5 591	0.04524	13.74		32	3 207	0.04524	23.94		3	7 492	0.04524	10.25
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																	
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	
P	S	00714	0	8 794	0.04524	8.73	00715	0	6 825	0.04524	11.25	00716	0	5 316	0.04524	14.45	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0	0.04524	-
S	S		0	10 029	0.04524	7.66		0	11 377	0.04524	6.75		0	11 901	0.04524	6.45	
P	S	00717	0	5 430	0.04524	14.14	00718	0	6 857	0.04524	11.20	00719	0	8 460	0.04524	9.08	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		0	11 837	0.04524	6.49		0	11 388	0.04524	6.74		0	10 097	0.04524	7.61	
P	S	00720	-3	8 074	0.04524	9.51	00721	-162	1 556	0.04524	49.37	00722	74	6 200	0.04524	12.38	
I	I		0	0	0.04524	-		-162	232	0.04524	NS		0	0	0.04524	-	
S	S		5	7 538	0.04524	10.19		32	3 389	0.04524	22.66		-12	5 707	0.04524	13.46	
P	S	00723	7	8 633	0.04524	8.90	00724	-7	7 009	0.04524	10.96	00725	6	5 135	0.04524	14.95	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		-1	8 634	0.04524	8.89		13	10 281	0.04524	7.47		-2	11 210	0.04524	6.85	
P	S	00726	2	4 514	0.04524	17.01	00727	0	5 290	0.04524	14.52	00728	6	6 723	0.04524	11.42	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		0	11 379	0.04524	6.75		1	11 158	0.04524	6.88		-3	10 452	0.04524	7.35	
P	S	00729	-6	7 695	0.04524	9.98	00730	78	5 611	0.04524	13.68	00731	-24	2 287	0.04524	33.58	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		10	8 956	0.04524	8.57		-6	5 895	0.04524	13.03		9	3 845	0.04524	19.97	
P	S	00732	26	6 974	0.04524	11.01	00733	100	7 093	0.04524	10.82	00734	12	4 205	0.04524	18.26	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		4	5 290	0.04524	14.52		5	6 149	0.04524	12.49		41	7 068	0.04524	10.86	
P	S	00735	108	2 777	0.04524	27.65	00736	-40	3 092	0.04524	24.84	00737	69	4 162	0.04524	18.45	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		-33	7 134	0.04524	10.77		96	7 032	0.04524	10.92		-11	6 959	0.04524	11.04	
P	S	00738	48	5 285	0.04524	14.53	00739	-12	5 641	0.04524	13.61	00740	15	2 159	0.04524	35.57	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
S	S		94	6 302	0.04524	12.18		64	5 206	0.04524	14.75		-49	3 714	0.04524	20.68	
P	S	00857	-12	2 473	0.04524	31.05	00859	41	2 114	0.04524	36.32	00861	11	1 004	0.04524	76.48	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		11	536	0.04524	NS	
S	S		80	1 556	0.04524	49.34		57	1 847	0.04524	41.57		33	2 058	0.04524	37.31	
P	S	00863	4	4 766	0.04524	16.11	00877	0	0	0.04524	-	00879	0	0	0.04524	-	
I	I		0	0	0.04524	-		-589	1 749	0.04524	43.97		164	2 480	0.04524	30.95	
S	S		8	1 291	0.04524	59.48		-141	5 068	0.04524	15.16		16	677	0.04524	NS	
P	S	00881	-51	469	0.04524	NS	00883	0	0	0.04524	-	00894	0	0	0.04524	-	
I	I		-51	1 583	0.04524	48.52		66	1 805	0.04524	42.54		15	1 492	0.04524	51.47	
S	S		6	7 322	0.04524	10.49		-2	2 020	0.04524	38.02		-13	1 894	0.04524	40.55	
P	S	00896	0	0	0.04524	-	00898	0	0	0.04524	-	00900	0	0	0.04524	-	
I	I		187	2 677	0.04524	28.67		157	2 623	0.04524	29.27		67	1 738	0.04524	44.18	
S	S		26	1 247	0.04524	61.58		18	1 247	0.04524	61.58		1	2 092	0.04524	36.71	
P	S	00916	-56	1 459	0.04524	52.64	00918	46	2 850	0.04524	26.94	00920	0	0	0.04524	-	
I	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		5	968	0.04524	79.33	
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-	
P	S	00922	-185	2 786	0.04524	27.58		15	2 049	0.04524	37.48		42	2 625	0.04524	29.25	
I	I		10	4 550	0.04524	16.88											
S	S		0	0	0.04524	-											
			7	1 291	0.04524	59.48											

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

A_s Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio																
Nodo/ T _{prnf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio							
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo							
		Id _{cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificat o	Id _{cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificat o	
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]					
Piano Terra 00707	P	RAR	0.197	14.94	0	5 652	75.67	SI	RAR	2.517	360.00	0	5 652	NS	SI	
		QPR	0.182	11.21	0	5 200	61.69	SI	-	-	-	-	-	-	-	

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWS

Nodo/ Tp _{inf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Idcmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Idcmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]			
	S	RAR QPR	0.420 0.384	14.94 11.21	0 0	12 019 10 997	35.59 29.17	SI SI	RAR -	5.353 -	360.00 -	0 -	12 019 -	67.25 -	SI -

LEGENDA:

- Rinf.** Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Idcmb** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- σ_{cc}** Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
- σ_{cd,amm}** Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
- σ_{at}** Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
- σ_{td,amm}** Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.
- CS** Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd,amm}/σ_{cc} ; σ_{td,amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
- Verificato** [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm} ; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc} > σ_{cd,amm} ; σ_{at} > σ_{td,amm}).
- Nota** Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Nodo	Dir	Idcmb	Platee - verifica allo stato limite di fessurazione										CS	Verificato
			N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}			
			[N]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra			Platea 1				AA= PCA							
NOTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max σ_{ct,f})														
00707	P	FRQ QPR	- -	5 282 5 200	0.18 0.18	2.13 2.13	0 E+00 0 E+00	0 0	0 0	0.000 0.000	0.400 0.300	- -	SI SI	
	S	FRQ QPR	- -	11 195 10 997	0.39 0.38	2.13 2.13	0 E+00 0 E+00	0 0	0 0	0.000 0.000	0.400 0.300	- -	SI SI	

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- AA** Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
- Idcmb** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.
- σ_{ct,f}** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.
- σ_t** N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
- ε_{sm}** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
- A_e** Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
- Δ_{sm}** Area efficace del calcestruzzo tesato.
- W_d** Distanza media tra le fessure.
- W_{amm}** Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
- CS** Valore ammissibile di apertura delle fessure.
- Verificato** Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).
- [SI] = W_d ≤ W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}

12.4 LOCALI TECNICI

12.4.1 Sollecitazioni muri – Locali Tecnici

Muri - SOLLECITAZIONI IN ASSENZA DI SISMA

CC	N	M _{NP}	Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma	
			M _{FP}	T _{NP}
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Muro P2-P3				
Maschio Maschio 2				
Sezione 7[Arm]				
Carico Permanente	-27596	9316	1298	-2899
Permanenti NON Strutturali	-5339	1616	244	-2186
Abitazioni	234	458	-6	643
Locali Pubblici	-4	-111	-41	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2066	498	111	-1082
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4126	994	221	-2161
Pressione del Vento (+X)	-487	12	-1144	-332
Pressione del Vento (-X)	-414	51	-1145	-177
Pressione del Vento (+Y)	900	-64	2288	504
Pressione del Vento (-Y)	-451	31	-1145	-250
Sezione 8[Arm]				
Carico Permanente	-31031	9309	57	-2629
Permanenti NON Strutturali	-9026	2515	10	-2399
Abitazioni	211	21	-1	855
Locali Pubblici	-3	-44	0	-12
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3412	937	5	-1242
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6819	1872	7	-2479
Pressione del Vento (+X)	-658	54	-89	-107
Pressione del Vento (-X)	-587	2	-89	13
Pressione del Vento (+Y)	1244	-56	178	93
Pressione del Vento (-Y)	-623	27	-89	-46
Sezione 9[Arm]				
Carico Permanente	-23891	-3817	-125	-2842
Permanenti NON Strutturali	-9609	-1636	-45	-1994
Abitazioni	91	291	1	476
Locali Pubblici	2	9	0	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3575	-733	-19	-940
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7149	-1464	-35	-1882
Pressione del Vento (+X)	-885	437	-11	110
Pressione del Vento (-X)	-866	465	-11	116
Pressione del Vento (+Y)	1750	-904	25	-224
Pressione del Vento (-Y)	-876	450	-11	111
Sezione 10[Arm]				
Carico Permanente	-27720	9645	563	-3078
Permanenti NON Strutturali	-6027	1672	103	-2396
Abitazioni	-73	528	-1	760
Locali Pubblici	-58	-88	-16	5
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2162	427	45	-1214
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4318	853	88	-2431
Pressione del Vento (+X)	-549	-107	-684	-333
Pressione del Vento (-X)	-533	-42	-684	-149
Pressione del Vento (+Y)	1081	148	1367	482
Pressione del Vento (-Y)	-540	-74	-684	-241
Sezione 12[Arm]				
Carico Permanente	-26235	5366	-68	-3120
Permanenti NON Strutturali	-9817	2205	-16	-2346
Abitazioni	503	-389	0	671
Locali Pubblici	-3	-14	1	-12
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3830	988	-6	-1145
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7653	1973	-12	-2290
Pressione del Vento (+X)	-726	-88	47	46
Pressione del Vento (-X)	-637	-166	47	86
Pressione del Vento (+Y)	1361	254	-89	-136
Pressione del Vento (-Y)	-683	-126	47	67
Maschio Maschio 1				

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Sezione 1[Arm]				
Carico Permanente	-74055	-38885	2827	4698
Permanenti NON Strutturali	-18946	-8611	696	1359
Abitazioni	-2956	3031	192	-562
Locali Pubblici	-336	302	-58	-135
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5537	-4607	198	771
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-11052	-9196	398	1576
Pressione del Vento (+X)	-383	48	-4333	-623
Pressione del Vento (-X)	-292	314	-4336	-109
Pressione del Vento (+Y)	673	-363	8668	739
Pressione del Vento (-Y)	-336	184	-4336	-367
Sezione 2[Arm]				
Carico Permanente	-75592	-36362	690	7732
Permanenti NON Strutturali	-24582	-7924	136	2365
Abitazioni	-2264	3711	10	120
Locali Pubblici	-135	101	-14	-135
Coperture accessibili solo per manutenzione	-8002	-4578	53	876
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-15974	-9142	101	1751
Pressione del Vento (+X)	-441	199	-600	-748
Pressione del Vento (-X)	-386	361	-600	-249
Pressione del Vento (+Y)	827	-564	1204	998
Pressione del Vento (-Y)	-416	279	-600	-498
Sezione 3[Arm]				
Carico Permanente	-59588	15517	-260	8622
Permanenti NON Strutturali	-24644	3500	-125	3291
Abitazioni	-250	-1649	-71	444
Locali Pubblici	-25	-32	1	-98
Coperture accessibili solo per manutenzione	-8953	2020	-16	1093
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-17869	4033	-31	2180
Pressione del Vento (+X)	-599	-1461	787	-562
Pressione del Vento (-X)	-615	-1465	788	-251
Pressione del Vento (+Y)	1215	2924	-1576	818
Pressione del Vento (-Y)	-609	-1462	788	-408
Sezione 4[Arm]				
Carico Permanente	-77296	-40366	1685	5592
Permanenti NON Strutturali	-21359	-9038	379	1542
Abitazioni	-2476	3163	76	-375
Locali Pubblici	-258	238	-33	-152
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6668	-4812	122	825
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-13312	-9607	245	1651
Pressione del Vento (+X)	-495	-43	-2755	-706
Pressione del Vento (-X)	-375	285	-2755	-153
Pressione del Vento (+Y)	871	-241	5513	859
Pressione del Vento (-Y)	-436	121	-2755	-429
Sezione 6[Arm]				
Carico Permanente	-67240	-21531	85	9458
Permanenti NON Strutturali	-25676	-4472	-12	3423
Abitazioni	-2224	2251	-25	307
Locali Pubblici	-57	9	-3	-110
Coperture accessibili solo per manutenzione	-8461	-2629	6	1166
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-16892	-5259	15	2323
Pressione del Vento (+X)	-240	853	532	-670
Pressione del Vento (-X)	-313	682	532	-277
Pressione del Vento (+Y)	554	-1537	-1064	954
Pressione del Vento (-Y)	-280	766	532	-474
Fascia Fascia 1				
Sezione 55[Arm]				
Carico Permanente	-2307	12	77	-3642
Permanenti NON Strutturali	-812	37	16	-1121
Abitazioni	349	-41	0	348
Locali Pubblici	4	-1	-2	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-452	32	7	-556
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-903	64	13	-1117
Pressione del Vento (+X)	-67	7	-156	-130
Pressione del Vento (-X)	-27	3	-156	-43
Pressione del Vento (+Y)	93	-9	311	166
Pressione del Vento (-Y)	-47	4	-156	-83
Sezione 56[Arm]				
Carico Permanente	776	-516	92	-1858
Permanenti NON Strutturali	37	-97	16	-699

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Abitazioni	114	-18	0	382
Locali Pubblici	-4	-1	-2	18
Coperture accessibili solo per manutenzione	-34	-28	7	-433
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-67	-54	15	-876
Pressione del Vento (+X)	34	-4	-202	-120
Pressione del Vento (-X)	22	-4	-202	-38
Pressione del Vento (+Y)	-56	8	406	158
Pressione del Vento (-Y)	28	-5	-202	-80
Sezione 57[Arm]				
Carico Permanente	683	297	88	1102
Permanenti NON Strutturali	407	95	14	-54
Abitazioni	-389	-50	0	380
Locali Pubblici	-29	-3	-3	27
Coperture accessibili solo per manutenzione	331	58	6	-196
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	662	117	13	-393
Pressione del Vento (+X)	150	20	-47	-103
Pressione del Vento (-X)	65	10	-47	-26
Pressione del Vento (+Y)	-215	-30	95	130
Pressione del Vento (-Y)	107	15	-47	-65
Fascia Fascia 2				
Sezione 58[Arm]				
Carico Permanente	-1492	0	147	1169
Permanenti NON Strutturali	-1616	0	32	322
Abitazioni	876	0	2	155
Locali Pubblici	-3	0	-3	0
Coperture accessibili solo per manutenzione	-973	0	13	52
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1942	0	25	103
Pressione del Vento (+X)	342	0	923	-25
Pressione del Vento (-X)	252	0	922	-5
Pressione del Vento (+Y)	-594	0	-1845	30
Pressione del Vento (-Y)	297	0	922	-15
Sezione 59[Arm]				
Carico Permanente	-105	174	129	2897
Permanenti NON Strutturali	-598	88	28	869
Abitazioni	36	-75	2	375
Locali Pubblici	-20	-2	-3	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-227	66	11	148
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-453	131	21	294
Pressione del Vento (+X)	311	15	647	-80
Pressione del Vento (-X)	161	1	647	-28
Pressione del Vento (+Y)	-473	-15	-1296	106
Pressione del Vento (-Y)	235	8	647	-54
Sezione 60[Arm]				
Carico Permanente	-5324	0	104	47
Permanenti NON Strutturali	-2772	0	24	-105
Abitazioni	539	0	0	215
Locali Pubblici	1	0	-2	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1256	0	10	-133
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2506	0	20	-264
Pressione del Vento (+X)	402	0	844	-47
Pressione del Vento (-X)	300	0	844	-14
Pressione del Vento (+Y)	-702	0	-1688	62
Pressione del Vento (-Y)	351	0	844	-31
Sezione 61[Arm]				
Carico Permanente	1430	0	64	-834
Permanenti NON Strutturali	-266	0	15	-590
Abitazioni	398	0	0	458
Locali Pubblici	-20	0	-1	3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-261	0	6	-411
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-520	0	12	-819
Pressione del Vento (+X)	230	0	531	-86
Pressione del Vento (-X)	155	0	531	-24
Pressione del Vento (+Y)	-385	0	-1062	111
Pressione del Vento (-Y)	192	0	531	-55
Sezione 62[Arm]				
Carico Permanente	506	-391	38	-2392
Permanenti NON Strutturali	-682	-92	9	-1190
Abitazioni	606	-53	-1	415
Locali Pubblici	-14	1	0	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-507	-12	3	-607

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1011	-24	9	-1211
Pressione del Vento (+X)	168	10	406	-69
Pressione del Vento (-X)	149	4	405	-16
Pressione del Vento (+Y)	-317	-14	-812	84
Pressione del Vento (-Y)	158	7	405	-41
Sezione 63[Arm]				
Carico Permanente	-3900	0	59	-953
Permanenti NON Strutturali	-2071	0	15	-408
Abitazioni	171	0	-1	126
Locali Pubblici	-4	0	-1	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-835	0	7	-206
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1668	0	13	-410
Pressione del Vento (+X)	489	0	694	-40
Pressione del Vento (-X)	349	0	693	-16
Pressione del Vento (+Y)	-839	0	-1387	56
Pressione del Vento (-Y)	419	0	693	-28
Muro P1-P4				
Maschio Maschio 3				
Sezione 13[Arm]				
Carico Permanente	-75102	2346	-2436	211
Permanenti NON Strutturali	-20947	-819	-417	64
Abitazioni	-17322	-716	-384	68
Locali Pubblici	-119	53	93	-8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-138	20	-29	-5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-280	33	-60	-9
Pressione del Vento (+X)	90	-399	138	-211
Pressione del Vento (-X)	-37	-156	138	-212
Pressione del Vento (+Y)	-50	555	-276	421
Pressione del Vento (-Y)	26	-278	138	-212
Sezione 14[Arm]				
Carico Permanente	-42365	4331	-531	95
Permanenti NON Strutturali	-12905	1417	-174	26
Abitazioni	-10891	1475	-144	28
Locali Pubblici	-72	-53	11	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	6	-97	-2	0
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	15	-194	-11	0
Pressione del Vento (+X)	-1	-228	3	-268
Pressione del Vento (-X)	-58	-119	3	-271
Pressione del Vento (+Y)	58	346	-4	537
Pressione del Vento (-Y)	-30	-173	4	-269
Sezione 15[Arm]				
Carico Permanente	-12441	203	-204	56
Permanenti NON Strutturali	-4465	-703	-212	14
Abitazioni	-3824	-544	-178	19
Locali Pubblici	3	-19	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	8	-14	0	-5
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	16	-31	2	-5
Pressione del Vento (+X)	-159	-181	-62	-181
Pressione del Vento (-X)	-164	-191	-60	-187
Pressione del Vento (+Y)	324	371	119	374
Pressione del Vento (-Y)	-161	-185	-61	-187
Muro P3-P6				
Maschio Maschio 4				
Sezione 16[Arm]				
Carico Permanente	-87102	-2795	3501	389
Permanenti NON Strutturali	-15645	-2595	472	82
Abitazioni	2037	468	76	14
Locali Pubblici	87	15	-110	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6677	-1138	192	32
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-13354	-2296	381	64
Pressione del Vento (+X)	-1243	6144	1164	2861
Pressione del Vento (-X)	-1083	5835	1165	2865
Pressione del Vento (+Y)	2328	-11976	-2329	-5724
Pressione del Vento (-Y)	-1162	5989	1167	2859
Sezione 17[Arm]				
Carico Permanente	-44453	3287	1031	236
Permanenti NON Strutturali	-7926	616	239	53
Abitazioni	919	-175	9	-7
Locali Pubblici	-10	-62	-12	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3313	333	93	23

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-6632	664	182	47
Pressione del Vento (+X)	-128	2232	40	3256
Pressione del Vento (-X)	-82	2173	39	3258
Pressione del Vento (+Y)	205	-4405	-75	-6513
Pressione del Vento (-Y)	-103	2205	40	3255
Sezione 18[Arm]				
Carico Permanente	-12383	146	342	57
Permanenti NON Strutturali	-2331	-1436	166	13
Abitazioni	-66	725	-25	-6
Locali Pubblici	4	-14	0	-4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-838	-835	70	6
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1674	-1677	145	13
Pressione del Vento (+X)	1340	1833	-484	2266
Pressione del Vento (-X)	1341	1833	-483	2271
Pressione del Vento (+Y)	-2678	-3669	975	-4485
Pressione del Vento (-Y)	1338	1834	-485	2243
Muro P5-P6 Maschio Maschio 7				
Sezione 31[Arm]				
Carico Permanente	-9383	1603	-522	-797
Permanenti NON Strutturali	-1870	110	-100	-944
Abitazioni	30	153	-2	209
Locali Pubblici	-83	-42	22	-21
Coperture accessibili solo per manutenzione	-661	10	-46	-434
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1324	20	-93	-870
Pressione del Vento (+X)	736	-94	11	-329
Pressione del Vento (-X)	715	-94	12	-323
Pressione del Vento (+Y)	-1450	188	-23	651
Pressione del Vento (-Y)	725	-94	11	-326
Sezione 32[Arm]				
Carico Permanente	-23090	2038	21	-2117
Permanenti NON Strutturali	-7270	624	-1	-1798
Abitazioni	224	-17	1	532
Locali Pubblici	1	-8	-1	-18
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2768	241	0	-890
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5541	481	0	-1780
Pressione del Vento (+X)	409	-18	-1	-400
Pressione del Vento (-X)	396	-17	-1	-394
Pressione del Vento (+Y)	-806	36	4	793
Pressione del Vento (-Y)	402	-19	-1	-397
Sezione 33[Arm]				
Carico Permanente	-13062	-1079	95	-3853
Permanenti NON Strutturali	-5257	-561	37	-1650
Abitazioni	113	117	0	-112
Locali Pubblici	2	0	0	6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1981	-248	13	-627
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3962	-498	27	-1257
Pressione del Vento (+X)	-65	-56	-21	-170
Pressione del Vento (-X)	-66	-56	-21	-170
Pressione del Vento (+Y)	130	112	41	336
Pressione del Vento (-Y)	-66	-56	-21	-168
Sezione 34[Arm]				
Carico Permanente	-13465	1646	-174	-1341
Permanenti NON Strutturali	-2695	64	-25	-1259
Abitazioni	-306	179	-2	308
Locali Pubblici	-60	-28	6	-10
Coperture accessibili solo per manutenzione	-830	-40	-11	-604
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1662	-82	-21	-1188
Pressione del Vento (+X)	883	-114	12	-373
Pressione del Vento (-X)	860	-115	13	-366
Pressione del Vento (+Y)	-1745	228	-26	737
Pressione del Vento (-Y)	872	-114	13	-370
Sezione 36[Arm]				
Carico Permanente	-19761	1772	38	-3480
Permanenti NON Strutturali	-7492	890	4	-1964
Abitazioni	464	-175	3	321
Locali Pubblici	-5	2	-1	-11
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2950	402	0	-847
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-5905	805	-1	-1695
Pressione del Vento (+X)	-16	71	-10	-280

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Pressione del Vento (-X)	-20	71	-11	-275
Pressione del Vento (+Y)	36	-142	22	561
Pressione del Vento (-Y)	-19	71	-11	-281
Maschio Maschio 6				
Sezione 25[Arm]				
Carico Permanente	-43101	-2256	-983	-894
Permanenti NON Strutturali	-12370	-619	-247	-173
Abitazioni	-613	699	-13	528
Locali Pubblici	-72	-8	16	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4245	-504	-92	-286
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-8502	-1012	-186	-538
Pressione del Vento (+X)	632	221	48	134
Pressione del Vento (-X)	625	219	49	131
Pressione del Vento (+Y)	-1257	-440	-97	-264
Pressione del Vento (-Y)	628	220	49	132
Sezione 26[Arm]				
Carico Permanente	-60207	-4000	-445	1229
Permanenti NON Strutturali	-19932	-893	-102	185
Abitazioni	-125	167	-1	902
Locali Pubblici	-44	45	10	-28
Coperture accessibili solo per manutenzione	-7246	-421	-39	-311
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-14511	-842	-82	-625
Pressione del Vento (+X)	560	116	13	232
Pressione del Vento (-X)	555	113	13	232
Pressione del Vento (+Y)	-1115	-231	-27	-465
Pressione del Vento (-Y)	557	115	13	232
Sezione 27[Arm]				
Carico Permanente	-31084	3225	20	-1009
Permanenti NON Strutturali	-12312	831	6	389
Abitazioni	141	346	6	366
Locali Pubblici	6	-32	0	13
Coperture accessibili solo per manutenzione	-4591	-16	0	-255
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-9183	-32	0	-487
Pressione del Vento (+X)	-31	82	-19	89
Pressione del Vento (-X)	-31	82	-19	87
Pressione del Vento (+Y)	63	-161	37	-171
Pressione del Vento (-Y)	-30	82	-19	86
Sezione 28[Arm]				
Carico Permanente	-57647	-839	-797	1501
Permanenti NON Strutturali	-17594	-168	-189	364
Abitazioni	-319	751	-14	699
Locali Pubblici	-37	-1	16	-12
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6305	-386	-72	-132
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-12630	-775	-142	-170
Pressione del Vento (+X)	432	287	46	165
Pressione del Vento (-X)	426	283	47	164
Pressione del Vento (+Y)	-858	-573	-94	-330
Pressione del Vento (-Y)	429	285	46	165
Sezione 30[Arm]				
Carico Permanente	-51399	-4500	-70	1125
Permanenti NON Strutturali	-18348	-1049	-13	374
Abitazioni	-365	-626	7	639
Locali Pubblici	-40	43	2	-11
Coperture accessibili solo per manutenzione	-6564	-135	-7	-140
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-13144	-267	-17	-329
Pressione del Vento (+X)	506	-23	-20	134
Pressione del Vento (-X)	501	-26	-20	134
Pressione del Vento (+Y)	-1006	50	40	-285
Pressione del Vento (-Y)	503	-24	-20	142
Maschio Maschio 5				
Sezione 19[Arm]				
Carico Permanente	-3767	-470	-513	-1244
Permanenti NON Strutturali	-1514	-154	-159	-688
Abitazioni	-751	-114	-89	-874
Locali Pubblici	-189	5	17	-52
Coperture accessibili solo per manutenzione	-144	-9	-27	191
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-289	-19	-56	383
Pressione del Vento (+X)	326	31	-6	211
Pressione del Vento (-X)	328	32	-6	214
Pressione del Vento (+Y)	-653	-63	12	-422

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Pressione del Vento (-Y)	326	32	-6	211
Sezione 20[Arm]				
Carico Permanente	-12334	-199	50	2752
Permanenti NON Strutturali	-4796	-16	18	742
Abitazioni	-901	134	6	-464
Locali Pubblici	-78	-3	-1	-36
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1333	-62	3	494
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2672	-125	9	989
Pressione del Vento (+X)	138	0	1	182
Pressione del Vento (-X)	139	0	1	181
Pressione del Vento (+Y)	-276	-4	-3	-363
Pressione del Vento (-Y)	139	0	1	181
Sezione 21[Arm]				
Carico Permanente	-8895	552	243	7603
Permanenti NON Strutturali	-3935	185	105	2730
Abitazioni	-356	-111	51	-110
Locali Pubblici	-8	-3	-1	-26
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1286	95	17	1031
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2579	191	35	2086
Pressione del Vento (+X)	-72	21	-4	167
Pressione del Vento (-X)	-72	21	-4	162
Pressione del Vento (+Y)	144	-42	7	-328
Pressione del Vento (-Y)	-72	21	-4	163
Sezione 22[Arm]				
Carico Permanente	-7536	-43	-172	-546
Permanenti NON Strutturali	-2898	-15	-46	-528
Abitazioni	-1261	-18	-21	-901
Locali Pubblici	-192	-2	4	-61
Coperture accessibili solo per manutenzione	-428	3	-10	229
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-860	7	-20	457
Pressione del Vento (+X)	526	12	5	259
Pressione del Vento (-X)	528	12	4	268
Pressione del Vento (+Y)	-1053	-23	-10	-519
Pressione del Vento (-Y)	527	12	5	259
Sezione 24[Arm]				
Carico Permanente	-18080	-1221	47	6618
Permanenti NON Strutturali	-7355	-387	20	2374
Abitazioni	-979	132	12	-138
Locali Pubblici	18	6	0	-37
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2284	-202	2	938
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4576	-406	4	1878
Pressione del Vento (+X)	-284	-41	0	231
Pressione del Vento (-X)	-282	-42	0	232
Pressione del Vento (+Y)	565	84	0	-465
Pressione del Vento (-Y)	-283	-41	0	233
Fascia Fascia 3				
Sezione 64[Arm]				
Carico Permanente	-188	-95	-32	-1883
Permanenti NON Strutturali	-284	-12	-9	-839
Abitazioni	-830	64	-7	-693
Locali Pubblici	-78	4	1	-61
Coperture accessibili solo per manutenzione	292	-35	-1	23
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	584	-69	-2	42
Pressione del Vento (+X)	390	-30	-1	250
Pressione del Vento (-X)	389	-30	-1	249
Pressione del Vento (+Y)	-779	61	1	-500
Pressione del Vento (-Y)	389	-30	-1	250
Sezione 65[Arm]				
Carico Permanente	2432	-365	-25	1018
Permanenti NON Strutturali	761	-110	-5	301
Abitazioni	223	-30	-2	-134
Locali Pubblici	33	-4	1	-17
Coperture accessibili solo per manutenzione	169	-27	-1	180
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	337	-52	-4	361
Pressione del Vento (+X)	-70	8	0	103
Pressione del Vento (-X)	-70	8	0	102
Pressione del Vento (+Y)	140	-16	-1	-204
Pressione del Vento (-Y)	-70	8	0	103
Sezione 66[Arm]				
Carico Permanente	-8975	-647	-81	6381

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Permanenti NON Strutturali	-2843	-212	-20	2034
Abitazioni	53	15	-2	186
Locali Pubblici	37	4	2	4
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1085	-86	-7	685
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2171	-173	-15	1345
Pressione del Vento (+X)	-282	-31	2	59
Pressione del Vento (-X)	-280	-31	2	59
Pressione del Vento (+Y)	562	62	-4	-117
Pressione del Vento (-Y)	-281	-31	2	59
Fascia Fascia 4				
Sezione 67[Arm]				
Carico Permanente	6389	0	87	3383
Permanenti NON Strutturali	1649	0	24	1306
Abitazioni	1633	0	3	143
Locali Pubblici	-90	0	-2	-7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-58	0	8	421
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-118	0	17	843
Pressione del Vento (+X)	68	0	-18	39
Pressione del Vento (-X)	69	0	-18	39
Pressione del Vento (+Y)	-136	0	36	-78
Pressione del Vento (-Y)	68	0	-18	39
Sezione 68[Arm]				
Carico Permanente	-7942	-1625	91	9754
Permanenti NON Strutturali	-3796	-624	27	3642
Abitazioni	-335	-134	5	131
Locali Pubblici	51	15	-1	-30
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1274	-178	8	1314
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2549	-356	16	2602
Pressione del Vento (+X)	-553	-82	-9	200
Pressione del Vento (-X)	-549	-82	-8	199
Pressione del Vento (+Y)	1101	164	16	-398
Pressione del Vento (-Y)	-550	-82	-8	200
Sezione 69[Arm]				
Carico Permanente	-6618	153	-23	1164
Permanenti NON Strutturali	-3239	55	-5	488
Abitazioni	1565	-10	0	136
Locali Pubblici	-47	0	0	-20
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1843	24	-2	131
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-3694	49	-5	260
Pressione del Vento (+X)	-269	2	-12	134
Pressione del Vento (-X)	-265	2	-12	134
Pressione del Vento (+Y)	535	-2	26	-268
Pressione del Vento (-Y)	-267	2	-12	134
Sezione 70[Arm]				
Carico Permanente	5449	912	-11	1396
Permanenti NON Strutturali	1304	329	-1	631
Abitazioni	-1	-65	2	224
Locali Pubblici	-14	1	0	-32
Coperture accessibili solo per manutenzione	486	149	-1	147
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	974	299	-2	295
Pressione del Vento (+X)	-92	11	-8	221
Pressione del Vento (-X)	-92	11	-8	220
Pressione del Vento (+Y)	184	-23	16	-441
Pressione del Vento (-Y)	-92	11	-8	220
Sezione 71[Arm]				
Carico Permanente	-887	107	-106	-6254
Permanenti NON Strutturali	-814	12	-28	-2230
Abitazioni	451	19	-2	186
Locali Pubblici	-64	8	3	-23
Coperture accessibili solo per manutenzione	-462	-7	-9	-865
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-929	-15	-19	-1759
Pressione del Vento (+X)	239	-73	-6	178
Pressione del Vento (-X)	238	-73	-6	178
Pressione del Vento (+Y)	-476	145	12	-355
Pressione del Vento (-Y)	238	-73	-6	178
Sezione 72[Arm]				
Carico Permanente	567	0	-127	-2601
Permanenti NON Strutturali	-807	0	-32	-913
Abitazioni	1097	0	-2	52
Locali Pubblici	25	0	3	-5

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Coperture accessibili solo per manutenzione	-784	0	-12	-355
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1568	0	-24	-712
Pressione del Vento (+X)	-767	0	-10	39
Pressione del Vento (-X)	-760	0	-10	39
Pressione del Vento (+Y)	1527	0	19	-78
Pressione del Vento (-Y)	-764	0	-10	39
Fascia Fascia 5				
Sezione 73[Arm]				
Carico Permanente	-6701	354	-77	-7006
Permanenti NON Strutturali	-2517	162	-20	-2189
Abitazioni	664	-62	2	314
Locali Pubblici	11	-2	2	14
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1216	87	-9	-950
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2436	174	-17	-1893
Pressione del Vento (+X)	-109	15	3	83
Pressione del Vento (-X)	-107	15	3	82
Pressione del Vento (+Y)	216	-31	-5	-163
Pressione del Vento (-Y)	-107	15	3	82
Sezione 74[Arm]				
Carico Permanente	6849	-626	-24	-2010
Permanenti NON Strutturali	1505	-129	-1	-755
Abitazioni	10	-6	0	231
Locali Pubblici	-54	4	2	11
Coperture accessibili solo per manutenzione	572	-47	-1	-384
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	1147	-94	-3	-770
Pressione del Vento (+X)	-263	27	2	-38
Pressione del Vento (-X)	-260	27	4	-37
Pressione del Vento (+Y)	523	-55	-6	75
Pressione del Vento (-Y)	-262	27	3	-37
Sezione 75[Arm]				
Carico Permanente	3927	561	-35	2698
Permanenti NON Strutturali	1923	238	-5	94
Abitazioni	-669	-76	0	280
Locali Pubblici	-49	-5	2	-5
Coperture accessibili solo per manutenzione	1018	122	-2	-84
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	2039	245	-5	-156
Pressione del Vento (+X)	264	22	-3	-332
Pressione del Vento (-X)	259	22	-3	-327
Pressione del Vento (+Y)	-523	-45	7	659
Pressione del Vento (-Y)	262	22	-3	-329
Fascia Fascia 6				
Sezione 76[Arm]				
Carico Permanente	1581	0	-126	3850
Permanenti NON Strutturali	-1101	0	-33	1351
Abitazioni	1423	0	-1	43
Locali Pubblici	-2	0	2	-1
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1019	0	-13	478
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2041	0	-26	957
Pressione del Vento (+X)	-780	0	-20	-29
Pressione del Vento (-X)	-771	0	-20	-29
Pressione del Vento (+Y)	1551	0	39	59
Pressione del Vento (-Y)	-776	0	-20	-29
Sezione 77[Arm]				
Carico Permanente	-3807	-598	-114	8855
Permanenti NON Strutturali	-1189	-84	-28	2925
Abitazioni	-550	-153	0	285
Locali Pubblici	-19	-2	3	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-189	37	-12	960
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-378	73	-23	1952
Pressione del Vento (+X)	38	55	-9	-100
Pressione del Vento (-X)	36	54	-9	-97
Pressione del Vento (+Y)	-73	-108	20	197
Pressione del Vento (-Y)	37	55	-9	-99
Sezione 78[Arm]				
Carico Permanente	-12933	232	-24	724
Permanenti NON Strutturali	-5330	88	-11	33
Abitazioni	443	-5	2	213
Locali Pubblici	6	0	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-2151	35	-5	-79
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-4309	71	-11	-157

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Pressione del Vento (+X)	-421	2	-39	-74
Pressione del Vento (-X)	-418	2	-39	-73
Pressione del Vento (+Y)	838	-4	79	147
Pressione del Vento (-Y)	-420	2	-39	-74
Sezione 79[Arm]				
Carico Permanente	10117	1212	-9	950
Permanenti NON Strutturali	3041	436	-6	-69
Abitazioni	215	-13	1	373
Locali Pubblici	-33	-3	0	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	1038	167	-3	-177
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	2081	334	-5	-353
Pressione del Vento (+X)	-236	6	-26	-132
Pressione del Vento (-X)	-234	6	-27	-129
Pressione del Vento (+Y)	471	-10	52	261
Pressione del Vento (-Y)	-235	6	-27	-130
Sezione 80[Arm]				
Carico Permanente	2579	-743	74	-6765
Permanenti NON Strutturali	-311	-109	13	-2795
Abitazioni	750	-106	3	298
Locali Pubblici	-33	5	-3	-3
Coperture accessibili solo per manutenzione	-424	3	3	-1170
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-850	7	8	-2317
Pressione del Vento (+X)	-415	38	-37	-118
Pressione del Vento (-X)	-409	37	-38	-116
Pressione del Vento (+Y)	823	-74	75	233
Pressione del Vento (-Y)	-411	37	-38	-117
Sezione 81[Arm]				
Carico Permanente	-7565	0	102	-2735
Permanenti NON Strutturali	-2312	0	16	-1010
Abitazioni	-449	0	5	29
Locali Pubblici	19	0	-3	2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-663	0	5	-384
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1326	0	10	-770
Pressione del Vento (+X)	-138	0	-66	6
Pressione del Vento (-X)	-139	0	-67	6
Pressione del Vento (+Y)	277	0	132	-11
Pressione del Vento (-Y)	-139	0	-66	6
Muro P2-P5				
Maschio Maschio 8				
Sezione 37[Arm]				
Carico Permanente	-147277	866	-431	388
Permanenti NON Strutturali	-37491	-2990	-93	100
Abitazioni	-19331	-698	79	28
Locali Pubblici	1292	-59	-6	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-5990	-775	-54	25
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-11981	-1582	-110	50
Pressione del Vento (+X)	-111	3710	-647	3150
Pressione del Vento (-X)	-186	3858	-638	3138
Pressione del Vento (+Y)	295	-7563	1284	-6303
Pressione del Vento (-Y)	-149	3784	-642	3152
Sezione 38[Arm]				
Carico Permanente	-82374	-8215	-61	247
Permanenti NON Strutturali	-23746	-4616	12	41
Abitazioni	-11984	-690	71	15
Locali Pubblici	431	-97	0	-6
Coperture accessibili solo per manutenzione	-3725	-1343	-28	11
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-7455	-2712	-53	17
Pressione del Vento (+X)	301	1060	-38	3416
Pressione del Vento (-X)	270	1113	-37	3419
Pressione del Vento (+Y)	-570	-2170	76	-6832
Pressione del Vento (-Y)	285	1086	-37	3416
Sezione 39[Arm]				
Carico Permanente	-19191	2852	8	-138
Permanenti NON Strutturali	-7656	1573	64	-68
Abitazioni	-4031	-17	160	-17
Locali Pubblici	53	53	0	-2
Coperture accessibili solo per manutenzione	-1087	522	-43	-16
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-2174	1054	-86	-30
Pressione del Vento (+X)	865	1617	283	2461
Pressione del Vento (-X)	867	1626	282	2457

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma					
CC	N	MNP	MFP	TNP	
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
Pressione del Vento (+Y)	-1728	-3239	-566	-4917	
Pressione del Vento (-Y)	868	1620	282	2463	
Muro P1-P2					
Maschio Maschio 9					
Sezione 40[Arm]					
Carico Permanente	-43374	1323	2315	-836	
Permanenti NON Strutturali	-13780	402	686	1477	
Abitazioni	-10241	1020	515	-540	
Locali Pubblici	-165	-147	-74	144	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-550	-347	65	704	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1093	-695	126	1402	
Pressione del Vento (+X)	-511	-435	357	211	
Pressione del Vento (-X)	-667	-399	363	464	
Pressione del Vento (+Y)	1179	831	-719	-674	
Pressione del Vento (-Y)	-589	-416	358	338	
Sezione 41[Arm]					
Carico Permanente	-37903	-4754	-1	-4846	
Permanenti NON Strutturali	-19557	-1439	-11	181	
Abitazioni	-15494	412	-4	-1066	
Locali Pubblici	-97	7	2	145	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-424	-712	-2	458	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-847	-1418	-7	916	
Pressione del Vento (+X)	-330	-408	-40	212	
Pressione del Vento (-X)	-404	-409	-41	443	
Pressione del Vento (+Y)	736	818	82	-653	
Pressione del Vento (-Y)	-367	-409	-40	327	
Sezione 42[Arm]					
Carico Permanente	-37376	1963	-489	-6425	
Permanenti NON Strutturali	-28891	698	-225	-1333	
Abitazioni	-24307	-578	-143	-1311	
Locali Pubblici	-21	14	4	106	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-68	487	-22	61	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-133	970	-46	114	
Pressione del Vento (+X)	-30	424	-326	241	
Pressione del Vento (-X)	-41	440	-326	375	
Pressione del Vento (+Y)	72	-864	647	-621	
Pressione del Vento (-Y)	-33	433	-326	308	
Muro P4-P5					
Maschio Maschio 11					
Sezione 49[Arm]					
Carico Permanente	-17512	3561	-965	1327	
Permanenti NON Strutturali	-6890	1372	-298	-129	
Abitazioni	-4628	1090	-193	-1518	
Locali Pubblici	-154	-42	32	75	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-454	73	-40	580	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-912	148	-80	1168	
Pressione del Vento (+X)	68	-9	-43	-153	
Pressione del Vento (-X)	81	-9	-43	-157	
Pressione del Vento (+Y)	-150	16	84	308	
Pressione del Vento (-Y)	75	-9	-43	-155	
Sezione 50[Arm]					
Carico Permanente	-24832	338	17	-2605	
Permanenti NON Strutturali	-13098	866	12	-1520	
Abitazioni	-9958	1932	0	-2731	
Locali Pubblici	-45	-25	-1	33	
Coperture accessibili solo per manutenzione	-475	-507	4	602	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-955	-1015	8	1206	
Pressione del Vento (+X)	139	10	9	87	
Pressione del Vento (-X)	148	10	9	83	
Pressione del Vento (+Y)	-288	-19	-18	-170	
Pressione del Vento (-Y)	143	10	9	85	
Sezione 51[Arm]					
Carico Permanente	-16361	-1530	323	-9561	
Permanenti NON Strutturali	-12855	-1338	134	-4730	
Abitazioni	-11248	-1577	67	-3497	
Locali Pubblici	-14	19	-2	54	
Coperture accessibili solo per manutenzione	159	193	20	-321	
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	317	388	41	-644	
Pressione del Vento (+X)	150	-28	36	-138	
Pressione del Vento (-X)	150	-28	36	-140	

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Pressione del Vento (+Y)	-300	59	-70	278
Pressione del Vento (-Y)	150	-28	36	-140
Sezione 52[Arm]				
Carico Permanente	-20833	2163	-339	1001
Permanenti NON Strutturali	-9258	1110	-98	-56
Abitazioni	-6062	842	-68	-1758
Locali Pubblici	-125	-18	9	72
Coperture accessibili solo per manutenzione	-716	52	-11	701
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-1437	103	-23	1403
Pressione del Vento (+X)	124	-11	-15	-103
Pressione del Vento (-X)	138	-11	-16	-110
Pressione del Vento (+Y)	-261	25	28	213
Pressione del Vento (-Y)	131	-11	-16	-107
Sezione 54[Arm]				
Carico Permanente	-22485	1730	155	-8204
Permanenti NON Strutturali	-13660	1445	58	-4044
Abitazioni	-11108	2177	28	-3395
Locali Pubblici	-7	-22	-3	44
Coperture accessibili solo per manutenzione	-200	-399	10	-27
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-403	-803	21	-56
Pressione del Vento (+X)	154	9	20	-51
Pressione del Vento (-X)	157	8	20	-53
Pressione del Vento (+Y)	-311	-17	-39	103
Pressione del Vento (-Y)	157	9	20	-52
Maschio Maschio 10				
Sezione 43[Arm]				
Carico Permanente	-13520	-2760	-548	-317
Permanenti NON Strutturali	-4412	-498	-171	1529
Abitazioni	-3912	-484	-152	1150
Locali Pubblici	-6	77	25	44
Coperture accessibili solo per manutenzione	76	-8	-8	44
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	151	-16	-17	87
Pressione del Vento (+X)	-33	13	-5	-43
Pressione del Vento (-X)	-16	10	-6	-38
Pressione del Vento (+Y)	49	-24	10	81
Pressione del Vento (-Y)	-24	13	-6	-40
Sezione 44[Arm]				
Carico Permanente	-14928	-2888	10	-111
Permanenti NON Strutturali	-8094	-1363	2	2093
Abitazioni	-7157	-1232	1	1628
Locali Pubblici	-14	25	-1	59
Coperture accessibili solo per manutenzione	131	21	0	36
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	264	41	1	73
Pressione del Vento (+X)	9	10	-2	-45
Pressione del Vento (-X)	21	11	-2	-41
Pressione del Vento (+Y)	-28	-23	6	87
Pressione del Vento (-Y)	15	11	-2	-44
Sezione 45[Arm]				
Carico Permanente	-11360	739	109	1678
Permanenti NON Strutturali	-9012	827	74	2236
Abitazioni	-7739	696	60	1979
Locali Pubblici	-8	10	0	28
Coperture accessibili solo per manutenzione	45	0	0	-77
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	90	17	4	-153
Pressione del Vento (+X)	33	-9	-1	-26
Pressione del Vento (-X)	34	-9	-1	-23
Pressione del Vento (+Y)	-67	18	-4	48
Pressione del Vento (-Y)	34	-9	-1	-24
Sezione 46[Arm]				
Carico Permanente	-14226	-1757	-195	-287
Permanenti NON Strutturali	-5159	-305	-51	1794
Abitazioni	-4680	-326	-43	1379
Locali Pubblici	-7	37	6	47
Coperture accessibili solo per manutenzione	134	13	-4	42
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	268	25	-6	82
Pressione del Vento (+X)	-40	0	-4	-45
Pressione del Vento (-X)	-21	-1	-5	-41
Pressione del Vento (+Y)	59	0	8	89
Pressione del Vento (-Y)	-30	-2	-5	-43
Sezione 48[Arm]				

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma

CC	N [N]	MNP [N-m]	MFP [N-m]	TNP [N]
Carico Permanente	-10114	-618	66	686
Permanenti NON Strutturali	-8628	-1262	25	2322
Abitazioni	-7407	-1042	19	1943
Locali Pubblici	-56	-17	-1	45
Coperture accessibili solo per manutenzione	67	-3	1	-15
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	131	-7	3	-27
Pressione del Vento (+X)	47	22	1	-35
Pressione del Vento (-X)	50	21	1	-31
Pressione del Vento (+Y)	-99	-42	-3	67
Pressione del Vento (-Y)	49	21	1	-33
Fascia Fascia 7				
Sezione 82[Arm]				
Carico Permanente	579	-261	-69	-1378
Permanenti NON Strutturali	837	-151	-18	151
Abitazioni	712	-125	-16	-72
Locali Pubblici	-25	3	3	17
Coperture accessibili solo per manutenzione	10	-3	-1	75
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	21	-6	-2	152
Pressione del Vento (+X)	-29	3	-1	-25
Pressione del Vento (-X)	-28	3	-1	-23
Pressione del Vento (+Y)	57	-6	2	49
Pressione del Vento (-Y)	-28	3	-1	-25
Sezione 83[Arm]				
Carico Permanente	1647	-227	-82	1154
Permanenti NON Strutturali	550	-77	-22	929
Abitazioni	922	-82	-17	411
Locali Pubblici	-56	3	2	7
Coperture accessibili solo per manutenzione	-171	6	-2	155
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-343	12	-4	309
Pressione del Vento (+X)	11	0	-3	-44
Pressione del Vento (-X)	11	0	-3	-45
Pressione del Vento (+Y)	-23	-1	5	89
Pressione del Vento (-Y)	11	0	-3	-44
Sezione 84[Arm]				
Carico Permanente	-258	117	-71	2746
Permanenti NON Strutturali	-371	13	-21	1376
Abitazioni	256	61	-16	665
Locali Pubblici	-41	-4	2	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	-228	-19	-2	208
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-456	-38	-4	414
Pressione del Vento (+X)	38	3	-2	-55
Pressione del Vento (-X)	39	3	-2	-56
Pressione del Vento (+Y)	-77	-6	4	110
Pressione del Vento (-Y)	39	3	-2	-55
Fascia Fascia 8				
Sezione 85[Arm]				
Carico Permanente	-2972	0	20	109
Permanenti NON Strutturali	-2651	0	-3	495
Abitazioni	-2494	0	-6	516
Locali Pubblici	0	0	-1	8
Coperture accessibili solo per manutenzione	106	0	2	-45
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	213	0	3	-90
Pressione del Vento (+X)	17	0	9	-9
Pressione del Vento (-X)	15	0	9	-9
Pressione del Vento (+Y)	-32	0	-18	19
Pressione del Vento (-Y)	16	0	9	-9
Sezione 86[Arm]				
Carico Permanente	2955	673	9	268
Permanenti NON Strutturali	216	301	-3	1333
Abitazioni	522	330	-4	1243
Locali Pubblici	-64	-9	0	28
Coperture accessibili solo per manutenzione	-116	-28	0	-67
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-233	-56	2	-138
Pressione del Vento (+X)	35	2	3	-25
Pressione del Vento (-X)	35	2	3	-25
Pressione del Vento (+Y)	-71	-5	-7	51
Pressione del Vento (-Y)	35	2	3	-25
Sezione 87[Arm]				
Carico Permanente	-3844	0	16	-1334
Permanenti NON Strutturali	-4501	0	-3	-260

Muri - Sollecitazioni in assenza di sisma				
CC	N	M _{NP}	M _{FP}	T _{NP}
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Abitazioni	-4390	0	-7	-169
Locali Pubblici	-19	0	0	16
Coperture accessibili solo per manutenzione	257	0	2	-30
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	514	0	5	-60
Pressione del Vento (+X)	45	0	19	-15
Pressione del Vento (-X)	42	0	19	-14
Pressione del Vento (+Y)	-88	0	-38	29
Pressione del Vento (-Y)	44	0	19	-14
Sezione 88[Arm]				
Carico Permanente	2270	0	8	-3759
Permanenti NON Strutturali	1225	0	-2	-1110
Abitazioni	1749	0	-5	-783
Locali Pubblici	-40	0	0	32
Coperture accessibili solo per manutenzione	-289	0	2	-81
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-579	0	3	-161
Pressione del Vento (+X)	-4	0	15	-34
Pressione del Vento (-X)	-5	0	15	-34
Pressione del Vento (+Y)	9	0	-30	68
Pressione del Vento (-Y)	-4	0	15	-34
Sezione 89[Arm]				
Carico Permanente	56	83	7	-5304
Permanenti NON Strutturali	106	-202	-1	-2338
Abitazioni	607	-282	-6	-1812
Locali Pubblici	-20	-1	0	31
Coperture accessibili solo per manutenzione	-214	49	3	-94
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-430	98	3	-190
Pressione del Vento (+X)	-8	8	19	-35
Pressione del Vento (-X)	-8	8	19	-36
Pressione del Vento (+Y)	17	-16	-39	71
Pressione del Vento (-Y)	-8	8	19	-36
Sezione 90[Arm]				
Carico Permanente	1943	0	17	-1895
Permanenti NON Strutturali	-1287	0	-1	-816
Abitazioni	-1470	0	-7	-662
Locali Pubblici	-52	0	0	13
Coperture accessibili solo per manutenzione	190	0	3	-20
Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	379	0	6	-40
Pressione del Vento (+X)	66	0	27	-11
Pressione del Vento (-X)	64	0	27	-11
Pressione del Vento (+Y)	-131	0	-54	22
Pressione del Vento (-Y)	65	0	27	-11

LEGENDA:

CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
N	Sforzo normale.
M_{NP}	Momento nel piano.
M_{FP}	Momento fuori piano.
T_{NP}	Taglio nel piano.

Muri - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma				
Dir	N	M _{NP}	M _{FP}	T _{NP}
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Muro P2-P3				
Maschio Maschio 2				
Sezione 7[Arm]				
X	-6930	-2001	296	-6647
Y	10239	-3004	663	-5781
Z	0	0	0	0
Sezione 8[Arm]				
X	-6645	2412	-9	-8714
Y	6047	-1029	-327	-7646
Z	0	0	0	0
Sezione 9[Arm]				
X	-5225	-4461	10	-4832
Y	2011	-1095	-241	-6479
Z	0	0	0	0
Sezione 10[Arm]				
X	-4475	-2606	111	-8215

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma

Dir	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]
Y	10297	-3461	209	-6914
Z	0	0	0	0
Sezione 12[Arm]				
X	-8736	5735	-3	-6629
Y	1164	1436	-386	-7296
Z	0	0	0	0
Maschio Maschio 1				
Sezione 1[Arm]				
X	-9575	-24720	-213	-31101
Y	19229	1614	2460	4838
Z	0	0	0	0
Sezione 2[Arm]				
X	-6834	-12394	251	-37762
Y	14326	2553	-1292	4217
Z	0	0	0	0
Sezione 3[Arm]				
X	-1239	1470	114	-29336
Y	6173	-4294	-1109	4586
Z	0	0	0	0
Sezione 4[Arm]				
X	-11724	-23186	165	-35434
Y	17441	185	733	5151
Z	0	0	0	0
Sezione 6[Arm]				
X	2910	12096	184	-33312
Y	10743	9756	-1501	4131
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 1				
Sezione 55[Arm]				
X	-3842	398	14	-4648
Y	-833	160	62	-324
Z	0	0	0	0
Sezione 56[Arm]				
X	-327	19	13	-4101
Y	-418	190	88	-1199
Z	0	0	0	0
Sezione 57[Arm]				
X	5044	673	7	-3920
Y	1970	194	23	-2204
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 2				
Sezione 58[Arm]				
X	1174	0	2	-3396
Y	619	0	-13	-1576
Z	0	0	0	0
Sezione 59[Arm]				
X	5150	777	13	-4852
Y	2332	290	-83	-2144
Z	0	0	0	0
Sezione 60[Arm]				
X	-88	0	2	-4416
Y	71	0	-12	-2030
Z	0	0	0	0
Sezione 61[Arm]				
X	284	0	8	-5600
Y	-89	0	-86	-2579
Z	0	0	0	0
Sezione 62[Arm]				
X	-3242	365	8	-4979
Y	-1430	236	-86	-2436
Z	0	0	0	0
Sezione 63[Arm]				
X	-1083	0	1	-3285
Y	-270	0	-10	-1621
Z	0	0	0	0
Muro P1-P4				
Maschio Maschio 3				
Sezione 13[Arm]				
X	25766	-4016	-2552	-5819
Y	-187	-38843	-164	-24362

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma

Dir	N	M _{NP}	M _{FP}	T _{NP}
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Z	0	0	0	0
Sezione 14[Arm]				
X	13150	-5536	1528	-7195
Y	-101	-18311	36	-28556
Z	0	0	0	0
Sezione 15[Arm]				
X	1840	8285	1242	-6125
Y	-192	9644	93	-22288
Z	0	0	0	0
Muro P3-P6 Maschio Maschio 4				
Sezione 16[Arm]				
X	-21708	4116	-2715	2408
Y	-2044	-35460	193	-30377
Z	0	0	0	0
Sezione 17[Arm]				
X	-8890	6062	1522	2796
Y	-1447	-17665	181	-36104
Z	0	0	0	0
Sezione 18[Arm]				
X	869	-10390	1376	2482
Y	-1579	13001	-54	-28941
Z	0	0	0	0
Muro P5-P6 Maschio Maschio 7				
Sezione 31[Arm]				
X	202	-1423	-100	-2321
Y	-6050	1110	168	2697
Z	0	0	0	0
Sezione 32[Arm]				
X	-2810	458	43	-5341
Y	-4172	159	-24	4391
Z	0	0	0	0
Sezione 33[Arm]				
X	-2200	-1286	-8	-1121
Y	-1226	679	-105	2004
Z	0	0	0	0
Sezione 34[Arm]				
X	3468	-1700	-5	-3537
Y	-8308	1332	45	3344
Z	0	0	0	0
Sezione 36[Arm]				
X	-5057	1824	22	-3229
Y	-425	-914	-93	3260
Z	0	0	0	0
Maschio Maschio 6				
Sezione 25[Arm]				
X	-2568	-9625	-85	-7116
Y	-7714	128	1109	-84
Z	0	0	0	0
Sezione 26[Arm]				
X	-5482	652	-80	-14913
Y	-8543	-736	-663	459
Z	0	0	0	0
Sezione 27[Arm]				
X	-746	-8024	57	-4804
Y	-3024	798	-592	215
Z	0	0	0	0
Sezione 28[Arm]				
X	-782	-11442	-70	-10357
Y	-7918	-192	648	172
Z	0	0	0	0
Sezione 30[Arm]				
X	-1404	11447	84	-9613
Y	-8818	-1617	-901	480
Z	0	0	0	0
Maschio Maschio 5				
Sezione 19[Arm]				
X	-4246	-609	-57	-3524
Y	-4019	-223	129	-2076

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma

Dir	N	MNP	MFP	TNP
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N]
Z	0	0	0	0
Sezione 20[Arm]				
X	-390	35	-25	-4858
Y	-2839	48	28	-1499
Z	0	0	0	0
Sezione 21[Arm]				
X	2871	-471	18	-3708
Y	-634	-143	-156	-1206
Z	0	0	0	0
Sezione 22[Arm]				
X	-8037	-220	-12	-4732
Y	-5911	-84	34	-2549
Z	0	0	0	0
Sezione 24[Arm]				
X	8433	955	-11	-5452
Y	-132	210	-53	-1591
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 3				
Sezione 64[Arm]				
X	-7203	593	-22	-3857
Y	-3049	210	7	-2449
Z	0	0	0	0
Sezione 65[Arm]				
X	131	2	4	-2127
Y	972	-120	36	-526
Z	0	0	0	0
Sezione 66[Arm]				
X	7234	690	12	-3073
Y	394	89	43	625
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 4				
Sezione 67[Arm]				
X	4127	0	-5	-1859
Y	1172	0	0	-939
Z	0	0	0	0
Sezione 68[Arm]				
X	12274	1431	-21	-4846
Y	3119	346	30	-1642
Z	0	0	0	0
Sezione 69[Arm]				
X	221	37	0	-4939
Y	-278	3	-15	-1716
Z	0	0	0	0
Sezione 70[Arm]				
X	22	-105	2	-4729
Y	-1171	-106	-69	-1696
Z	0	0	0	0
Sezione 71[Arm]				
X	-9164	908	10	-4275
Y	-4372	375	-80	-1656
Z	0	0	0	0
Sezione 72[Arm]				
X	-2420	0	1	-1554
Y	-1301	0	-9	-938
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 5				
Sezione 73[Arm]				
X	-6669	579	-23	-3637
Y	1337	-182	51	-655
Z	0	0	0	0
Sezione 74[Arm]				
X	608	-7	-7	-2342
Y	2295	-226	41	341
Z	0	0	0	0
Sezione 75[Arm]				
X	7274	818	9	-2919
Y	-3241	-307	-12	3137
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 6				
Sezione 76[Arm]				

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma

Dir	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]
X	1620	0	-3	-550
Y	-1266	0	-8	1271
Z	0	0	0	0
Sezione 77[Arm]				
X	8542	942	-6	-2509
Y	-6041	-614	-82	2204
Z	0	0	0	0
Sezione 78[Arm]				
X	698	5	4	-3141
Y	-212	4	-15	2389
Z	0	0	0	0
Sezione 79[Arm]				
X	532	82	14	-2897
Y	739	63	-68	2280
Z	0	0	0	0
Sezione 80[Arm]				
X	-5696	644	25	-2913
Y	4350	-502	-25	2264
Z	0	0	0	0
Sezione 81[Arm]				
X	-1245	0	3	-778
Y	674	0	-4	528
Z	0	0	0	0
Muro P2-P5 Maschio Maschio 8				
Sezione 37[Arm]				
X	4730	-7355	-3758	3509
Y	-897	-64409	-41	-37797
Z	0	0	0	0
Sezione 38[Arm]				
X	3120	-3309	1200	4279
Y	-801	-31290	-3	-44725
Z	0	0	0	0
Sezione 39[Arm]				
X	485	2120	1298	3861
Y	-343	14174	-13	-35021
Z	0	0	0	0
Muro P1-P2 Maschio Maschio 9				
Sezione 40[Arm]				
X	14061	-4909	-578	-16708
Y	16454	-702	905	2144
Z	0	0	0	0
Sezione 41[Arm]				
X	7484	-1078	-37	-18689
Y	10664	1561	-418	4000
Z	0	0	0	0
Sezione 42[Arm]				
X	5525	2411	96	-14272
Y	6190	-113	-394	4630
Z	0	0	0	0
Muro P4-P5 Maschio Maschio 11				
Sezione 49[Arm]				
X	6603	-3722	74	-8188
Y	-6349	450	362	2018
Z	0	0	0	0
Sezione 50[Arm]				
X	396	131	55	-14183
Y	-7236	276	-137	-1432
Z	0	0	0	0
Sezione 51[Arm]				
X	-4571	-2561	-29	-5482
Y	-4321	-476	-136	321
Z	0	0	0	0
Sezione 52[Arm]				
X	10350	-4679	64	-11070
Y	-6643	1	101	1127
Z	0	0	0	0
Sezione 54[Arm]				

Muri - Sollecitazioni per effetto del sisma

Dir	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]
X	-8399	3191	1	-8767
Y	-6609	635	-175	-716
Z	0	0	0	0
Maschio Maschio 10				
Sezione 43[Arm]				
X	379	-2165	218	-4985
Y	-6395	-868	189	-2737
Z	0	0	0	0
Sezione 44[Arm]				
X	2017	438	-67	-7233
Y	-4738	-725	-66	-3156
Z	0	0	0	0
Sezione 45[Arm]				
X	2779	-1628	-36	-4070
Y	-2432	140	-83	-2394
Z	0	0	0	0
Sezione 46[Arm]				
X	-2294	-1702	33	-6115
Y	-6673	-690	39	-2978
Z	0	0	0	0
Sezione 48[Arm]				
X	6683	3215	-43	-5318
Y	-1908	131	-138	-2791
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 7				
Sezione 82[Arm]				
X	-4312	466	12	-3631
Y	-518	-27	8	-1407
Z	0	0	0	0
Sezione 83[Arm]				
X	710	6	25	-4136
Y	620	-89	31	-185
Z	0	0	0	0
Sezione 84[Arm]				
X	3546	288	22	-4775
Y	270	74	10	590
Z	0	0	0	0
Fascia Fascia 8				
Sezione 85[Arm]				
X	372	0	-3	-2725
Y	326	0	-16	-813
Z	0	0	0	0
Sezione 86[Arm]				
X	3661	503	-17	-4000
Y	1324	227	-67	-1231
Z	0	0	0	0
Sezione 87[Arm]				
X	-250	0	-1	-3727
Y	79	0	-18	-952
Z	0	0	0	0
Sezione 88[Arm]				
X	-2007	0	-3	-4722
Y	431	0	-92	-1258
Z	0	0	0	0
Sezione 89[Arm]				
X	-4476	570	5	-4279
Y	-429	46	-92	-1133
Z	0	0	0	0
Sezione 90[Arm]				
X	-890	0	2	-2608
Y	116	0	-22	-777
Z	0	0	0	0

LEGENDA:

Dir	Direzione del sisma.
N	Sforzo normale.
M_{NP}	Momento nel piano.
M_{FP}	Momento fuori piano.
T_{NP}	Taglio nel piano.

Muri - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]	
Muro P2-P3						
Maschio Maschio 2						
Sezione 7[Arm]						
X	+	-424	223	-10	510	
X	-	424	-223	10	-510	
Y	+	-794	417	-20	952	
Y	-	794	-417	20	-952	
Sezione 8[Arm]						
X	+	-168	-15	0	646	
X	-	168	15	0	-646	
Y	+	-314	-28	0	1207	
Y	-	314	28	0	-1207	
Sezione 9[Arm]						
X	+	50	195	5	494	
X	-	-50	-195	-5	-494	
Y	+	96	364	11	922	
Y	-	-96	-364	-11	-922	
Sezione 10[Arm]						
X	+	-507	261	-1	600	
X	-	507	-261	1	-600	
Y	+	-944	487	-3	1120	
Y	-	944	-487	3	-1120	
Sezione 12[Arm]						
X	+	185	-244	0	593	
X	-	-185	244	0	-593	
Y	+	345	-458	2	1107	
Y	-	-345	458	-2	-1107	
Maschio Maschio 1						
Sezione 1[Arm]						
X	+	85	305	-10	1047	
X	-	-85	-305	10	-1047	
Y	+	161	568	-22	1959	
Y	-	-161	-568	22	-1959	
Sezione 2[Arm]						
X	+	-6	-210	0	1229	
X	-	6	210	0	-1229	
Y	+	-17	-393	-5	2298	
Y	-	17	393	5	-2298	
Sezione 3[Arm]						
X	+	-91	534	0	984	
X	-	91	-534	0	-984	
Y	+	-166	994	0	1842	
Y	-	166	-994	0	-1842	
Sezione 4[Arm]						
X	+	158	241	-6	1191	
X	-	-158	-241	6	-1191	
Y	+	296	448	-12	2225	
Y	-	-296	-448	12	-2225	
Sezione 6[Arm]						
X	+	-328	-993	0	1159	
X	-	328	993	0	-1159	
Y	+	-606	-1855	0	2167	
Y	-	606	1855	0	-2167	
Fascia Fascia 1						
Sezione 55[Arm]						
X	+	146	-18	0	151	
X	-	-146	18	0	-151	
Y	+	272	-34	-2	282	
Y	-	-272	34	2	-282	
Sezione 56[Arm]						
X	+	38	-10	0	179	
X	-	-38	10	0	-179	
Y	+	68	-18	0	334	
Y	-	-68	18	0	-334	
Sezione 57[Arm]						
X	+	-218	-26	0	211	
X	-	218	26	0	-211	
Y	+	-407	-48	0	395	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	M _{NP}	M _{FP}	T _{NP}	
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N]	
Y	-	407	48	0		-395
Fascia Fascia 2						
Sezione 58[Arm]						
X	+	-52	0	0		165
X	-	52	0	0		-165
Y	+	-98	0	0		308
Y	-	98	0	0		-308
Sezione 59[Arm]						
X	+	-238	-34	0		240
X	-	238	34	0		-240
Y	+	-444	-64	-1		448
Y	-	444	64	1		-448
Sezione 60[Arm]						
X	+	0	0	0		213
X	-	0	0	0		-213
Y	+	0	0	0		398
Y	-	0	0	0		-398
Sezione 61[Arm]						
X	+	7	0	0		263
X	-	-7	0	0		-263
Y	+	13	0	0		491
Y	-	-13	0	0		-491
Sezione 62[Arm]						
X	+	162	-23	0		266
X	-	-162	23	0		-266
Y	+	303	-42	0		497
Y	-	-303	42	0		-497
Sezione 63[Arm]						
X	+	41	0	0		164
X	-	-41	0	0		-164
Y	+	76	0	0		307
Y	-	-76	0	0		-307
Muro P1-P4						
Maschio Maschio 3						
Sezione 13[Arm]						
X	+	205	-528	-14		-2112
X	-	-205	528	14		2112
Y	+	383	-985	-23		-3947
Y	-	-383	985	23		3947
Sezione 14[Arm]						
X	+	78	-372	0		-2393
X	-	-78	372	0		2393
Y	+	144	-690	0		-4471
Y	-	-144	690	0		4471
Sezione 15[Arm]						
X	+	-73	591	7		-2162
X	-	73	-591	-7		2162
Y	+	-142	1102	13		-4043
Y	-	142	-1102	-13		4043
Muro P3-P6						
Maschio Maschio 4						
Sezione 16[Arm]						
X	+	-42	849	-24		2091
X	-	42	-849	24		-2091
Y	+	-79	1589	-43		3904
Y	-	79	-1589	43		-3904
Sezione 17[Arm]						
X	+	50	817	0		2376
X	-	-50	-817	0		-2376
Y	+	93	1525	-5		4439
Y	-	-93	-1525	5		-4439
Sezione 18[Arm]						
X	+	149	-1072	14		2151
X	-	-149	1072	-14		-2151
Y	+	274	-2005	25		4023
Y	-	-274	2005	-25		-4023
Muro P5-P6						
Maschio Maschio 7						
Sezione 31[Arm]						
X	+	309	-115	-5		-232

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale							
Dir	e	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]		
X	-	-309	115	5	232		
Y	+	579	-214	-9	-431		
Y	-	-579	214	9	431		
Sezione 32[Arm]							
X	+	71	5	-1	-460		
X	-	-71	-5	1	460		
Y	+	133	10	-1	-860		
Y	-	-133	-10	1	860		
Sezione 33[Arm]							
X	+	-104	-89	3	-153		
X	-	104	89	-3	153		
Y	+	-194	-166	7	-286		
Y	-	194	166	-7	286		
Sezione 34[Arm]							
X	+	544	-136	1	-302		
X	-	-544	136	-1	302		
Y	+	1017	-254	2	-565		
Y	-	-1017	254	-2	565		
Sezione 36[Arm]							
X	+	-253	120	-1	-334		
X	-	253	-120	1	334		
Y	+	-472	227	-3	-624		
Y	-	472	-227	3	624		
Maschio Maschio 6							
Sezione 25[Arm]							
X	+	55	-442	-5	-332		
X	-	-55	442	5	332		
Y	+	98	-824	-9	-620		
Y	-	-98	824	9	620		
Sezione 26[Arm]							
X	+	-29	120	0	-787		
X	-	29	-120	0	787		
Y	+	-53	223	-5	-1471		
Y	-	53	-223	5	1471		
Sezione 27[Arm]							
X	+	28	-457	0	-247		
X	-	-28	457	0	247		
Y	+	52	-852	0	-458		
Y	-	-52	852	0	458		
Sezione 28[Arm]							
X	+	156	-522	-3	-522		
X	-	-156	522	3	522		
Y	+	291	-975	-5	-975		
Y	-	-291	975	5	975		
Sezione 30[Arm]							
X	+	147	672	0	-534		
X	-	-147	-672	0	534		
Y	+	276	1254	0	-998		
Y	-	-276	-1254	0	998		
Maschio Maschio 5							
Sezione 19[Arm]							
X	+	-231	-29	-6	-179		
X	-	231	29	6	179		
Y	+	-433	-54	-9	-333		
Y	-	433	54	9	333		
Sezione 20[Arm]							
X	+	-53	3	0	-242		
X	-	53	-3	0	242		
Y	+	-99	4	0	-450		
Y	-	99	-4	0	450		
Sezione 21[Arm]							
X	+	134	-22	1	-172		
X	-	-134	22	-1	172		
Y	+	251	-40	1	-321		
Y	-	-251	40	-1	321		
Sezione 22[Arm]							
X	+	-419	-10	-2	-233		
X	-	419	10	2	233		
Y	+	-783	-19	-3	-436		
Y	-	783	19	3	436		

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]	
Sezione 24[Arm]						
X	+	385	45	0		-270
X	-	-385	-45	0		270
Y	+	718	83	1		-501
Y	-	-718	-83	-1		501
Fascia Fascia 3						
Sezione 64[Arm]						
X	+	-345	28	-1		-192
X	-	345	-28	1		192
Y	+	-643	52	-2		-360
Y	-	643	-52	2		360
Sezione 65[Arm]						
X	+	17	-1	0		-101
X	-	-17	1	0		101
Y	+	31	-2	0		-187
Y	-	-31	2	0		187
Sezione 66[Arm]						
X	+	362	34	0		-154
X	-	-362	-34	0		154
Y	+	677	64	2		-287
Y	-	-677	-64	-2		287
Fascia Fascia 4						
Sezione 67[Arm]						
X	+	183	0	0		-81
X	-	-183	0	0		81
Y	+	341	0	0		-152
Y	-	-341	0	0		152
Sezione 68[Arm]						
X	+	559	66	0		-211
X	-	-559	-66	0		211
Y	+	1042	123	0		-397
Y	-	-1042	-123	0		397
Sezione 69[Arm]						
X	+	20	2	0		-218
X	-	-20	-2	0		218
Y	+	38	3	0		-408
Y	-	-38	-3	0		408
Sezione 70[Arm]						
X	+	35	-3	0		-201
X	-	-35	3	0		201
Y	+	65	-4	0		-376
Y	-	-65	4	0		376
Sezione 71[Arm]						
X	+	-362	38	0		-187
X	-	362	-38	0		187
Y	+	-677	70	0		-350
Y	-	677	-70	0		350
Sezione 72[Arm]						
X	+	-91	0	0		-66
X	-	91	0	0		66
Y	+	-170	0	0		-123
Y	-	170	0	0		123
Fascia Fascia 5						
Sezione 73[Arm]						
X	+	-368	34	-2		-151
X	-	368	-34	2		151
Y	+	-689	63	-2		-281
Y	-	689	-63	2		281
Sezione 74[Arm]						
X	+	-88	11	0		-119
X	-	88	-11	0		119
Y	+	-166	22	0		-222
Y	-	166	-22	0		222
Sezione 75[Arm]						
X	+	440	47	0		-271
X	-	-440	-47	0		271
Y	+	821	87	0		-507
Y	-	-821	-87	0		507
Fascia Fascia 6						
Sezione 76[Arm]						

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	M _{NP}	M _{FP}	T _{NP}	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
X	+	115	0	0		-80
X	-	-115	0	0		80
Y	+	216	0	0		-149
Y	-	-216	0	0		149
Sezione 77[Arm]						
X	+	596	65	0		-226
X	-	-596	-65	0		226
Y	+	1112	121	-1		-423
Y	-	-1112	-121	1		423
Sezione 78[Arm]						
X	+	33	0	0		-246
X	-	-33	0	0		246
Y	+	61	0	0		-461
Y	-	-61	0	0		461
Sezione 79[Arm]						
X	+	-26	3	0		-235
X	-	26	-3	0		235
Y	+	-47	6	0		-439
Y	-	47	-6	0		439
Sezione 80[Arm]						
X	+	-481	55	0		-269
X	-	481	-55	0		269
Y	+	-898	103	0		-502
Y	-	898	-103	0		502
Sezione 81[Arm]						
X	+	-95	0	0		-76
X	-	95	0	0		76
Y	+	-177	0	0		-142
Y	-	177	0	0		142
Muro P2-P5						
Maschio Maschio 8						
Sezione 37[Arm]						
X	+	-210	-800	-18		18
X	-	210	800	18		-18
Y	+	-394	-1492	-32		34
Y	-	394	1492	32		-34
Sezione 38[Arm]						
X	+	-112	-405	0		12
X	-	112	405	0		-12
Y	+	-212	-758	0		21
Y	-	212	758	0		-21
Sezione 39[Arm]						
X	+	-26	154	8		15
X	-	26	-154	-8		-15
Y	+	-53	290	15		30
Y	-	53	-290	-15		-30
Muro P1-P2						
Maschio Maschio 9						
Sezione 40[Arm]						
X	+	320	-56	12		987
X	-	-320	56	-12		-987
Y	+	598	-103	22		1845
Y	-	-598	103	-22		-1845
Sezione 41[Arm]						
X	+	193	-29	0		1091
X	-	-193	29	0		-1091
Y	+	362	-57	0		2040
Y	-	-362	57	0		-2040
Sezione 42[Arm]						
X	+	42	-57	-5		998
X	-	-42	57	5		-998
Y	+	80	-107	-13		1861
Y	-	-80	107	13		-1861
Muro P4-P5						
Maschio Maschio 11						
Sezione 49[Arm]						
X	+	172	-185	4		-446
X	-	-172	185	-4		446
Y	+	323	-344	5		-831
Y	-	-323	344	-5		831

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N [N]	M _{NP} [N-m]	M _{FP} [N-m]	T _{NP} [N]	
Sezione 50[Arm]						
X	+	-176	38	0	-790	
X	-	176	-38	0	790	
Y	+	-327	73	0	-1475	
Y	-	327	-73	0	1475	
Sezione 51[Arm]						
X	+	-309	-180	0	-409	
X	-	309	180	0	409	
Y	+	-577	-336	2	-763	
Y	-	577	336	-2	763	
Sezione 52[Arm]						
X	+	377	-244	1	-599	
X	-	-377	244	-1	599	
Y	+	702	-455	3	-1118	
Y	-	-702	455	-3	1118	
Sezione 54[Arm]						
X	+	-600	222	0	-593	
X	-	600	-222	0	593	
Y	+	-1124	417	-1	-1109	
Y	-	1124	-417	1	1109	
Maschio Maschio 10						
Sezione 43[Arm]						
X	+	-271	-158	8	-393	
X	-	271	158	-8	393	
Y	+	-508	-296	13	-734	
Y	-	508	296	-13	734	
Sezione 44[Arm]						
X	+	-88	-29	0	-553	
X	-	88	29	0	553	
Y	+	-165	-57	0	-1034	
Y	-	165	57	0	1034	
Sezione 45[Arm]						
X	+	144	-105	-7	-375	
X	-	-144	105	7	375	
Y	+	270	-196	-11	-701	
Y	-	-270	196	11	701	
Sezione 46[Arm]						
X	+	-411	-125	0	-479	
X	-	411	125	0	479	
Y	+	-769	-234	0	-892	
Y	-	769	234	0	892	
Sezione 48[Arm]						
X	+	420	204	0	-478	
X	-	-420	-204	0	478	
Y	+	786	382	-1	-893	
Y	-	-786	-382	1	893	
Fascia Fascia 7						
Sezione 82[Arm]						
X	+	-246	23	0	-260	
X	-	246	-23	0	260	
Y	+	-459	43	0	-487	
Y	-	459	-43	0	487	
Sezione 83[Arm]						
X	+	84	-4	0	-274	
X	-	-84	4	0	274	
Y	+	156	-7	1	-510	
Y	-	-156	7	-1	510	
Sezione 84[Arm]						
X	+	220	20	0	-264	
X	-	-220	-20	0	264	
Y	+	410	37	2	-493	
Y	-	-410	-37	-2	493	
Fascia Fascia 8						
Sezione 85[Arm]						
X	+	36	0	0	-219	
X	-	-36	0	0	219	
Y	+	66	0	0	-408	
Y	-	-66	0	0	408	
Sezione 86[Arm]						
X	+	299	42	0	-334	

Muri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale						
Dir	e	N	M _{NP}	M _{FP}	T _{NP}	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N]	
X	-	-299	-42	0	334	
Y	+	558	79	0	-624	
Y	-	-558	-79	0	624	
Sezione 87[Arm]						
X	+	-13	0	0	-288	
X	-	13	0	0	288	
Y	+	-25	0	0	-539	
Y	-	25	0	0	539	
Sezione 88[Arm]						
X	+	-103	0	0	-339	
X	-	103	0	0	339	
Y	+	-193	0	0	-634	
Y	-	193	0	0	634	
Sezione 89[Arm]						
X	+	-293	38	0	-357	
X	-	293	-38	0	357	
Y	+	-547	70	0	-669	
Y	-	547	-70	0	669	
Sezione 90[Arm]						
X	+	-51	0	0	-216	
X	-	51	0	0	216	
Y	+	-95	0	0	-403	
Y	-	95	0	0	403	

LEGENDA:

Dir	Direzione del sisma.
e	Segno dell'eccentricità accidentale.
N	Sforzo normale.
M_{NP}	Momento nel piano.
M_{FP}	Momento fuori piano.
T_{NP}	Taglio nel piano.

12.4.2 Sollecitazioni e Verifiche strutturali platea - Locali Tecnici

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{dr}	CS	
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]		
Piano Terra																				
P	S	00007	-27	1 586	0.0452 4	0.0452 4	41.38	00009	3	2 005	0.0452 4	0.0452 4	32.73	00010	68	2 371	0.0452 4	0.0452 4	27.67	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		68	239	0.0452 4	0.0452 4	NS	
S	S		27	1 062	0.0452 4	0.0452 4	61.78		150	1 475	0.0452 4	0.0452 4	44.47		290	742	0.0452 4	0.0452 4	88.37	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	
P	S	00011	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00012	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00013	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	
	I		629	164	0.0452 4	0.0452 4	NS		305	297	0.0452 4	0.0452 4	NS		809	251	0.0452 4	0.0452 4	NS	
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	
	I		-21	328	0.0452 4	0.0452 4	NS		-541	476	0.0452 4	0.0452 4	NS		-800	453	0.0452 4	0.0452 4	NS	
P	S	00014	639	33	0.0452 4	0.0452 4	NS	00015	-23	1 583	0.0452 4	0.0452 4	41.45	00016	-15	2 681	0.0452 4	0.0452 4	24.48	
	I		639	187	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		140	1 050	0.0452 4	0.0452 4	62.47		176	1 947	0.0452 4	0.0452 4	33.69	
	I		55	307	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	
P	S	00028	-55	2 417	0.0452 4	0.0452 4	27.15	00029	13	2 290	0.0452 4	0.0452 4	28.65	00030	51	1 617	0.0452 4	0.0452 4	40.57	
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		51	335	0.0452	0.0452	NS	

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
					4	4					4	4					4	4	
S	S		6	371	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
	I		6	176	0.0452	0.0452	NS		-49	1 023	0.0452	0.0452	64.15		-91	2 014	0.0452	0.0452	32.59
P	S	00031	53	2 013	0.0452	0.0452	32.59	00032	5	568	0.0452	0.0452	NS	00033	-12	1 288	0.0452	0.0452	50.95
	I		53	184	0.0452	0.0452	NS		5	753	0.0452	0.0452	87.14		-12	210	0.0452	0.0452	NS
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
	I		4	1 914	0.0452	0.0452	34.28		33	2 564	0.0452	0.0452	25.59		-94	2 580	0.0452	0.0452	25.44
P	S	00034	49	1 183	0.0452	0.0452	55.46	00035	34	1 102	0.0452	0.0452	59.54	00036	3	464	0.0452	0.0452	NS
	I		49	1 635	0.0452	0.0452	40.13		34	962	0.0452	0.0452	68.20		3	839	0.0452	0.0452	78.21
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
	I		-97	2 167	0.0452	0.0452	30.29		27	1 381	0.0452	0.0452	47.51		-139	1 115	0.0452	0.0452	58.87
P	S	00037	0	0	0.0452	0.0452	-	00062	0	0	0.0452	0.0452	-	00063	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		99	1 623	0.0452	0.0452	40.42		96	3 274	0.0452	0.0452	20.04		-7	7 865	0.0452	0.0452	8.34
S	S		241	425	0.0452	0.0452	NS		-36	800	0.0452	0.0452	82.03		41	2 177	0.0452	0.0452	30.14
	I		241	151	0.0452	0.0452	NS		-36	287	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00064	0	0	0.0452	0.0452	-	00065	0	0	0.0452	0.0452	-	00066	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		-2	13 450	0.0452	0.0452	4.88		5	13 785	0.0452	0.0452	4.76		11	15 395	0.0452	0.0452	4.26
S	S		40	1 847	0.0452	0.0452	35.52		29	2 308	0.0452	0.0452	28.43		19	877	0.0452	0.0452	74.82
	I		40	1 399	0.0452	0.0452	46.90		29	21	0.0452	0.0452	NS		19	284	0.0452	0.0452	NS
P	S	00067	0	0	0.0452	0.0452	-	00068	0	0	0.0452	0.0452	-	00069	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		-4	15 970	0.0452	0.0452	4.11		-1	17 901	0.0452	0.0452	3.67		1	16 806	0.0452	0.0452	3.90
S	S		33	604	0.0452	0.0452	NS		52	2 893	0.0452	0.0452	22.68		37	735	0.0452	0.0452	89.27
	I		33	977	0.0452	0.0452	67.16		52	2 333	0.0452	0.0452	28.12		37	1 567	0.0452	0.0452	41.87
P	S	00070	0	0	0.0452	0.0452	-	00071	0	0	0.0452	0.0452	-	00072	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	18 548	0.0452	0.0452	3.54		0	16 781	0.0452	0.0452	3.91		0	17 898	0.0452	0.0452	3.67
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		37	682	0.0452	0.0452	96.21		53	2 692	0.0452	0.0452	24.37
	I		31	1 854	0.0452	0.0452	35.39		37	1 582	0.0452	0.0452	41.47		53	2 466	0.0452	0.0452	26.61
P	S	00073	0	0	0.0452	0.0452	-	00074	0	0	0.0452	0.0452	-	00075	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		1	15 890	0.0452	0.0452	4.13		4	15 640	0.0452	0.0452	4.20		4	14 058	0.0452	0.0452	4.67
S	S		32	311	0.0452	0.0452	NS		17	517	0.0452	0.0452	NS		25	1 693	0.0452	0.0452	38.76
	I		32	1 320	0.0452	0.0452	49.71		17	572	0.0452	0.0452	NS		25	495	0.0452	0.0452	NS
P	S	00076	0	0	0.0452	0.0452	-	00077	0	0	0.0452	0.0452	-	00078	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	14 174	0.0452	0.0452	4.63		-5	9 225	0.0452	0.0452	7.11		10	5 185	0.0452	0.0452	12.66
S	S		36	1 394	0.0452	0.0452	47.07		30	1 379	0.0452	0.0452	47.58		-25	389	0.0452	0.0452	NS
	I		36	1 759	0.0452	0.0452	37.30		30	83	0.0452	0.0452	NS		-25	592	0.0452	0.0452	NS
P	S	00111	83	3 468	0.0452	0.0452	18.92	00112	57	2 416	0.0452	0.0452	27.16	00113	-19	1 819	0.0452	0.0452	36.08
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		610	665	0.0452	0.0452	98.51		444	57	0.0452	0.0452	NS		-295	264	0.0452	0.0452	NS
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		444	185	0.0452	0.0452	NS		-295	156	0.0452	0.0452	NS
P	S	00114	36	1 152	0.0452	0.0452	56.95	00115	42	1 450	0.0452	0.0452	45.25	00116	-26	820	0.0452	0.0452	80.03
	I		36	170	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-		-26	317	0.0452	0.0452	NS

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																					
Dir	Pos	Nodo	NEd		MEd		As		Adf		CS	Nodo	NEd		MEd		As		Adf		CS
			[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[N]	[N-m]			[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			
S	S		279	28	0.0452	0.0452	NS		302	218	0.0452	0.0452	NS		-354	182	0.0452	0.0452	NS		
	I		279	394	0.0452	0.0452			302	216	0.0452	0.0452			-354	208	0.0452	0.0452			
P	S	00117	41	601	0.0452	0.0452	NS	00118	7	76	0.0452	0.0452	NS	00119	113	2 589	0.0452	0.0452	25.34		
	I		41	312	0.0452	0.0452			7	1 026	0.0452	0.0452			63.95	0	0	0.0452		0.0452	
S	S		318	139	0.0452	0.0452	NS		-431	145	0.0452	0.0452	NS		942	485	0.0452	0.0452	NS		
	I		318	138	0.0452	0.0452			-45	105	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452			
P	S	00120	19	219	0.0452	0.0452	NS	00121	20	351	0.0452	0.0452	NS	00122	-12	614	0.0452	0.0452	NS		
	I		19	597	0.0452	0.0452			20	494	0.0452	0.0452			-12	507	0.0452	0.0452			
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		152	360	0.0452	0.0452	NS		-225	92	0.0452	0.0452	NS		
	I		-36	88	0.0452	0.0452			152	91	0.0452	0.0452			-225	325	0.0452	0.0452			
P	S	00123	34	632	0.0452	0.0452	NS	00124	8	459	0.0452	0.0452	NS	00125	23	447	0.0452	0.0452	NS		
	I		34	418	0.0452	0.0452			8	813	0.0452	0.0452			80.71	23	693	0.0452		0.0452	
S	S		323	243	0.0452	0.0452	NS		-82	216	0.0452	0.0452	NS		149	80	0.0452	0.0452	NS		
	I		323	125	0.0452	0.0452			-82	236	0.0452	0.0452			149	153	0.0452	0.0452			
P	S	00126	0	0	0.0452	0.0452	-	00127	0	0	0.0452	0.0452	-	00128	13	38	0.0452	0.0452	NS		
	I		30	919	0.0452	0.0452			7	1 976	0.0452	0.0452			33.21	13	1 790	0.0452		0.0452	
S	S		86	256	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-		85	275	0.0452	0.0452	NS		
	I		0	0	0.0452	0.0452			61	688	0.0452	0.0452			95.36	85	36	0.0452		0.0452	
P	S	00129	10	364	0.0452	0.0452	NS	00130	-3	1 893	0.0452	0.0452	NS	00131	12	3 261	0.0452	0.0452	20.12		
	I		10	2 467	0.0452	0.0452			-3	1 739	0.0452	0.0452			37.73	0	0	0.0452		0.0452	
S	S		80	240	0.0452	0.0452	NS		-50	204	0.0452	0.0452	NS		23	578	0.0452	0.0452	NS		
	I		80	299	0.0452	0.0452			-50	252	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452			
P	S	00132	8	4 195	0.0452	0.0452	15.64	00133	7	3 145	0.0452	0.0452	NS	00134	19	2 236	0.0452	0.0452	29.34		
	I		0	0	0.0452	0.0452			7	1 511	0.0452	0.0452			43.43	19	212	0.0452		0.0452	
S	S		63	428	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-		20	193	0.0452	0.0452	NS		
	I		63	57	0.0452	0.0452			60	803	0.0452	0.0452			81.70	0	0	0.0452		0.0452	
P	S	00135	-1	2 779	0.0452	0.0452	23.61	00136	94	4 753	0.0452	0.0452	NS	00137	-555	519	0.0452	0.0452	NS		
	I		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452			-	0	0	0.0452		0.0452	
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		867	1 192	0.0452	0.0452	NS		-63	4 105	0.0452	0.0452	15.99		
	I		-103	266	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452			-	0	0	0.0452		0.0452	
P	S	00138	0	0	0.0452	0.0452	-	00139	-133	261	0.0452	0.0452	NS	00140	246	231	0.0452	0.0452	NS		
	I		52	270	0.0452	0.0452			-133	164	0.0452	0.0452			NS	246	122	0.0452		0.0452	
S	S		42	3 725	0.0452	0.0452	17.61		-45	2 808	0.0452	0.0452	NS		4	1 885	0.0452	0.0452	34.81		
	I		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452			-	0	0	0.0452		0.0452	
P	S	00141	169	239	0.0452	0.0452	NS	00142	-97	147	0.0452	0.0452	NS	00143	174	146	0.0452	0.0452	NS		
	I		169	364	0.0452	0.0452			-97	310	0.0452	0.0452			NS	174	161	0.0452		0.0452	
S	S		17	2 419	0.0452	0.0452	27.12		12	795	0.0452	0.0452	NS		11	1 625	0.0452	0.0452	40.38		
	I		0	0	0.0452	0.0452			12	57	0.0452	0.0452			82.54	0	0	0.0452		0.0452	
P	S	00144	196	166	0.0452	0.0452	NS	00145	-20	121	0.0452	0.0452	NS	00146	134	193	0.0452	0.0452	NS		
	I		196	187	0.0452	0.0452			-20	308	0.0452	0.0452			NS	134	295	0.0452		0.0452	
S	S		14	1 571	0.0452	0.0452	41.77		25	743	0.0452	0.0452		5	2 238	0.0452	0.0452	29.32			

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWS

Pag. 167 a 288

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		25	79	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00147	214	258	0.0452 4	0.0452 4	NS	00148	-33	266	0.0452 4	0.0452 4	NS	00149	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		214	122	0.0452 4	0.0452 4	NS		-33	135	0.0452 4	0.0452 4	NS		194	225	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		29	1 785	0.0452 4	0.0452 4	36.76		-22	2 330	0.0452 4	0.0452 4	28.16		24	3 054	0.0452 4	0.0452 4	21.48
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00150	-455	324	0.0452 4	0.0452 4	NS	00151	73	4 284	0.0452 4	0.0452 4	15.31	00152	-2	5 460	0.0452 4	0.0452 4	12.02
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-2	308	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		-53	2 725	0.0452 4	0.0452 4	24.08		553	574	0.0452 4	0.0452 4	NS		-97	121	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-97	421	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00153	26	8 691	0.0452 4	0.0452 4	7.55	00154	-9	10 593	0.0452 4	0.0452 4	6.19	00155	1	8 460	0.0452 4	0.0452 4	7.76
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		186	604	0.0452 4	0.0452 4	NS		-36	299	0.0452 4	0.0452 4	NS		25	289	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		186	143	0.0452 4	0.0452 4	NS		-36	125	0.0452 4	0.0452 4	NS		25	338	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00156	37	4 696	0.0452 4	0.0452 4	13.97	00157	6	2 028	0.0452 4	0.0452 4	32.36	00158	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		6	3 619	0.0452 4	0.0452 4	18.13		-5	6 595	0.0452 4	0.0452 4	9.95
S	S		126	542	0.0452 4	0.0452 4	NS		40	255	0.0452 4	0.0452 4	NS		13	180	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		126	280	0.0452 4	0.0452 4	NS		40	523	0.0452 4	0.0452 4	NS		13	732	0.0452 4	0.0452 4	89.64
P	S	00159	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00160	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00161	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		7	7 253	0.0452 4	0.0452 4	9.05		-36	7 683	0.0452 4	0.0452 4	8.54		0	7 019	0.0452 4	0.0452 4	9.35
S	S		111	377	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		86	688	0.0452 4	0.0452 4	95.35
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-295	1 161	0.0452 4	0.0452 4	56.56		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00162	13	2 362	0.0452 4	0.0452 4	27.78	00163	-1	3 835	0.0452 4	0.0452 4	17.11	00164	27	5 698	0.0452 4	0.0452 4	11.52
	I		13	4 167	0.0452 4	0.0452 4	15.75		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		64	208	0.0452 4	0.0452 4	NS		-35	428	0.0452 4	0.0452 4	NS		230	192	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		64	1 008	0.0452 4	0.0452 4	65.09		-35	304	0.0452 4	0.0452 4	NS		230	71	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00165	5	6 009	0.0452 4	0.0452 4	10.92	00166	9	4 330	0.0452 4	0.0452 4	15.15	00167	-3	2 824	0.0452 4	0.0452 4	23.24
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		9	1 303	0.0452 4	0.0452 4	50.36		-3	3 199	0.0452 4	0.0452 4	20.51
S	S		62	628	0.0452 4	0.0452 4	NS		69	277	0.0452 4	0.0452 4	NS		-114	400	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		69	500	0.0452 4	0.0452 4	NS		-114	561	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00168	43	2 191	0.0452 4	0.0452 4	29.95	00169	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00170	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		43	2 123	0.0452 4	0.0452 4	30.90		10	2 537	0.0452 4	0.0452 4	25.86		28	1 762	0.0452 4	0.0452 4	37.24
S	S		366	661	0.0452 4	0.0452 4	99.18		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		218	184	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-116	513	0.0452 4	0.0452 4	NS		218	163	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00171	-16	1 633	0.0452 4	0.0452 4	40.18	00172	11	3 469	0.0452 4	0.0452 4	18.92	00173	9	4 527	0.0452 4	0.0452 4	14.49
	I		-16	2 100	0.0452 4	0.0452 4	31.25		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-239	272	0.0452 4	0.0452 4	NS		108	593	0.0452 4	0.0452 4	NS		93	271	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		-239	333	0.0452 4	0.0452 4	NS		108	256	0.0452 4	0.0452 4	NS		93	121	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00174	4	4 767	0.0452 4	0.0452 4	13.76	00175	11	3 601	0.0452 4	0.0452 4	18.22	00176	42	2 847	0.0452 4	0.0452 4	23.05
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		11	75	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-2	479	0.0452 4	0.0452 4	NS		42	28	0.0452 4	0.0452 4	NS		439	477	0.0452 4	0.0452 4	NS

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	Nodo				CS	Nodo	Nodo				CS	Nodo	Nodo				CS
			N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm ² /cm]			N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm ² /cm]			N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm ² /cm]	
	I		-2	356	0.0452 4	0.0452 4	NS		42	230	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00177	19	280	0.0452 4	0.0452 4	NS	00178	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00179	-8	241	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		241	257	0.0452 4	0.0452 4	NS		-8	129	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00180	-55	2 377	0.0452 4	0.0452 4	27.61		21	2 611	0.0452 4	0.0452 4	25.13		-22	2 038	0.0452 4	0.0452 4	32.20
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00180	199	223	0.0452 4	0.0452 4	NS	00181	131	236	0.0452 4	0.0452 4	NS	00182	10	130	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		199	93	0.0452 4	0.0452 4	NS		131	297	0.0452 4	0.0452 4	NS		10	294	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00183	26	1 622	0.0452 4	0.0452 4	40.45		4	2 055	0.0452 4	0.0452 4	31.93		27	677	0.0452 4	0.0452 4	96.92
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		27	89	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00183	157	136	0.0452 4	0.0452 4	NS	00184	145	132	0.0452 4	0.0452 4	NS	00185	-52	102	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		157	165	0.0452 4	0.0452 4	NS		145	156	0.0452 4	0.0452 4	NS		-52	259	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00186	10	1 571	0.0452 4	0.0452 4	41.77		9	1 561	0.0452 4	0.0452 4	42.04		14	681	0.0452 4	0.0452 4	96.35
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		14	85	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00186	134	182	0.0452 4	0.0452 4	NS	00187	204	248	0.0452 4	0.0452 4	NS	00188	-89	229	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		134	263	0.0452 4	0.0452 4	NS		204	125	0.0452 4	0.0452 4	NS		-89	135	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S	00189	6	2 080	0.0452 4	0.0452 4	31.55		27	1 571	0.0452 4	0.0452 4	41.77		-32	2 097	0.0452 4	0.0452 4	31.29
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00189	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00190	76	398	0.0452 4	0.0452 4	NS	00191	33	1 609	0.0452 4	0.0452 4	40.78
	I		226	235	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		33	2 944	0.0452 4	0.0452 4	22.29
S	S	00192	29	2 687	0.0452 4	0.0452 4	24.42		-42	2 919	0.0452 4	0.0452 4	22.48		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-53	2 550	0.0452 4	0.0452 4	25.74
P	S	00192	22	621	0.0452 4	0.0452 4	NS	00193	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00194	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		22	2 385	0.0452 4	0.0452 4	27.51		-13	2 689	0.0452 4	0.0452 4	24.40		7	3 205	0.0452 4	0.0452 4	20.47
S	S	00209	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		55	232	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		25	1 668	0.0452 4	0.0452 4	39.34		-57	1 347	0.0452 4	0.0452 4	48.72		55	283	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00210	232	997	0.0452 4	0.0452 4	65.78	00210	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00211	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-26	883	0.0452 4	0.0452 4	74.32		61	1 203	0.0452 4	0.0452 4	54.54
S	S	00212	28	2 125	0.0452 4	0.0452 4	30.88		-24	2 502	0.0452 4	0.0452 4	26.23		26	2 326	0.0452 4	0.0452 4	28.21
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00212	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00213	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00214	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		35	1 393	0.0452 4	0.0452 4	47.10		43	1 750	0.0452 4	0.0452 4	37.49		-55	1 624	0.0452 4	0.0452 4	40.41
S	S	00215	35	1 990	0.0452 4	0.0452 4	32.97		13	1 936	0.0452 4	0.0452 4	33.89		16	1 603	0.0452 4	0.0452 4	40.93
	I		35	270	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00215	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00216	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00217	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-11	1 826	0.0452 4	0.0452 4	35.94		53	1 309	0.0452 4	0.0452 4	50.12		73	1 653	0.0452 4	0.0452 4	39.69
S	S	00218	52	1 733	0.0452 4	0.0452 4	37.86		34	1 550	0.0452 4	0.0452 4	42.33		19	1 519	0.0452 4	0.0452 4	43.20
	I		52	1 178	0.0452 4	0.0452 4	55.70		34	636	0.0452 4	0.0452 4	NS		19	27	0.0452 4	0.0452 4	NS
P	S	00218	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00219	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00220	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		69	1 298	0.0452 4	0.0452 4	50.54		-15	1 762	0.0452 4	0.0452 4	37.24		99	1 442	0.0452 4	0.0452 4	45.49
S	S	00218	43	1 540	0.0452 4	0.0452 4	42.60		56	1 727	0.0452 4	0.0452 4	37.99		12	1 610	0.0452 4	0.0452 4	40.76
	I		43	621	0.0452 4	0.0452 4	NS		56	1 167	0.0452 4	0.0452 4	56.22		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
					4	4					4	4					4	4	
P	S	00221	0	0	0.0452	0.0452	-	00222	0	0	0.0452	0.0452	-	00223	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		43	1 638	0.0452	0.0452	40.06		45	1 342	0.0452	0.0452	48.89		70	1 124	0.0452	0.0452	58.37
S	S		12	1 917	0.0452	0.0452	34.23		37	2 082	0.0452	0.0452	31.51		45	2 385	0.0452	0.0452	27.51
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		37	382	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00224	0	0	0.0452	0.0452	-	00225	274	756	0.0452	0.0452	86.73	00248	16	3 018	0.0452	0.0452	21.74
	I		-5	801	0.0452	0.0452	81.92		0	0	0.0452	0.0452	-		16	1 577	0.0452	0.0452	41.61
S	S		-18	2 412	0.0452	0.0452	27.21		40	1 836	0.0452	0.0452	35.74		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		82	3 668	0.0452	0.0452	17.89
P	S	00249	10	2 457	0.0452	0.0452	26.71	00250	24	1 358	0.0452	0.0452	48.32	00251	-1	2 431	0.0452	0.0452	26.99
	I		10	844	0.0452	0.0452	77.74		24	497	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		150	2 677	0.0452	0.0452	24.50		49	2 378	0.0452	0.0452	27.59		-42	1 242	0.0452	0.0452	52.84
P	S	00252	-96	3 444	0.0452	0.0452	19.06	00281	53	4 170	0.0452	0.0452	15.73	00282	-82	2 906	0.0452	0.0452	22.59
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		53	467	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		-316	1 130	0.0452	0.0452	58.12		0	0	0.0452	0.0452	-		-93	421	0.0452	0.0452	NS
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		67	969	0.0452	0.0452	67.71		-93	86	0.0452	0.0452	NS
P	S	00295	267	1 627	0.0452	0.0452	40.30	00296	0	0	0.0452	0.0452	-	00297	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		-172	864	0.0452	0.0452	75.98		40	1 446	0.0452	0.0452	45.37
S	S		55	3 119	0.0452	0.0452	21.04		-32	3 640	0.0452	0.0452	18.03		41	3 094	0.0452	0.0452	21.21
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00298	0	0	0.0452	0.0452	-	00299	0	0	0.0452	0.0452	-	00300	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		-1	1 730	0.0452	0.0452	37.93		64	2 122	0.0452	0.0452	30.92		-96	2 245	0.0452	0.0452	29.24
S	S		40	2 613	0.0452	0.0452	25.11		16	2 191	0.0452	0.0452	29.95		15	1 962	0.0452	0.0452	33.44
	I		40	252	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00301	0	0	0.0452	0.0452	-	00302	0	0	0.0452	0.0452	-	00303	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		-24	2 248	0.0452	0.0452	29.19		64	1 607	0.0452	0.0452	40.83		106	1 991	0.0452	0.0452	32.95
S	S		64	1 943	0.0452	0.0452	33.77		42	1 745	0.0452	0.0452	37.60		21	1 545	0.0452	0.0452	42.47
	I		64	1 372	0.0452	0.0452	47.82		42	733	0.0452	0.0452	89.51		21	208	0.0452	0.0452	NS
P	S	00304	0	0	0.0452	0.0452	-	00305	0	0	0.0452	0.0452	-	00306	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		75	1 599	0.0452	0.0452	41.03		-39	2 003	0.0452	0.0452	32.76		-51	1 761	0.0452	0.0452	37.27
S	S		48	1 751	0.0452	0.0452	37.47		61	1 961	0.0452	0.0452	33.46		10	1 652	0.0452	0.0452	39.72
	I		48	731	0.0452	0.0452	89.75		61	1 419	0.0452	0.0452	46.24		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00307	0	0	0.0452	0.0452	-	00308	0	0	0.0452	0.0452	-	00309	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		82	1 795	0.0452	0.0452	36.55		41	1 541	0.0452	0.0452	42.58		74	1 294	0.0452	0.0452	50.70
S	S		14	2 084	0.0452	0.0452	31.49		38	2 440	0.0452	0.0452	26.89		44	2 710	0.0452	0.0452	24.21
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		38	365	0.0452	0.0452	NS		0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00310	0	0	0.0452	0.0452	-	00311	262	806	0.0452	0.0452	81.36	00522	16	4 899	0.0452	0.0452	13.39
	I		-22	847	0.0452	0.0452	77.48		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		-18	2 955	0.0452	0.0452	22.21		42	2 155	0.0452	0.0452	30.45		0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452	-		41	1 449	0.0452	0.0452	45.28

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																							
Dir	Pos	Nodo	Nodo				CS	Nodo				CS	Nodo				CS						
			NEd	MEd	As	A _{df}		NEd	MEd	As	A _{df}		NEd	MEd	As	A _{df}							
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]				[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]				[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			
P	S	00523	16	3 838	0.0452	0.0452	17.10	00530	42	2 021	0.0452	0.0452	32.46	00531	39	2 706	0.0452	0.0452	24.25				
	I		0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-	39	267	0.0452	0.0452	NS						
	S		S	0	0	0.0452	0.0452	-	-25	227	0.0452	0.0452	NS	0	0	0.0452	0.0452	-					
S	I	28	1 464	0.0452	0.0452	44.82	-25	282	0.0452	0.0452	NS	27	1 110	0.0452	0.0452	59.11							
P	S	00532	7	3 854	0.0452	0.0452	17.03	00572	4	2 883	0.0452	0.0452	22.76	00573	8	3 998	0.0452	0.0452	16.41				
	I		7	1 015	0.0452	0.0452	64.65	0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-						
	S		S	0	0	0.0452	0.0452	-	-35	650	0.0452	0.0452	NS	14	334	0.0452	0.0452	NS					
S	I	-5	1 863	0.0452	0.0452	35.22	45	2 656	0.0452	0.0452	24.70	-20	1 747	0.0452	0.0452	37.56							
P	S	00581	33	255	0.0452	0.0452	NS	00582	30	746	0.0452	0.0452	87.95	00583	32	1 174	0.0452	0.0452	55.89				
	I		33	1 180	0.0452	0.0452	55.60	30	862	0.0452	0.0452	76.12	32	1 503	0.0452	0.0452	43.65						
	S		S	54	353	0.0452	0.0452	NS	0	0	0.0452	0.0452	-	64	61	0.0452	0.0452	NS					
S	I	54	291	0.0452	0.0452	NS	-15	904	0.0452	0.0452	72.59	98	1 292	0.0452	0.0452	50.78							
P	S	00584	49	1 281	0.0452	0.0452	51.22	00585	-22	594	0.0452	0.0452	NS	00586	37	936	0.0452	0.0452	70.10				
	I		49	1 857	0.0452	0.0452	35.33	-22	972	0.0452	0.0452	67.51	37	1 965	0.0452	0.0452	33.39						
	S		S	0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-					
S	I	130	1 976	0.0452	0.0452	33.20	-357	2 508	0.0452	0.0452	26.19	-159	2 431	0.0452	0.0452	27.00							
P	S	00587	30	853	0.0452	0.0452	76.92	00588	0	0	0.0452	0.0452	-	00589	21	27	0.0452	0.0452	NS				
	I		30	1 688	0.0452	0.0452	38.87	-45	1 888	0.0452	0.0452	34.76	-11	1 437	0.0452	0.0452	45.66						
	S		S	0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-	-59	117	0.0452	0.0452	NS					
S	I	44	2 430	0.0452	0.0452	27.00	63	2 635	0.0452	0.0452	24.90	151	2 627	0.0452	0.0452	24.97							
P	S	00590	51	216	0.0452	0.0452	NS	00591	0	0	0.0452	0.0452	-	00592	0	0	0.0452	0.0452	-				
	I		51	3 003	0.0452	0.0452	21.85	32	2 268	0.0452	0.0452	28.93	-47	3 483	0.0452	0.0452	18.84						
	S		S	0	0	0.0452	0.0452	-	8	38	0.0452	0.0452	NS	0	0	0.0452	0.0452	-					
S	I	243	3 856	0.0452	0.0452	17.01	27	3 071	0.0452	0.0452	21.37	116	3 182	0.0452	0.0452	20.62							
P	S	00593	4	873	0.0452	0.0452	75.16	00663	18	3 039	0.0452	0.0452	21.59	00664	-29	5 390	0.0452	0.0452	12.18				
	I		4	2 675	0.0452	0.0452	24.53	18	2 305	0.0452	0.0452	28.47	0	0	0.0452	0.0452	-						
	S		S	0	0	0.0452	0.0452	-	18	49	0.0452	0.0452	NS	3	77	0.0452	0.0452	NS					
S	I	12	3 312	0.0452	0.0452	19.81	18	1 658	0.0452	0.0452	39.58	3	905	0.0452	0.0452	72.51							
P	S	00665	-4	8 444	0.0452	0.0452	7.77	00666	17	9 945	0.0452	0.0452	6.60	00667	-3	10 871	0.0452	0.0452	6.04				
	I		0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-						
	S		S	57	700	0.0452	0.0452	93.73	16	813	0.0452	0.0452	80.71	23	676	0.0452	0.0452	97.06					
S	I	57	358	0.0452	0.0452	NS	16	225	0.0452	0.0452	NS	23	388	0.0452	0.0452	NS							
P	S	00668	-40	8 482	0.0452	0.0452	7.74	00672	-1	4 928	0.0452	0.0452	13.32	00673	-9	5 820	0.0452	0.0452	11.27				
	I		0	0	0.0452	0.0452	-	-1	808	0.0452	0.0452	81.21	0	0	0.0452	0.0452	-						
	S		S	-22	347	0.0452	0.0452	NS	-10	690	0.0452	0.0452	95.10	12	580	0.0452	0.0452	NS					
S	I	-22	543	0.0452	0.0452	NS	-10	991	0.0452	0.0452	66.22	12	268	0.0452	0.0452	NS							
P	S	00674	-26	5 632	0.0452	0.0452	11.65	00675	-3	5 873	0.0452	0.0452	11.17	00676	38	3 656	0.0452	0.0452	17.95				
	I		0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-	0	0	0.0452	0.0452	-						
	S		S	37	666	0.0452	0.0452	98.52	24	683	0.0452	0.0452	96.07	67	835	0.0452	0.0452	78.57					
S	I	37	61	0.0452	0.0452	NS	24	364	0.0452	0.0452	NS	67	471	0.0452	0.0452	NS							
P	S	00677	9	2 238	0.0452	0.0452	29.32	00684	0	0	0.0452	0.0452	-	00685	0	0	0.0452	0.0452	-				

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		9	4 165	0.0452 4	0.0452 4	15.75		6	7 565	0.0452 4	0.0452 4	8.67		62	8 399	0.0452 4	0.0452 4	7.81
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		22	2 020	0.0452 4	0.0452 4	32.48		41	2 012	0.0452 4	0.0452 4	32.61		73	3 729	0.0452 4	0.0452 4	17.59
P	S	00686	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00687	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00688	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		15	7 584	0.0452 4	0.0452 4	8.65		-26	9 157	0.0452 4	0.0452 4	7.17		10	6 594	0.0452 4	0.0452 4	9.95
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-2	1 988	0.0452 4	0.0452 4	33.01		-17	2 767	0.0452 4	0.0452 4	23.72		23	3 101	0.0452 4	0.0452 4	21.16
P	S	00697	15	1 314	0.0452 4	0.0452 4	49.94	00698	60	2 529	0.0452 4	0.0452 4	25.94	00799	-150	2 906	0.0452 4	0.0452 4	22.59
	I		15	3 669	0.0452 4	0.0452 4	17.88		60	3 471	0.0452 4	0.0452 4	18.90		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		44	420	0.0452 4	0.0452 4	NS		60	183	0.0452 4	0.0452 4	NS		-30	3 505	0.0452 4	0.0452 4	18.72
	I		44	408	0.0452 4	0.0452 4	NS		60	1 061	0.0452 4	0.0452 4	61.84		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00800	2	6 783	0.0452 4	0.0452 4	9.67	00801	5	7 606	0.0452 4	0.0452 4	8.63	00802	-54	4 423	0.0452 4	0.0452 4	14.84
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-2	4 445	0.0452 4	0.0452 4	14.76		-17	4 833	0.0452 4	0.0452 4	13.58		19	4 775	0.0452 4	0.0452 4	13.74
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00803	12	577	0.0452 4	0.0452 4	NS	00804	1	1 983	0.0452 4	0.0452 4	33.09	00805	9	5 518	0.0452 4	0.0452 4	11.89
	I		12	445	0.0452 4	0.0452 4	NS		1	1 409	0.0452 4	0.0452 4	46.57		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		31	3 703	0.0452 4	0.0452 4	17.72		26	3 713	0.0452 4	0.0452 4	17.67		1	4 943	0.0452 4	0.0452 4	13.28
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00806	5	5 995	0.0452 4	0.0452 4	10.95	00807	20	3 237	0.0452 4	0.0452 4	20.27	00808	16	456	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		20	515	0.0452 4	0.0452 4	NS		16	1 989	0.0452 4	0.0452 4	32.99
S	S		-3	5 757	0.0452 4	0.0452 4	11.40		-1	6 850	0.0452 4	0.0452 4	9.58		27	7 697	0.0452 4	0.0452 4	8.52
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00809	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00810	-10	2 988	0.0452 4	0.0452 4	21.96	00811	15	8 042	0.0452 4	0.0452 4	8.16
	I		36	1 822	0.0452 4	0.0452 4	36.01		-10	373	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-21	7 623	0.0452 4	0.0452 4	8.61		8	7 313	0.0452 4	0.0452 4	8.97		-26	6 309	0.0452 4	0.0452 4	10.40
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00812	-2	11 024	0.0452 4	0.0452 4	5.95	00813	-28	8 685	0.0452 4	0.0452 4	7.56	00814	-86	3 496	0.0452 4	0.0452 4	18.77
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		15	5 631	0.0452 4	0.0452 4	11.65		17	5 173	0.0452 4	0.0452 4	12.68		-46	4 074	0.0452 4	0.0452 4	16.11
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00815	24	6 901	0.0452 4	0.0452 4	9.51	00816	1	10 111	0.0452 4	0.0452 4	6.49	00817	-4	8 931	0.0452 4	0.0452 4	7.35
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-32	5 615	0.0452 4	0.0452 4	11.69		0	7 364	0.0452 4	0.0452 4	8.91		4	7 503	0.0452 4	0.0452 4	8.75
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00818	5	4 470	0.0452 4	0.0452 4	14.68	00819	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00820	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-14	4 406	0.0452 4	0.0452 4	14.89		17	6 136	0.0452 4	0.0452 4	10.69
S	S		-4	6 355	0.0452 4	0.0452 4	10.33		-1	3 827	0.0452 4	0.0452 4	17.15		2	2 803	0.0452 4	0.0452 4	23.41
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00821	0	2 569	0.0452 4	0.0452 4	25.54	00822	-3	5 663	0.0452 4	0.0452 4	11.59	00823	1	4 953	0.0452 4	0.0452 4	13.25

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	5 591	0.0452 4	0.0452 4	11.74		3	7 649	0.0452 4	0.0452 4	8.58		-1	9 529	0.0452 4	0.0452 4	6.89
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00824	-2	2 805	0.0452 4	0.0452 4	23.39	00825	4	1 788	0.0452 4	0.0452 4	36.70	00826	0	2 768	0.0452 4	0.0452 4	23.71
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		2	11 126	0.0452 4	0.0452 4	5.90		-4	11 853	0.0452 4	0.0452 4	5.54		0	11 566	0.0452 4	0.0452 4	5.67
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00827	-2	6 320	0.0452 4	0.0452 4	10.38	00828	2	9 990	0.0452 4	0.0452 4	6.57	00829	-3	10 746	0.0452 4	0.0452 4	6.11
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		1	10 440	0.0452 4	0.0452 4	6.29		-2	9 042	0.0452 4	0.0452 4	7.26		2	7 906	0.0452 4	0.0452 4	8.30
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00830	24	7 274	0.0452 4	0.0452 4	9.02	00831	-17	3 223	0.0452 4	0.0452 4	20.36	00832	1	10 547	0.0452 4	0.0452 4	6.22
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-32	6 059	0.0452 4	0.0452 4	10.83		8	3 791	0.0452 4	0.0452 4	17.31		-1	6 459	0.0452 4	0.0452 4	10.16
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00833	0	11 551	0.0452 4	0.0452 4	5.68	00834	0	8 342	0.0452 4	0.0452 4	7.87	00835	1	590	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	29	0.0452 4	0.0452 4	NS
S	S		0	7 650	0.0452 4	0.0452 4	8.58		0	7 060	0.0452 4	0.0452 4	9.29		-2	4 890	0.0452 4	0.0452 4	13.42
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00836	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00837	0	3 867	0.0452 4	0.0452 4	16.97	00838	0	5 621	0.0452 4	0.0452 4	11.67
	I		-1	2 676	0.0452 4	0.0452 4	24.52		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		1	3 924	0.0452 4	0.0452 4	16.72		0	6 682	0.0452 4	0.0452 4	9.82		0	8 736	0.0452 4	0.0452 4	7.51
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00839	0	4 777	0.0452 4	0.0452 4	13.74	00840	0	3 669	0.0452 4	0.0452 4	17.88	00841	0	3 797	0.0452 4	0.0452 4	17.28
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	10 379	0.0452 4	0.0452 4	6.32		0	11 439	0.0452 4	0.0452 4	5.74		0	11 696	0.0452 4	0.0452 4	5.61
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00842	0	5 580	0.0452 4	0.0452 4	11.76	00843	0	8 561	0.0452 4	0.0452 4	7.66	00844	0	10 759	0.0452 4	0.0452 4	6.10
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	11 130	0.0452 4	0.0452 4	5.90		0	10 117	0.0452 4	0.0452 4	6.49		0	8 844	0.0452 4	0.0452 4	7.42
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00845	1	9 964	0.0452 4	0.0452 4	6.59	00846	-17	3 088	0.0452 4	0.0452 4	21.25	00847	22	8 277	0.0452 4	0.0452 4	7.93
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-1	6 989	0.0452 4	0.0452 4	9.39		6	4 037	0.0452 4	0.0452 4	16.25		-13	4 919	0.0452 4	0.0452 4	13.34
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00848	0	12 406	0.0452 4	0.0452 4	5.29	00849	0	11 180	0.0452 4	0.0452 4	5.87	00850	0	5 545	0.0452 4	0.0452 4	11.83
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		0	6 715	0.0452 4	0.0452 4	9.77		0	6 733	0.0452 4	0.0452 4	9.75		0	5 213	0.0452 4	0.0452 4	12.59
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00851	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00852	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00853	0	702	0.0452 4	0.0452 4	93.47
	I		-3	7 307	0.0452 4	0.0452 4	8.98		3	10 390	0.0452 4	0.0452 4	6.32		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Pag. 173 a 288

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
					4	4					4	4					4	4	
S	S		1	3 120	0.0452	0.0452	21.03		0	2 217	0.0452	0.0452			0	4 696	0.0452	0.0452	13.97
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00854	0	4 854	0.0452	0.0452	13.52	00855	0	5 414	0.0452	0.0452	12.12	00856	0	4 699	0.0452	0.0452	13.96
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	6 929	0.0452	0.0452	9.47		0	8 626	0.0452	0.0452	7.61		0	9 856	0.0452	0.0452	6.66
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00857	0	4 329	0.0452	0.0452	15.16	00858	0	5 096	0.0452	0.0452	12.88	00859	0	7 217	0.0452	0.0452	9.09
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	10 404	0.0452	0.0452	6.31		0	10 299	0.0452	0.0452	6.37		0	9 805	0.0452	0.0452	6.69
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00860	0	9 746	0.0452	0.0452	6.73	00861	0	10 756	0.0452	0.0452	6.10	00862	20	7 535	0.0452	0.0452	8.71
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	8 926	0.0452	0.0452	7.35		0	7 567	0.0452	0.0452	8.67		-12	5 176	0.0452	0.0452	12.68
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00863	41	3 403	0.0452	0.0452	19.28	00864	-2	11 387	0.0452	0.0452	5.76	00865	0	12 562	0.0452	0.0452	5.22
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		10	3 198	0.0452	0.0452	20.52		2	5 742	0.0452	0.0452	11.43		0	6 739	0.0452	0.0452	9.74
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00866	0	9 097	0.0452	0.0452	7.21	00867	25	300	0.0452	0.0452	NS	00868	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		-1	434	0.0452	0.0452	NS		-4	4 239	0.0452	0.0452	15.48
S	S		0	6 204	0.0452	0.0452	10.58		-2	4 076	0.0452	0.0452	16.10		4	3 244	0.0452	0.0452	20.23
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00869	0	3 072	0.0452	0.0452	21.36	00870	0	5 217	0.0452	0.0452	12.58	00871	0	5 232	0.0452	0.0452	12.54
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	5 829	0.0452	0.0452	11.26		0	7 655	0.0452	0.0452	8.57		0	8 878	0.0452	0.0452	7.39
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00872	0	4 727	0.0452	0.0452	13.88	00873	0	4 966	0.0452	0.0452	13.21	00874	0	6 252	0.0452	0.0452	10.50
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	9 578	0.0452	0.0452	6.85		0	9 813	0.0452	0.0452	6.69		0	9 567	0.0452	0.0452	6.86
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00875	0	8 464	0.0452	0.0452	7.75	00876	0	10 305	0.0452	0.0452	6.37	00877	-1	9 750	0.0452	0.0452	6.73
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		0	9 047	0.0452	0.0452	7.25		0	8 055	0.0452	0.0452	8.15		2	6 223	0.0452	0.0452	10.54
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00878	-39	2 934	0.0452	0.0452	22.37	00879	23	8 218	0.0452	0.0452	7.98	00880	0	12 304	0.0452	0.0452	5.33
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
S	S		13	3 266	0.0452	0.0452	20.09		-14	5 056	0.0452	0.0452	12.98		0	7 006	0.0452	0.0452	9.37
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			0	0	0.0452	0.0452	-
P	S	00881	0	11 259	0.0452	0.0452	5.83	00882	0	5 679	0.0452	0.0452	11.55	00883	0	0	0.0452	0.0452	-
	I		0	0	0.0452	0.0452	-		0	0	0.0452	0.0452			-5	7 190	0.0452	0.0452	9.13

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																									
Dir	Pos	Nodo	NEd		MEd		As		Adf		CS	Nodo	NEd		MEd		As		Adf		CS				
			[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[N]	[N-m]			[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]							
S	S		0	7 190	0.0452	0.0452	4	4	9.13		0	5 628	0.0452	0.0452	4	4	11.66		2	3 420	0.0452	0.0452	4	4	19.19
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00884	0	0	0.0452	0.0452	4	4	-	00885	0	606	0.0452	0.0452	4	4	NS	00886	0	4 579	0.0452	0.0452	4	4	14.33
	I		12	10 567	0.0452	0.0452	4	4	6.21		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		-1	2 593	0.0452	0.0452	4	4	25.31		0	5 155	0.0452	0.0452	4	4	12.73		0	7 491	0.0452	0.0452	4	4	8.76
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00887	0	5 434	0.0452	0.0452	4	4	12.08	00888	0	5 069	0.0452	0.0452	4	4	12.95	00889	0	4 891	0.0452	0.0452	4	4	13.42
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		0	9 140	0.0452	0.0452	4	4	7.18		0	10 046	0.0452	0.0452	4	4	6.53		0	10 468	0.0452	0.0452	4	4	6.27
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00890	0	5 608	0.0452	0.0452	4	4	11.70	00891	0	7 262	0.0452	0.0452	4	4	9.04	00892	0	9 343	0.0452	0.0452	4	4	7.02
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		0	10 410	0.0452	0.0452	4	4	6.30		0	10 121	0.0452	0.0452	4	4	6.48		0	9 422	0.0452	0.0452	4	4	6.96
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00893	0	10 189	0.0452	0.0452	4	4	6.44	00894	18	7 234	0.0452	0.0452	4	4	9.07	00895	29	3 133	0.0452	0.0452	4	4	20.94
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		0	7 953	0.0452	0.0452	4	4	8.25		-20	5 369	0.0452	0.0452	4	4	12.22		8	3 893	0.0452	0.0452	4	4	16.86
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00896	1	10 306	0.0452	0.0452	4	4	6.37	00897	0	11 384	0.0452	0.0452	4	4	5.76	00898	0	8 418	0.0452	0.0452	4	4	7.80
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		-1	6 894	0.0452	0.0452	4	4	9.52		0	8 317	0.0452	0.0452	4	4	7.89		0	7 665	0.0452	0.0452	4	4	8.56
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00899	1	1 059	0.0452	0.0452	4	4	61.96	00900	0	0	0.0452	0.0452	4	4	-	00901	0	3 376	0.0452	0.0452	4	4	19.44
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		-2	2 714	0.0452	0.0452	4	4	24.18		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		-2	5 405	0.0452	0.0452	4	4	12.14		3	4 657	0.0452	0.0452	4	4	14.09		0	7 853	0.0452	0.0452	4	4	8.36
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00902	0	5 195	0.0452	0.0452	4	4	12.63	00903	0	5 147	0.0452	0.0452	4	4	12.75	00904	0	4 768	0.0452	0.0452	4	4	13.76
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		0	9 818	0.0452	0.0452	4	4	6.68		0	10 997	0.0452	0.0452	4	4	5.97		0	11 625	0.0452	0.0452	4	4	5.64
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00905	0	4 958	0.0452	0.0452	4	4	13.23	00906	0	6 149	0.0452	0.0452	4	4	10.67	00907	0	8 148	0.0452	0.0452	4	4	8.05
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		0	11 825	0.0452	0.0452	4	4	5.55		0	11 559	0.0452	0.0452	4	4	5.68		0	11 028	0.0452	0.0452	4	4	5.95
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00908	0	9 647	0.0452	0.0452	4	4	6.80	00909	1	8 898	0.0452	0.0452	4	4	7.37	00910	28	2 861	0.0452	0.0452	4	4	22.93
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		0	9 995	0.0452	0.0452	4	4	6.57		-1	7 862	0.0452	0.0452	4	4	8.35		12	4 246	0.0452	0.0452	4	4	15.45
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
P	S	00911	29	6 682	0.0452	0.0452	4	4	9.82	00912	6	9 378	0.0452	0.0452	4	4	7.00	00913	-5	8 555	0.0452	0.0452	4	4	7.67
	I		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-		0	0	0.0452	0.0452	4	4	-
S	S		-41	5 881	0.0452	0.0452	4	4	11.16		-6	8 114	0.0452	0.0452	4	4	8.09		4	8 391	0.0452	0.0452	4	4	7.82

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00914	6	4 912	0.0452 4	0.0452 4	13.36	00915	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	00916	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		-24	3 470	0.0452 4	0.0452 4	18.91		27	5 712	0.0452 4	0.0452 4	11.49
S	S		-6	7 053	0.0452 4	0.0452 4	9.30		2	4 520	0.0452 4	0.0452 4	14.52		1	3 581	0.0452 4	0.0452 4	18.32
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00917	2	1 706	0.0452 4	0.0452 4	38.46	00918	-2	4 260	0.0452 4	0.0452 4	15.40	00919	0	4 575	0.0452 4	0.0452 4	14.34
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-2	7 070	0.0452 4	0.0452 4	9.28		2	9 404	0.0452 4	0.0452 4	6.98		0	10 798	0.0452 4	0.0452 4	6.08
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00920	1	4 238	0.0452 4	0.0452 4	15.48	00921	0	3 997	0.0452 4	0.0452 4	16.42	00922	-1	4 622	0.0452 4	0.0452 4	14.20
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-1	11 585	0.0452 4	0.0452 4	5.66		0	11 985	0.0452 4	0.0452 4	5.48		0	11 874	0.0452 4	0.0452 4	5.53
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00923	-1	6 393	0.0452 4	0.0452 4	10.26	00924	0	8 120	0.0452 4	0.0452 4	8.08	00925	-2	8 514	0.0452 4	0.0452 4	7.71
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		1	11 400	0.0452 4	0.0452 4	5.76		0	10 707	0.0452 4	0.0452 4	6.13		2	9 545	0.0452 4	0.0452 4	6.87
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00926	40	6 131	0.0452 4	0.0452 4	10.70	00927	-113	2 831	0.0452 4	0.0452 4	23.19	00928	-51	5 956	0.0452 4	0.0452 4	11.02
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-64	6 866	0.0452 4	0.0452 4	9.56		-46	3 727	0.0452 4	0.0452 4	17.61		-1	4 781	0.0452 4	0.0452 4	13.72
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00929	40	5 734	0.0452 4	0.0452 4	11.44	00930	-64	4 394	0.0452 4	0.0452 4	14.94	00931	31	1 363	0.0452 4	0.0452 4	48.14
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		-24	5 334	0.0452 4	0.0452 4	12.30		25	5 163	0.0452 4	0.0452 4	12.71		12	4 283	0.0452 4	0.0452 4	15.32
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00932	5	243	0.0452 4	0.0452 4	NS	00933	-39	2 616	0.0452 4	0.0452 4	25.09	00934	1	3 102	0.0452 4	0.0452 4	21.15
	I		5	132	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		21	4 605	0.0452 4	0.0452 4	14.25		42	6 233	0.0452 4	0.0452 4	10.53		-6	7 216	0.0452 4	0.0452 4	9.09
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00935	-28	2 890	0.0452 4	0.0452 4	22.71	00936	41	2 372	0.0452 4	0.0452 4	27.66	00937	54	2 275	0.0452 4	0.0452 4	28.84
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		21	7 878	0.0452 4	0.0452 4	8.33		-10	8 330	0.0452 4	0.0452 4	7.88		15	8 479	0.0452 4	0.0452 4	7.74
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00938	-9	3 634	0.0452 4	0.0452 4	18.06	00939	18	6 332	0.0452 4	0.0452 4	10.36	00940	9	6 369	0.0452 4	0.0452 4	10.30
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
S	S		10	8 346	0.0452 4	0.0452 4	7.86		-23	7 582	0.0452 4	0.0452 4	8.66		-5	7 077	0.0452 4	0.0452 4	9.27
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	00941	-41	5 887	0.0452 4	0.0452 4	11.15	00942	-102	3 082	0.0452 4	0.0452 4	21.30	01106	10	1 163	0.0452 4	0.0452 4	56.42
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		10	3 073	0.0452 4	0.0452 4	21.35
S	S		40	6 151	0.0452 4	0.0452 4	10.67		-54	4 790	0.0452 4	0.0452 4	13.70		-78	758	0.0452 4	0.0452 4	86.59

MANDATARIA

CODING
GENERAL ENGINEERING & PLANNING

MANDANTI

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA

SWSTM

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _d	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
P	S	01114	8	4 045	0.0452 4	0.0452 4	16.22	01116	10	1 842	0.0452 4	0.0452 4	35.62	01127	23	6 401	0.0452 4	0.0452 4	10.25
	I		8	349	0.0452 4	0.0452 4	NS		10	2 128	0.0452 4	0.0452 4	30.83		23	725	0.0452 4	0.0452 4	90.50
S	S		77	368	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-
	I		-130	2 234	0.0452 4	0.0452 4	29.38		50	3 168	0.0452 4	0.0452 4	20.71		26	1 747	0.0452 4	0.0452 4	37.56
P	S	01129	0	0	0.0452 4	0.0452 4	-	01131	29	357	0.0452 4	0.0452 4	NS	01133	15	4 306	0.0452 4	0.0452 4	15.24
	I		19	6 309	0.0452 4	0.0452 4	10.40		29	6 764	0.0452 4	0.0452 4	9.70		15	2 922	0.0452 4	0.0452 4	22.46
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		14	304	0.0452 4	0.0452 4	NS
	I		-51	2 256	0.0452 4	0.0452 4	29.09		31	2 425	0.0452 4	0.0452 4	27.06		14	935	0.0452 4	0.0452 4	70.18
P	S	01144	-8	3 193	0.0452 4	0.0452 4	20.55	01146	20	4 662	0.0452 4	0.0452 4	14.07						
	I		-8	399	0.0452 4	0.0452 4	NS		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-						
S	S		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-		0	0	0.0452 4	0.0452 4	-						
	I		-22	2 148	0.0452 4	0.0452 4	30.55		36	1 697	0.0452 4	0.0452 4	38.66						

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
A_s Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
A_d Armatura disponibile per la flessione.
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS			
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]				
Piano Terra																			
Platea 1																			
P	S	00007	43	1 068	0.04524	71.90	00009	47	1 454	0.04524	52.81	00010	33	1 803	0.04524	42.59			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		131	921	0.04524	83.35		141	1 061	0.04524	72.35		401	565	0.04524	NS			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
P	S	00011	0	0	0.04524	-	00012	0	0	0.04524	-	00013	0	0	0.04524	-			
	I		364	80	0.04524	NS		432	236	0.04524	NS		402	142	0.04524	NS			
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		-126	278	0.04524	NS		-376	373	0.04524	NS		-206	367	0.04524	NS			
P	S	00014	0	0	0.04524	-	00015	15	1 139	0.04524	67.42	00016	72	1 816	0.04524	42.28			
	I		495	144	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		0	0	0.04524	-		121	791	0.04524	97.06		170	1 486	0.04524	51.66			
	I		-173	256	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
P	S	00028	0	1 911	0.04524	40.18	00029	-1	1 899	0.04524	40.44	00030	33	1 148	0.04524	66.89			
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
S	S		-68	242	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		-68	47	0.04524	NS		-3	849	0.04524	90.45		-30	1 616	0.04524	47.52			
P	S	00031	40	1 487	0.04524	51.64	00032	-6	229	0.04524	NS	00033	-20	944	0.04524	81.35			
	I		0	0	0.04524	-		-6	413	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		27	1 544	0.04524	49.73		38	1 886	0.04524	40.71		-40	1 850	0.04524	41.51			
P	S	00034	36	501	0.04524	NS	00035	26	603	0.04524	NS	00036	-10	153	0.04524	NS			
	I		36	954	0.04524	80.49		26	463	0.04524	NS		-10	528	0.04524	NS			
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-			
	I		-32	1 697	0.04524	45.25		16	1 153	0.04524	66.60		-73	866	0.04524	88.69			
P	S	00037	0	0	0.04524	-	00062	0	0	0.04524	-	00063	0	0	0.04524	-			
	I		76	1 191	0.04524	64.47		76	2 766	0.04524	27.76		21	6 057	0.04524	12.68			
S	S		196	293	0.04524	NS		-70	566	0.04524	NS		24	1 813	0.04524	42.35			
	I		196	19	0.04524	NS		-70	53	0.04524	NS		0	0	0.04524	-			
P	S	00064	0	0	0.04524	-	00065	0	0	0.04524	-	00066	0	0	0.04524	-			
	I		19	9 891	0.04524	7.76		13	10 157	0.04524	7.56		10	11 137	0.04524	6.90			
S	S		22	1 119	0.04524	68.62		15	1 785	0.04524	43.02		11	615	0.04524	NS			
	I		22	671	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		11	22	0.04524	NS			
P	S	00067	0	0	0.04524	-	00068	0	0	0.04524	-	00069	0	0	0.04524	-			
	I		18	11 179	0.04524	6.87		27	12 446	0.04524	6.17		15	11 520	0.04524	6.67			
S	S		18	258	0.04524	NS		28	1 761	0.04524	43.60		20	233	0.04524	NS			
	I		18	631	0.04524	NS		28	1 200	0.04524	63.99		20	1 065	0.04524	72.10			
P	S	00070	0	0	0.04524	-	00071	0	0	0.04524	-	00072	0	0	0.04524	-			
	I		2	12 533	0.04524	6.13		15	11 463	0.04524	6.70		28	12 347	0.04524	6.22			

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
S	S		0	0	0.04524	-		20	189	0.04524	NS		28	1 580	0.04524	48.60
	I		17	1 492	0.04524	51.47		20	1 090	0.04524	70.45		28	1 353	0.04524	56.75
P	S	00073	0	0	0.04524	-	00074	0	0	0.04524	-	00075	0	0	0.04524	-
	I		19	11 108	0.04524	6.91		10	11 146	0.04524	6.89		12	10 236	0.04524	7.50
S	S		0	0	0.04524	-		10	281	0.04524	NS		12	1 212	0.04524	63.36
	I		17	971	0.04524	79.08		10	336	0.04524	NS		12	14	0.04524	NS
P	S	00076	0	0	0.04524	-	00077	0	0	0.04524	-	00078	0	0	0.04524	-
	I		18	10 293	0.04524	7.46		16	6 969	0.04524	11.02		50	4 215	0.04524	18.22
S	S		19	704	0.04524	NS		16	1 077	0.04524	71.30		-44	186	0.04524	NS
	I		19	1 069	0.04524	71.83		0	0	0.04524	-		-44	388	0.04524	NS
P	S	00111	84	2 651	0.04524	28.96	00112	52	2 032	0.04524	37.79	00113	-33	1 490	0.04524	51.54
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		515	503	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		-370	169	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		391	134	0.04524	NS		-370	61	0.04524	NS
P	S	00114	29	842	0.04524	91.20	00115	35	1 140	0.04524	67.36	00116	-36	547	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-36	44	0.04524	NS
S	S		0	0	0.04524	-		257	129	0.04524	NS		-398	90	0.04524	NS
	I		236	290	0.04524	NS		257	127	0.04524	NS		-398	116	0.04524	NS
P	S	00117	37	397	0.04524	NS	00118	0	0	0.04524	-	00119	83	2 117	0.04524	36.27
	I		37	108	0.04524	NS		-8	786	0.04524	97.70		0	0	0.04524	-
S	S		296	73	0.04524	NS		-161	84	0.04524	NS		661	386	0.04524	NS
	I		296	71	0.04524	NS		-161	44	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00120	0	0	0.04524	-	00121	16	142	0.04524	NS	00122	-22	345	0.04524	NS
	I		0	385	0.04524	NS		16	284	0.04524	NS		-22	238	0.04524	NS
S	S		0	0	0.04524	-		134	259	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		-117	30	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		-267	223	0.04524	NS
P	S	00123	29	378	0.04524	NS	00124	-4	170	0.04524	NS	00125	17	190	0.04524	NS
	I		29	164	0.04524	NS		-4	525	0.04524	NS		17	436	0.04524	NS
S	S		276	155	0.04524	NS		-135	116	0.04524	NS		121	23	0.04524	NS
	I		276	36	0.04524	NS		-135	137	0.04524	NS		121	96	0.04524	NS
P	S	00126	0	0	0.04524	-	00127	0	0	0.04524	-	00128	0	0	0.04524	-
	I		10	595	0.04524	NS		2	1 377	0.04524	55.77		7	1 425	0.04524	53.89
S	S		56	212	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		57	204	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		-44	534	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00129	0	0	0.04524	-	00130	-5	1 185	0.04524	64.80	00131	8	2 737	0.04524	28.06
	I		9	1 908	0.04524	40.25		-5	1 031	0.04524	74.48		0	0	0.04524	-
S	S		75	123	0.04524	NS		-57	104	0.04524	NS		10	465	0.04524	NS
	I		75	182	0.04524	NS		-57	152	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00132	6	3 254	0.04524	23.60	00133	3	1 907	0.04524	40.27	00134	14	1 651	0.04524	46.51
	I		0	0	0.04524	-		3	273	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		51	311	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		96	165	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		23	621	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00135	-6	2 262	0.04524	33.95	00136	76	3 436	0.04524	22.35	00137	-99	437	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		531	816	0.04524	93.99		14	3 034	0.04524	25.31
	I		-105	215	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00138	0	0	0.04524	-	00139	-187	172	0.04524	NS	00140	175	126	0.04524	NS
	I		224	232	0.04524	NS		-187	75	0.04524	NS		175	17	0.04524	NS
S	S		34	2 639	0.04524	29.10		-7	2 105	0.04524	36.48		27	1 558	0.04524	49.29
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00141	125	124	0.04524	NS	00142	-155	53	0.04524	NS	00143	138	78	0.04524	NS
	I		125	249	0.04524	NS		-155	217	0.04524	NS		138	93	0.04524	NS
S	S		21	1 847	0.04524	41.57		-2	616	0.04524	NS		18	1 250	0.04524	61.43
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00144	155	92	0.04524	NS	00145	-97	24	0.04524	NS	00146	91	75	0.04524	NS
	I		155	112	0.04524	NS		-97	210	0.04524	NS		91	178	0.04524	NS
S	S		21	1 184	0.04524	64.86		7	561	0.04524	NS		11	1 654	0.04524	46.43
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00147	174	185	0.04524	NS	00148	-80	173	0.04524	NS	00149	0	0	0.04524	-
	I		174	49	0.04524	NS		-80	43	0.04524	NS		155	172	0.04524	NS
S	S		22	1 390	0.04524	55.24		-1	1 811	0.04524	42.40		23	2 232	0.04524	34.40
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00150	-226	229	0.04524	NS	00151	63	3 328	0.04524	23.07	00152	-6	4 409	0.04524	17.42
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-20	2 063	0.04524	37.23		508	483	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-106	306	0.04524	NS
P	S	00153	21	6 744	0.04524	11.39	00154	1	7 628	0.04524	10.07	00155	11	6 078	0.04524	12.63
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		163	452	0.04524	NS		-53	209	0.04524	NS		10	152	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		-53	36	0.04524	NS		10	200	0.04524	NS
P	S	00156	24	3 438	0.04524	22.34	00157	3	331	0.04524	NS	00158	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		3	1 922	0.04524	39.95		2	4 718	0.04524	16.28
S	S		102	357	0.04524	NS		22	86	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
	I		102	95	0.04524	NS		22	353	0.04524	NS		-6	529	0.04524	NS
P	S	00159	0	0	0.04524	-	00160	0	0	0.04524	-	00161	0	0	0.04524	-
	I		11	4 673	0.04524	16.43		-4	5 481	0.04524	14.01		9	6 008	0.04524	12.78
S	S		85	323	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		52	540	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		-104	945	0.04524	81.28		0	0	0.04524	-
P	S	00162	8	1 158	0.04524	66.31	00163	-7	3 268	0.04524	23.50	00164	33	4 262	0.04524	18.02

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
	I		8	2 963	0.04524	25.92		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		-74	269	0.04524	NS		189	129	0.04524	NS
	I		45	772	0.04524	99.46		-74	146	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00165	9	4 608	0.04524	16.66	00166	7	2 742	0.04524	28.01	00167	-8	1 152	0.04524	66.66
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-8	1 526	0.04524	50.32
S	S		42	489	0.04524	NS		61	108	0.04524	NS		-130	183	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		61	331	0.04524	NS		-130	345	0.04524	NS
P	S	00168	34	1 105	0.04524	69.49	00169	0	0	0.04524	-	00170	0	0	0.04524	-
	I		34	1 038	0.04524	73.98		17	2 050	0.04524	37.46		25	1 445	0.04524	53.14
S	S		322	536	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		202	112	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		-24	422	0.04524	NS		202	91	0.04524	NS
P	S	00171	-22	965	0.04524	79.58	00172	9	2 867	0.04524	26.78	00173	10	3 461	0.04524	22.19
	I		-22	1 432	0.04524	53.63		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-261	146	0.04524	NS		96	429	0.04524	NS		77	189	0.04524	NS
	I		-261	208	0.04524	NS		96	92	0.04524	NS		77	38	0.04524	NS
P	S	00174	0	3 609	0.04524	21.28	00175	6	2 626	0.04524	29.24	00176	52	2 255	0.04524	34.05
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-21	269	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		322	391	0.04524	NS
	I		-21	146	0.04524	NS		25	175	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00177	-95	248	0.04524	NS	00178	0	0	0.04524	-	00179	-75	162	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		179	209	0.04524	NS		-75	50	0.04524	NS
S	S		5	1 990	0.04524	38.59		22	1 980	0.04524	38.78		1	1 729	0.04524	44.41
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00180	160	148	0.04524	NS	00181	90	133	0.04524	NS	00182	-64	41	0.04524	NS
	I		160	18	0.04524	NS		90	194	0.04524	NS		-64	205	0.04524	NS
S	S		20	1 332	0.04524	57.65		11	1 678	0.04524	45.76		9	509	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00183	121	68	0.04524	NS	00184	114	70	0.04524	NS	00185	-102	17	0.04524	NS
	I		121	97	0.04524	NS		114	94	0.04524	NS		-102	174	0.04524	NS
S	S		17	1 217	0.04524	63.10		15	1 171	0.04524	65.58		2	508	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00186	95	72	0.04524	NS	00187	171	176	0.04524	NS	00188	-182	119	0.04524	NS
	I		95	153	0.04524	NS		171	53	0.04524	NS		-131	49	0.04524	NS
S	S		19	1 638	0.04524	46.88		26	1 182	0.04524	64.96		-1	1 675	0.04524	45.85
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00189	0	0	0.04524	-	00190	-122	310	0.04524	NS	00191	27	791	0.04524	97.08
	I		187	130	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		27	2 126	0.04524	36.12
S	S		29	2 073	0.04524	37.04		4	2 168	0.04524	35.42		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-19	2 080	0.04524	36.92
P	S	00192	16	73	0.04524	NS	00193	0	0	0.04524	-	00194	0	0	0.04524	-
	I		16	1 837	0.04524	41.80		3	2 128	0.04524	36.09		32	2 590	0.04524	29.65
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		12	130	0.04524	NS
	I		24	1 385	0.04524	55.44		-30	1 055	0.04524	72.79		12	181	0.04524	NS
P	S	00209	222	781	0.04524	98.28	00210	0	0	0.04524	-	00211	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		-50	751	0.04524	NS		37	1 008	0.04524	76.18
S	S		36	1 612	0.04524	47.63		-1	1 977	0.04524	38.84		36	1 876	0.04524	40.93
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00212	0	0	0.04524	-	00213	0	0	0.04524	-	00214	0	0	0.04524	-
	I		18	1 166	0.04524	65.86		53	1 447	0.04524	53.06		0	1 265	0.04524	60.71
S	S		24	1 461	0.04524	52.56		7	1 544	0.04524	49.74		0	1 266	0.04524	60.66
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00215	0	0	0.04524	-	00216	0	0	0.04524	-	00217	0	0	0.04524	-
	I		35	1 538	0.04524	49.93		34	1 076	0.04524	71.36		70	1 261	0.04524	60.89
S	S		35	1 098	0.04524	69.93		24	1 064	0.04524	72.17		11	1 172	0.04524	65.52
	I		35	543	0.04524	NS		24	150	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00218	0	0	0.04524	-	00219	0	0	0.04524	-	00220	0	0	0.04524	-
	I		42	1 052	0.04524	72.99		41	1 444	0.04524	53.18		40	1 230	0.04524	62.43
S	S		28	1 054	0.04524	72.85		37	1 068	0.04524	71.90		-1	1 290	0.04524	59.53
	I		28	135	0.04524	NS		37	508	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
P	S	00221	0	0	0.04524	-	00222	0	0	0.04524	-	00223	0	0	0.04524	-
	I		50	1 347	0.04524	57.00		23	1 094	0.04524	70.19		42	895	0.04524	85.79
S	S		7	1 530	0.04524	50.19		23	1 558	0.04524	49.29		38	1 971	0.04524	38.96
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00224	0	0	0.04524	-	00225	208	621	0.04524	NS	00248	11	1 809	0.04524	42.45
	I		-31	656	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		11	369	0.04524	NS
S	S		4	1 978	0.04524	38.82		27	1 575	0.04524	48.75		0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		18	1 861	0.04524	41.26
P	S	00249	3	1 592	0.04524	48.24	00250	16	930	0.04524	82.57	00251	36	1 986	0.04524	38.66
	I		0	0	0.04524	-		16	68	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		15	1 226	0.04524	62.63		3	1 481	0.04524	51.85		40	695	0.04524	NS
P	S	00252	-16	2 526	0.04524	30.40	00281	39	3 316	0.04524	23.16	00282	-31	2 329	0.04524	32.97
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-77	774	0.04524	99.23		0	0	0.04524	-		-138	307	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		36	842	0.04524	91.19		0	0	0.04524	-
P	S	00295	229	1 029	0.04524	74.59	00296	0	0	0.04524	-	00297	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		-60	678	0.04524	NS		43	1 118	0.04524	68.68
S	S		42	2 364	0.04524	32.48		-4	2 637	0.04524	29.12		39	2 476	0.04524	31.01
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
P	S I	00298	0	0	0.04524	-	00299	0	0	0.04524	-	00300	0	0	0.04524	-
			19	1 374	0.04524	55.89		67	1 596	0.04524	48.11		-8	1 602	0.04524	47.94
			29	2 017	0.04524	38.07		9	1 751	0.04524	43.86		-3	1 584	0.04524	48.48
S	S I	00301	0	0	0.04524	-	00302	0	0	0.04524	-	00303	0	0	0.04524	-
			36	1 732	0.04524	44.33		43	1 350	0.04524	56.88		87	1 480	0.04524	51.88
			44	1 211	0.04524	63.41		30	1 206	0.04524	63.67		13	1 167	0.04524	65.80
P	S I	00304	0	0	0.04524	-	00305	0	0	0.04524	-	00306	0	0	0.04524	-
			47	1 332	0.04524	57.65		33	1 701	0.04524	45.14		36	1 522	0.04524	50.45
			31	1 217	0.04524	63.10		42	1 246	0.04524	61.63		-3	1 305	0.04524	58.85
P	S I	00307	0	0	0.04524	-	00308	0	0	0.04524	-	00309	0	0	0.04524	-
			62	1 559	0.04524	49.25		20	1 264	0.04524	60.75		47	1 048	0.04524	73.27
			9	1 666	0.04524	46.09		23	1 733	0.04524	44.31		31	2 132	0.04524	36.02
P	S I	00310	0	0	0.04524	-	00311	196	628	0.04524	NS	00522	8	3 879	0.04524	19.80
			-47	705	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			-7	2 231	0.04524	34.42		38	1 625	0.04524	47.25		0	0	0.04524	-
P	S I	00523	1	3 272	0.04524	23.47	00530	15	1 641	0.04524	46.79	00531	28	1 921	0.04524	39.97
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			0	0	0.04524	-		-59	126	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
S	S I	00532	4	2 453	0.04524	31.31	00572	1	2 373	0.04524	32.36	00573	4	3 331	0.04524	23.05
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		7	674	0.04524	NS
P	S I	00581	0	0	0.04524	-	00582	20	379	0.04524	NS	00583	25	556	0.04524	NS
			14	781	0.04524	98.32		20	495	0.04524	NS		25	885	0.04524	86.77
			7	214	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S I	00584	39	551	0.04524	NS	00585	-31	226	0.04524	NS	00586	24	267	0.04524	NS
			39	1 128	0.04524	68.07		-31	604	0.04524	NS		24	1 296	0.04524	59.25
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S I	00587	22	264	0.04524	NS	00588	0	0	0.04524	-	00589	0	0	0.04524	-
			22	1 099	0.04524	69.87		4	1 480	0.04524	51.89		10	1 069	0.04524	71.83
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S I	00590	0	0	0.04524	-	00591	0	0	0.04524	-	00592	0	0	0.04524	-
			36	2 271	0.04524	33.81		19	1 745	0.04524	44.01		-4	2 822	0.04524	27.21
			68	1 727	0.04524	44.46		105	1 244	0.04524	61.72		31	1 513	0.04524	50.75
P	S I	00593	3	170	0.04524	NS	00663	9	1 408	0.04524	54.54	00664	1	4 207	0.04524	18.25
			3	1 972	0.04524	38.94		9	674	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S I	00665	16	6 259	0.04524	12.27	00666	28	7 056	0.04524	10.88	00667	16	7 925	0.04524	9.69
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			42	472	0.04524	NS		9	587	0.04524	NS		4	458	0.04524	NS
P	S I	00668	-15	6 549	0.04524	11.73	00672	-4	3 327	0.04524	23.08	00673	0	4 676	0.04524	16.42
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			-35	192	0.04524	NS		-15	286	0.04524	NS		4	380	0.04524	NS
P	S I	00674	6	4 188	0.04524	18.34	00675	48	4 599	0.04524	16.70	00676	28	2 987	0.04524	25.71
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			13	494	0.04524	NS		15	458	0.04524	NS		55	565	0.04524	NS
P	S I	00677	2	1 058	0.04524	72.58	00684	0	0	0.04524	-	00685	0	0	0.04524	-
			2	2 985	0.04524	25.73		24	6 286	0.04524	12.22		55	5 993	0.04524	12.81
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S I	00686	0	0	0.04524	-	00687	0	0	0.04524	-	00688	0	0	0.04524	-
			29	4 730	0.04524	16.23		-3	6 163	0.04524	12.46		12	4 743	0.04524	16.19
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S I	00697	0	0	0.04524	-	00698	52	860	0.04524	89.28	00799	-46	2 365	0.04524	32.47
			3	2 303	0.04524	33.34		52	1 802	0.04524	42.61		0	0	0.04524	-
			29	217	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		-7	2 898	0.04524	26.50
P	S I	00800	7	5 445	0.04524	14.10	00801	11	5 907	0.04524	13.00	00802	-26	3 835	0.04524	20.03
			0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
			4	3 709	0.04524	20.70		-5	3 994	0.04524	19.23		18	3 955	0.04524	19.42
P	S I	00803	7	385	0.04524	NS	00804	-7	1 072	0.04524	71.64	00805	10	4 043	0.04524	18.99
			7	253	0.04524	NS		-7	499	0.04524	NS		0	0	0.04524	-
			29	3 080	0.04524	24.93		23	3 030	0.04524	25.34		6	3 749	0.04524	20.48

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00806	34	4 562	0.04524	16.83	00807	15	2 543	0.04524	30.20	00808	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-2	1 531	0.04524	50.16
S	S		14	4 207	0.04524	18.25		5	4 926	0.04524	15.59		35	5 536	0.04524	13.87
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00809	0	0	0.04524	-	00810	-13	1 955	0.04524	39.28	00811	27	5 825	0.04524	13.18
	I		30	1 216	0.04524	63.15		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-1	5 544	0.04524	13.85		14	5 289	0.04524	14.52		1	4 582	0.04524	16.76
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00812	8	7 779	0.04524	9.87	00813	-10	6 543	0.04524	11.74	00814	-39	2 652	0.04524	28.96
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		18	4 125	0.04524	18.62		17	3 829	0.04524	20.05		-16	3 039	0.04524	25.27
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00815	35	5 375	0.04524	14.29	00816	1	7 646	0.04524	10.04	00817	-2	6 788	0.04524	11.31
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-4	4 483	0.04524	17.13		0	5 823	0.04524	13.19		3	5 933	0.04524	12.94
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00818	4	3 523	0.04524	21.80	00819	0	0	0.04524	-	00820	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		1	3 105	0.04524	24.73		28	4 588	0.04524	16.74
S	S		-2	5 003	0.04524	15.35		14	3 085	0.04524	24.89		13	2 261	0.04524	33.96
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00821	1	1 989	0.04524	38.61	00822	-1	4 095	0.04524	18.75	00823	2	3 847	0.04524	19.96
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	4 259	0.04524	18.03		3	5 578	0.04524	13.77		0	6 728	0.04524	11.41
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00824	-1	2 404	0.04524	31.94	00825	4	1 507	0.04524	50.96	00826	1	2 278	0.04524	33.71
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		2	7 751	0.04524	9.91		-1	8 229	0.04524	9.33		1	8 121	0.04524	9.46
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00827	0	4 611	0.04524	16.65	00828	2	7 031	0.04524	10.92	00829	-1	7 668	0.04524	10.01
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		2	7 359	0.04524	10.44		0	6 437	0.04524	11.93		2	5 700	0.04524	13.47
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00830	34	5 297	0.04524	14.50	00831	16	2 652	0.04524	28.96	00832	2	7 989	0.04524	9.61
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-6	4 401	0.04524	17.45		15	2 849	0.04524	26.95		0	4 970	0.04524	15.45
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00833	0	8 524	0.04524	9.01	00834	0	6 146	0.04524	12.49	00835	4	494	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	5 816	0.04524	13.20		0	5 359	0.04524	14.33		1	3 716	0.04524	20.67
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00836	0	0	0.04524	-	00837	0	2 719	0.04524	28.24	00838	0	4 010	0.04524	19.15
	I		8	2 085	0.04524	36.83		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		7	2 982	0.04524	25.75		0	4 833	0.04524	15.89		0	6 127	0.04524	12.53
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00839	0	3 449	0.04524	22.27	00840	0	2 664	0.04524	28.83	00841	0	2 769	0.04524	27.73
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	7 156	0.04524	10.73		0	7 824	0.04524	9.81		0	8 010	0.04524	9.59
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00842	0	3 996	0.04524	19.22	00843	0	5 984	0.04524	12.83	00844	0	7 584	0.04524	10.13
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	7 698	0.04524	9.98		0	7 036	0.04524	10.91		0	6 205	0.04524	12.38
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00845	2	7 167	0.04524	10.71	00846	19	2 360	0.04524	32.54	00847	46	6 338	0.04524	12.11
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	4 933	0.04524	15.57		17	2 745	0.04524	27.97		37	3 644	0.04524	21.07
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00848	1	9 208	0.04524	8.34	00849	0	8 134	0.04524	9.44	00850	1	3 995	0.04524	19.22
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	4 913	0.04524	15.63		0	4 877	0.04524	15.75		0	3 722	0.04524	20.63
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00851	0	0	0.04524	-	00852	0	0	0.04524	-	00853	1	571	0.04524	NS
	I		11	4 995	0.04524	15.37		18	7 207	0.04524	10.65		0	0	0.04524	-
S	S		20	2 275	0.04524	33.75		14	1 667	0.04524	46.06		0	3 255	0.04524	23.59
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00854	0	3 237	0.04524	23.72	00855	0	3 703	0.04524	20.74	00856	0	3 268	0.04524	23.50
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	4 798	0.04524	16.01		0	5 886	0.04524	13.05		0	6 601	0.04524	11.63
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00857	0	3 001	0.04524	25.59	00858	0	3 562	0.04524	21.56	00859	0	5 052	0.04524	15.20
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	6 862	0.04524	11.19		0	6 910	0.04524	11.11		0	6 613	0.04524	11.61
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00860	0	6 889	0.04524	11.15	00861	1	7 725	0.04524	9.94	00862	53	5 473	0.04524	14.03
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	6 043	0.04524	12.71		0	5 154	0.04524	14.90		36	3 575	0.04524	21.48
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00863	-1	2 824	0.04524	27.19	00864	0	8 517	0.04524	9.02	00865	0	9 182	0.04524	8.36
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ² /cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	A _s [cm ²]	CS
S	S		26	2 386	0.04524	32.18		2	4 195	0.04524	18.31		0	4 865	0.04524	15.78
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00866	0	6 544	0.04524	11.73	00867	14	140	0.04524	NS	00868	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		14	269	0.04524	NS		13	2 941	0.04524	26.11
S	S		0	4 356	0.04524	17.63		18	2 873	0.04524	26.73		8	2 292	0.04524	33.50
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00869	0	2 102	0.04524	36.53	00870	0	3 546	0.04524	21.66	00871	0	3 535	0.04524	21.72
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	3 880	0.04524	19.79		0	5 091	0.04524	15.08		0	5 909	0.04524	13.00
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00872	0	3 231	0.04524	23.77	00873	0	3 398	0.04524	22.60	00874	0	4 382	0.04524	17.52
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	6 414	0.04524	11.97		0	6 638	0.04524	11.57		0	6 588	0.04524	11.66
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00875	0	6 025	0.04524	12.75	00876	0	7 487	0.04524	10.26	00877	0	7 137	0.04524	10.76
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	6 276	0.04524	12.24		0	5 637	0.04524	13.62		3	4 399	0.04524	17.46
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00878	-15	2 283	0.04524	33.64	00879	44	6 350	0.04524	12.09	00880	1	9 215	0.04524	8.33
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		29	2 368	0.04524	32.43		31	3 820	0.04524	20.10		0	5 223	0.04524	14.70
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00881	0	8 211	0.04524	9.35	00882	1	4 150	0.04524	18.50	00883	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		10	4 926	0.04524	15.59
S	S		0	5 215	0.04524	14.73		0	4 004	0.04524	19.18		21	2 439	0.04524	31.48
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00884	0	0	0.04524	-	00885	1	482	0.04524	NS	00886	0	3 257	0.04524	23.58
	I		20	7 179	0.04524	10.70		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		14	1 873	0.04524	41.00		0	3 639	0.04524	21.10		0	5 304	0.04524	14.48
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00887	0	3 669	0.04524	20.93	00888	0	3 433	0.04524	22.37	00889	0	3 336	0.04524	23.02
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	6 383	0.04524	12.03		0	7 000	0.04524	10.97		0	7 220	0.04524	10.64
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00890	0	3 898	0.04524	19.70	00891	0	5 229	0.04524	14.69	00892	0	6 851	0.04524	11.21
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	7 327	0.04524	10.48		0	7 183	0.04524	10.69		0	6 752	0.04524	11.37
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00893	1	7 612	0.04524	10.09	00894	52	5 444	0.04524	14.10	00895	8	2 590	0.04524	29.65
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	5 831	0.04524	13.17		29	3 977	0.04524	19.31		15	3 041	0.04524	25.25
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00896	2	7 929	0.04524	9.68	00897	0	8 509	0.04524	9.02	00898	0	6 272	0.04524	12.24
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	5 277	0.04524	14.55		0	6 199	0.04524	12.39		0	5 817	0.04524	13.20
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00899	4	814	0.04524	94.34	00900	0	0	0.04524	-	00901	0	2 526	0.04524	30.40
	I		0	0	0.04524	-		9	1 942	0.04524	39.54		0	0	0.04524	-
S	S		1	4 105	0.04524	18.71		6	3 534	0.04524	21.73		0	5 708	0.04524	13.45
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00902	0	3 738	0.04524	20.54	00903	0	3 673	0.04524	20.91	00904	0	3 397	0.04524	22.61
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	7 092	0.04524	10.83		0	7 914	0.04524	9.70		0	8 349	0.04524	9.20
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00905	0	3 547	0.04524	21.65	00906	0	4 387	0.04524	17.50	00907	0	5 957	0.04524	12.89
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	8 505	0.04524	9.03		0	8 413	0.04524	9.13		0	8 090	0.04524	9.49
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00908	0	7 228	0.04524	10.62	00909	2	6 877	0.04524	11.17	00910	1	2 165	0.04524	35.47
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	7 310	0.04524	10.51		0	5 828	0.04524	13.18		17	3 263	0.04524	23.53
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00911	33	5 291	0.04524	14.51	00912	5	7 269	0.04524	10.56	00913	-3	6 461	0.04524	11.89
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-4	4 603	0.04524	16.68		-3	6 341	0.04524	12.11		4	6 570	0.04524	11.69
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00914	5	3 744	0.04524	20.51	00915	0	0	0.04524	-	00916	0	0	0.04524	-
	I		0	0	0.04524	-		5	2 494	0.04524	30.79		24	4 181	0.04524	18.37
S	S		-3	5 520	0.04524	13.91		17	3 543	0.04524	21.67		14	2 782	0.04524	27.60
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00917	4	1 389	0.04524	55.29	00918	-1	3 212	0.04524	23.91	00919	5	3 417	0.04524	22.47
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-1	5 214	0.04524	14.73		5	6 895	0.04524	11.14		0	7 869	0.04524	9.76
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00920	0	3 116	0.04524	24.64	00921	5	2 968	0.04524	25.87	00922	0	3 473	0.04524	22.11
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		4	8 400	0.04524	9.14		0	8 666	0.04524	8.86		1	8 666	0.04524	8.86
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00923	0	4 654	0.04524	16.50	00924	0	6 112	0.04524	12.56	00925	0	6 569	0.04524	11.69

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[N]		[N-m]	[cm ²]	[N]	[N-m]		[cm ²]	[N]	[N-m]	[cm ²]
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		0	8 380	0.04524	9.16		1	8 007	0.04524	9.59		1	7 211	0.04524	10.65
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00926	42	4 891	0.04524	15.70	00927	-46	2 319	0.04524	33.12	00928	-10	4 778	0.04524	16.07
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-16	5 158	0.04524	14.89		-19	2 941	0.04524	26.11		11	3 930	0.04524	19.54
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00929	32	4 600	0.04524	16.69	00930	-24	3 564	0.04524	21.55	00931	22	1 163	0.04524	66.03
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		-10	4 355	0.04524	17.63		32	4 236	0.04524	18.13		19	3 484	0.04524	22.04
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00932	-2	157	0.04524	NS	00933	-2	2 070	0.04524	37.10	00934	28	2 421	0.04524	31.72
	I		-2	46	0.04524	NS		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		28	3 560	0.04524	21.57		48	4 597	0.04524	16.70		27	5 238	0.04524	14.66
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00935	30	2 208	0.04524	34.78	00936	28	1 877	0.04524	40.91	00937	41	1 920	0.04524	39.99
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		10	5 609	0.04524	13.69		32	5 846	0.04524	13.13		-2	5 989	0.04524	12.82
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00938	5	3 080	0.04524	24.93	00939	9	4 786	0.04524	16.04	00940	-1	5 017	0.04524	15.31
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
S	S		10	5 872	0.04524	13.08		6	5 436	0.04524	14.13		10	5 290	0.04524	14.52
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	00941	-3	4 679	0.04524	16.41	00942	-52	2 365	0.04524	32.47	01106	-5	132	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		-5	2 043	0.04524	37.59
S	S		17	4 639	0.04524	16.55		-24	3 560	0.04524	21.57		-8	557	0.04524	NS
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
P	S	01114	4	2 913	0.04524	26.36	01116	8	1 068	0.04524	71.90	01127	18	5 112	0.04524	15.02
	I		0	0	0.04524	-		8	1 354	0.04524	56.71		0	0	0.04524	-
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		15	715	0.04524	NS		10	1 755	0.04524	43.76		13	1 496	0.04524	51.33
P	S	01129	0	0	0.04524	-	01131	0	0	0.04524	-	01133	10	2 276	0.04524	33.74
	I		8	5 200	0.04524	14.77		22	4 669	0.04524	16.45		10	892	0.04524	86.09
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-
	I		-15	1 939	0.04524	39.61		28	1 903	0.04524	40.35		7	624	0.04524	NS
P	S	01144	-10	2 566	0.04524	29.93	01146	15	3 526	0.04524	21.78					
	I		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-					
S	S		0	0	0.04524	-		0	0	0.04524	-					
	I		-27	1 833	0.04524	41.90		31	1 289	0.04524	59.57					

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
A_s Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
CS Coefficiente di sicurezza [NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio

Nodo/ T _{prnf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificat o	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificat o
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]					[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]			
Piano Terra															
00070	P	RAR	0.474	14.94	0	-13 577	31.50	SI	RAR	6.047	360.00	0	-13 577	59.54	SI
		QPR	0.430	11.21	0	-12 302	26.07	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0.038	14.94	0	-1 081	NS	SI	RAR	0.481	360.00	0	-1 081	NS	SI
		QPR	0.035	11.21	-1	-1 009	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
IdCmb Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ_{td,amm} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.
CS Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd,amm}/σ_{cc} ; σ_{td,amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
Verificat o [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm} ; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc} > σ_{cd,amm} ; σ_{at} > σ_{td,amm}).
Nota Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Platee - verifica allo stato limite di fessurazione

Nodo	Dir	IdCmb	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		

Platee - verifica allo stato limite di fessurazione													
Nodo	Dir	Idcmb	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N-m]	σ _{ct,f} [N/mm ²]	σ _t [N/mm ²]	ε _{sm}	A _e [cm ²]	Δ _{sm} [mm]	W _d [mm]	W _{amm} [mm]	CS	Verificato
Piano Terra			Platea 1				AA= PCA						
NOTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione (max σ _{ct,f})													
00070	P	FRQ	-	-12 532	0.44	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.400	-	SI
		QPR	-	-12 302	0.43	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.300	-	SI
	S	FRQ	-1	-1 017	0.04	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.400	-	SI
		QPR	-1	-1 009	0.04	2.13	0 E+00	0	0	0.000	0.300	-	SI

LEGENDA:

Dir	Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Idcmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N_{Ed}, M_{Ed}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ_t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
ε_{sm}	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
A_e	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ_{sm}	Distanza media tra le fessure.
W_d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W_{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}