



REGIONE SICILIA
CITTA' DI SORTINO
PROVINCIA DI SIRACUSA

VIALE M. GIARDINO S.N.C. - 96010



REGIONE SICILIANA
PRESIDENZA



Dipartimento Regionale della Protezione Civile
Servizio per la Provincia di Siracusa

LAVORI PER LA REALIZZAZIONE
DELL'AREA ATTENDAMENTI E
CONTAINERS DI C.DA PIANO LARDO

PROGETTO ESECUTIVO

D.P.R. 207/2010

Progettisti:	Geom. Fabio Barbagallo Geom. Massimo Caruso Geom. Antonio Privitera
Progettista impianti:	Ing. Paolo Impelluso
Coordinatore Sicurezza in fase di Progettazione:	Arch. Gaetano Gulino
Responsabile Unico del Procedimento:	Arch. Luigi Raffa
Progettista strutture in c.a.	Ing. Fabio Giuliano
	Titolo: - FABBRICATO - ANNESSO ALLA RELAZIONE DI CALCOLO
Data:	Scala:
Aggiornamenti - Annotazioni:	

ANNESSO ALLA RELAZIONE DI CALCOLO - TABULATI

Comune di: Sortino

Ufficio di deposito: Genio civile

Committente: Comune di Sortino

Progettista delle strutture: Ing. Fabio Giuliano

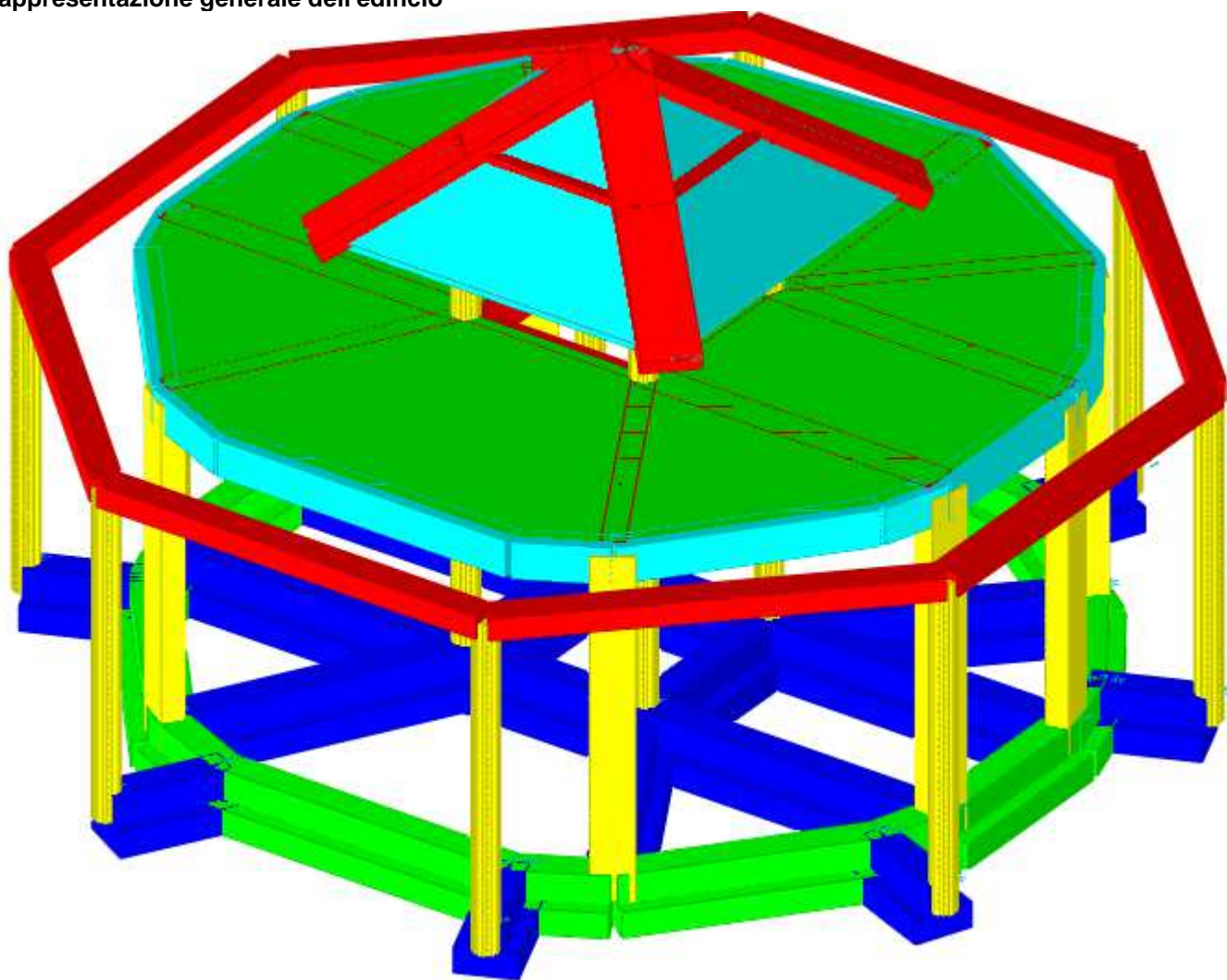
Oggetto: Fabbricato di servizio Area attendamenti e container

Sommario

1 Rappresentazione generale dell'edificio	3
2 Normative	4
3 Descrizione del software	5
4 Dati generali	6
4.1 Materiali	6
4.1.1 Materiali c.a.	6
4.1.2 Curve di materiali c.a.	6
4.1.3 Armature	6
4.2 Sezioni	7
4.2.1 Sezioni C.A.	7
4.2.1.1 Sezioni rettangolari C.A.	7
4.2.1.2 Sezioni a T rovescio C.A.	7
4.2.1.3 Sezioni circolari C.A.	8
4.2.1.4 Caratteristiche inerziali sezioni C.A.	8
4.3 Solai	8
4.3.1 Solai a nervatura	8
4.4 Terreni	9
5 Dati di definizione	10
5.1 Preferenze commessa	10
5.1.1 Preferenze di analisi	10
5.1.2 Spettri NTC 08	11
5.1.3 Preferenze di verifica	13
5.1.3.1 Normativa di verifica in uso	14
5.1.3.2 Normativa di verifica C.A.	14
5.1.4 Preferenze di analisi non lineare FEM	14
5.2 Azioni e carichi	14
5.2.1 Condizioni elementari di carico	14
5.2.2 Combinazioni di carico	14
5.2.3 Definizioni di carichi lineari	16
5.2.4 Definizioni di carichi superficiali	16
5.3 Quote	17
5.3.1 Livelli	17
5.3.2 Falde	17
5.3.3 Tronchi	17
5.4 Elementi di input	17
5.4.1 Fili fissi	17
5.4.1.1 Fili fissi di piano	18
5.4.2 Travi di fondazione	18
5.4.2.1 Fondazioni di travi	18
5.4.2.2 Travi di fondazione C.A. di piano	18
5.4.3 Travi C.A.	19
5.4.3.1 Travi C.A. di piano	19
5.4.3.2 Travi C.A. tra piani	20
5.4.4 Pilastri C.A.	21
5.4.5 Carichi superficiali	22
5.4.5.1 Carichi superficiali di piano	22
5.4.5.2 Carichi superficiali di falda	22
6 Risultati numerici	24
6.1 Pressioni massime sul terreno	24

6.2 Spostamenti di interpiano.....	24
6.3 Verifica effetti secondo ordine.....	29
6.4 Verifica tipologia a telaio.....	30
6.5 Tagli ai livelli.....	30
6.6 Risposta modale.....	38
6.7 Equilibrio forze	38
6.8 Risposta di spettro.....	40
6.9 Annotazioni solutore.....	41
6.10 Statistiche soluzione	41
7 Verifiche.....	42
7.1 Verifiche pilastrate C.A.	42
7.2 Verifiche travate C.A.....	75

1 Rappresentazione generale dell'edificio



Struttura
Vista assonometrica dell'edificio nella sua interezza

2 Normative

D.M. LL. PP. 11-03-88

Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

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

Legge 02-02-74 n. 64, art. 1 - D.M. 11-03-88.

Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

Norme Tecniche per le Costruzioni - D.M. 14-01-08

Sicurezza (cap.2), Azioni sulle costruzioni (cap.3), Costruzioni in calcestruzzo (par.4.1), Costruzioni in legno (par.4.4), Costruzioni in muratura (par.4.5), Progettazione geotecnica (cap.6), Progettazione per azioni sismiche (cap.7), Costruzioni esistenti (cap.8), Riferimenti tecnici (cap.12), EC3.

3 Descrizione del software

DESCRIZIONE DEL PROGRAMMA SISMICAD

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

SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE E CRITERI DI CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI

Il programma schematizza la struttura attraverso l'introduzione nell'ordine di fondazioni, poste anche a quote diverse, platee, platee nervate, plinti e travi di fondazione poggianti tutte su suolo elastico alla Winkler, di elementi verticali, pilastri e pareti in c.a. anche con fori, di orizzontamenti costituiti da solai orizzontali e inclinati (falde), e relative travi di piano e di falda; è ammessa anche l'introduzione di elementi prismatici in c.a. di interpiano con possibilità di collegamento in inclinato a solai posti a quote diverse. I nodi strutturali possono essere connessi solo a travi, pilastri e pareti, simulando così impalcati infinitamente deformabili nel piano, oppure a elementi lastra di spessore dichiarato dall'utente simulando in tal modo impalcati a rigidità finita. I nodi appartenenti agli impalcati orizzontali possono essere connessi rigidamente ad uno o più nodi principali giacenti nel piano dell'impalcato; generalmente un nodo principale coincide con il baricentro delle masse. Tale opzione, oltre a ridurre significativamente i tempi di elaborazione, elimina le approssimazioni numeriche connesse all'utilizzo di elementi lastra quando si richiede l'analisi a impalcati infinitamente rigidi. Per quanto concerne i carichi, in fase di immissione dati, vengono definite, in numero a scelta dell'utente, condizioni di carico elementari le quali, in aggiunta alle azioni sismiche e variazioni termiche, vengono combinate attraverso coefficienti moltiplicativi per fornire le combinazioni richieste per le verifiche successive. L'effetto di disassamento delle forze orizzontali, indotto ad esempio dai torcenti di piano per costruzioni in zona sismica, viene simulato attraverso l'introduzione di eccentricità planari aggiuntive le quali costituiscono ulteriori condizioni elementari di carico da cumulare e combinare secondo i criteri del paragrafo precedente. Tipologicamente sono ammessi sulle travi e sulle pareti carichi uniformemente distribuiti e carichi trapezoidali; lungo le aste e nei nodi di incrocio delle membrature sono anche definibili componenti di forze e coppie concentrate comunque dirette nello spazio. Sono previste distribuzioni di temperatura, di intensità a scelta dell'utente, agenti anche su singole porzioni di struttura. Il calcolo delle sollecitazioni si basa sulle seguenti ipotesi e modalità: - travi e pilastri deformabili a sforzo normale, flessione deviata, taglio deviato e momento torcente. Sono previsti coefficienti riduttivi dei momenti di inerzia a scelta dell'utente per considerare la riduzione della rigidità flessionale e torsionale per effetto della fessurazione del conglomerato cementizio. E' previsto un moltiplicatore della rigidità assiale dei pilastri per considerare, se pure in modo approssimato, l'accorciamento dei pilastri per sforzo normale durante la costruzione. - le travi di fondazione su suolo alla Winkler sono risolte in forma chiusa tramite uno specifico elemento finito; - le pareti in c.a. sono analizzate schematizzandole come elementi lastra-piastra discretizzati con passo massimo assegnato in fase di immissione dati; - le pareti in muratura possono essere schematizzate con elementi lastra-piastra con spessore flessionale ridotto rispetto allo spessore membranale. - I plinti su suolo alla Winkler sono modellati con la introduzione di molle verticali elastoplastiche. La traslazione orizzontale a scelta dell'utente è bloccata o gestita da molle orizzontali di modulo di reazione proporzionale al verticale. - I pali sono modellati suddividendo l'asta in più aste immerse in terreni di stratigrafia definita dall'utente. Nei nodi di divisione tra le aste vengono inserite molle assialsimmetriche elastoplastiche precaricate dalla spinta a riposo che hanno come pressione limite minima la spinta attiva e come pressione limite massima la spinta passiva modificabile attraverso opportuni coefficienti. - i plinti su pali sono modellati attraverso aste di rigidità elevata che collegano un punto della struttura in elevazione con le aste che simulano la presenza dei pali; - le piastre sono discretizzate in un numero finito di elementi lastra-piastra con passo massimo assegnato in fase di immissione dati; nel caso di platee di fondazione i nodi sono collegati al suolo da molle aventi rigidità alla traslazione verticale ed richiesta anche orizzontale. - La deformabilità nel proprio piano di piani dichiarati non infinitamente rigidi e di falde (piani inclinati) può essere controllata attraverso la introduzione di elementi membranali nelle zone di solaio. - I disassamenti tra elementi asta sono gestiti automaticamente dal programma attraverso la introduzione di collegamenti rigidi locali. - Alle estremità di elementi asta è possibile inserire svincolamenti tradizionali così come cerniere parziali (che trasmettono una quota di ciò che trasmetterebbero in condizioni di collegamento rigido) o cerniere plastiche. - Alle estremità di elementi bidimensionali è possibile inserire svincolamenti con cerniere parziali del momento flettente avente come asse il bordo dell'elemento. - Il calcolo degli effetti del sisma è condotto, a scelta dell'utente, con analisi statica lineare, con analisi dinamica modale o con analisi statica non lineare, in accordo alle varie normative adottate. Le masse, nel caso di impalcati dichiarati rigidi sono concentrate nei nodi principali di piano altrimenti vengono considerate diffuse nei nodi giacenti sull'impalcato stesso. Nel caso di analisi sismica vengono anche controllati gli spostamenti di interpiano.

VERIFICHE DELLE MEMBRATURE IN CEMENTO ARMATO

Nel caso più generale le verifiche degli elementi in c.a. possono essere condotte col metodo delle tensioni ammissibili (D.M. 14-1-92) o agli stati limite in accordo al D.M. 09-01-96, al D.M. 14-01-08 o secondo Eurocodice 2. Le travi sono progettate e verificate a flessione retta e taglio; a richiesta è possibile la verifica per le sei componenti della sollecitazione. I pilastri ed i pali sono verificati per le sei componenti della sollecitazione. Per gli elementi bidimensionali giacenti in un medesimo piano è disponibile la modalità di verifica che consente di analizzare lo stato di verifica nei singoli nodi degli elementi. Nelle verifiche (a presso flessione e punzonamento) è ammessa la introduzione dei momenti di calcolo modificati in base alle direttive dell'EC2, Appendice A.2.8. I plinti superficiali sono verificati assumendo lo schema statico di mensola con incastri posti a filo o in asse pilastro. Gli ancoraggi delle armature delle membrature in c.a. sono calcolati sulla base della effettiva tensione normale che ogni barra assume nella sezione di verifica distinguendo le zone di ancoraggio in zone di buona o cattiva aderenza. In particolare il programma valuta la tensione normale che ciascuna barra può assumere in una sezione sviluppando l'aderenza sulla superficie cilindrica posta a sinistra o a destra della sezione considerata; se in una sezione una barra assume per effetto dell'aderenza una tensione normale minore di quella ammissibile, il suo contributo all'area complessiva viene ridotto dal programma nel rapporto tra la tensione normale che la barra può assumere per effetto dell'aderenza e quella ammissibile. Le verifiche sono effettuate a partire dalle aree di acciaio equivalenti così calcolate che vengono evidenziate in relazione. A seguito di analisi inelastiche eseguite in accordo a OPCM 3431 o D.M. 14-01-08 vengono condotte verifiche di resistenza per i meccanismi fragili (nodi e taglio) e verifiche di deformabilità per i meccanismi duttili.

4 Dati generali

4.1 Materiali

4.1.1 Materiali c.a.

Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.
Rck: Resistenza caratteristica cubica; valore medio nel caso di edificio esistente. [daN/cm2]
E: Modulo di elasticità longitudinale del materiale. [daN/cm2]
Gamma: Peso specifico del materiale. [daN/cm3]
Poisson: Coefficiente di Poisson, viene impiegato nella modellazione di elementi bidimensionali. Il valore è adimensionale.
G: Modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste. [daN/cm2]
Alfa: Coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	Rck	E	Gamma	Poisson	G	Alfa
C25/30	300	314472	0.0025	0.1	142941.64	0.00001

4.1.2 Curve di materiali c.a.

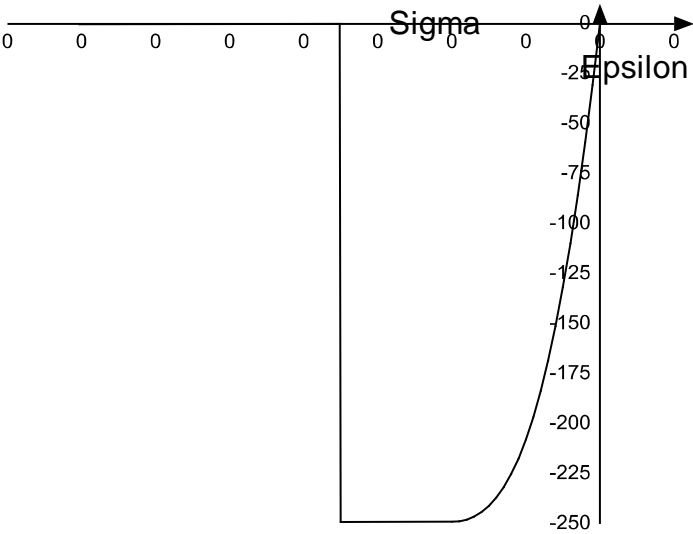
Rck: Resistenza caratteristica cubica; valore medio nel caso di edificio esistente. [daN/cm2]
E: Modulo di elasticità longitudinale del materiale. [daN/cm2]
Gamma: Peso specifico del materiale. [daN/cm3]
Poisson: Coefficiente di Poisson, viene impiegato nella modellazione di elementi bidimensionali. Il valore è adimensionale.
G: Modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste. [daN/cm2]
Alfa: Coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Curva: Curva caratteristica
Reaz.traz.: Reagisce a trazione.
Comp.frag.: Ha comportamento fragile.
E.compr.: Modulo di elasticità a compressione. [daN/cm2]
Incr.compr.: Incrudimento di compressione. Il valore è adimensionale.
EpsEc: Epsilon elastico a compressione. Il valore è adimensionale.
EpsUc: Epsilon ultimo a compressione. Il valore è adimensionale.
E.traz.: Modulo di elasticità a trazione. [daN/cm2]
Incr.traz.: Incrudimento di trazione. Il valore è adimensionale.
EpsEt: Epsilon elastico a trazione. Il valore è adimensionale.
EpsUt: Epsilon ultimo a trazione. Il valore è adimensionale.

Materiale: C25/30

Rck	E	Gamma	Poisson	G	Alfa
300	314471.61	0.0025	0.1	142941.64	0.00001

Curva									
Reaz.traz.	Comp.frag.	E.compr.	Incr.compr.	EpsEc	EpsUc	E.traz.	Incr.traz.	EpsEt	EpsUt
No	Si	314471.61	0.0001	-0.002	-0.0035	314471.61	0.0001	0.0000569	0.0000626



4.1.3 Armature

Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.

fyk: Resistenza caratteristica. [daN/cm²]

Sigma amm.: Tensione ammissibile. [daN/cm²]

Tipo: Tipo di barra.

E: Modulo di elasticità longitudinale del materiale. [daN/cm²]

Gamma: Peso specifico del materiale. [daN/cm³]

Poisson: Coefficiente di Poisson, viene impiegato nella modellazione di elementi bidimensionali. Il valore è adimensionale.

G: Modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste. [daN/cm²]

Alfa: Coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	fyk	Sigma amm.	Tipo	E	Gamma	Poisson	G	Alfa
B450C	4500	2550	Aderenza migliorata	2060000	0.00785	0.3	792307.69	0.000012

4.2 Sezioni

4.2.1 Sezioni C.A.

4.2.1.1 Sezioni rettangolari C.A.



Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.

Area Tx FEM: Area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]

Area Ty FEM: Area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]

JxFEM: Momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm⁴]

JyFEM: Momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm⁴]

JtFEM: Momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm⁴]

H: Altezza della sezione. [cm]

B: Larghezza della sezione. [cm]

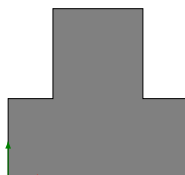
c.s.: Copriferro superiore della sezione. [cm]

c.i.: Copriferro inferiore della sezione. [cm]

c.l.: Copriferro laterale della sezione. [cm]

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	H	B	c.s.	c.i.	c.l.
R 30*55	1375	1375	415937.5	123750	324900	55	30	3	3	3
R 50*25	1.042E03	1.042E03	65104.17	260416.67	178385.42	25	50	3	3	3
R 30*50	1250	1250	312500	112500	279900	50	30	3	3	3
R 30*65	1625	1625	686562.5	146250	414900	65	30	3	3	3
R 40*30	1000	1000	90000	160000	189900	30	40	3	3	3
R 75*25	1562.5	1562.5	97656.25	878906.25	308593.75	25	75	3	3	3

4.2.1.2 Sezioni a T rovescio C.A.



Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.

Area Tx FEM: Area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]

Area Ty FEM: Area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]

JxFEM: Momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm⁴]

JyFEM: Momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm⁴]

JtFEM: Momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm⁴]

H: Altezza della sezione. [cm]

B anima: Spessore dell'anima della sezione. [cm]

H ala: Spessore dell'ala della sezione. [cm]

B ala sx.: Larghezza dell'ala sinistra della sezione. [cm]

B ala dx.: Larghezza dell'ala destra della sezione. [cm]

c.s.: Copriferro superiore della sezione. [cm]

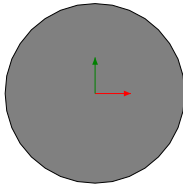
c.i.: Copriferro inferiore della sezione. [cm]

c.l.: Copriferro laterale della sezione. [cm]

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	H	B anima	H ala	B ala sx.	B ala dx.	c.s.	c.i.	c.l.
TR (20+20+40)*75	2.33E3	2500	1.93E6	1.71E6	2.58E6	75	40	35	20	20	3	3	3

4.2.1.3 Sezioni circolari C.A.



Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.
Area Tx FEM: Area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm2]
Area Ty FEM: Area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm2]
JxFEM: Momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm4]
JyFEM: Momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm4]
JtFEM: Momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm4]
Diametro: Diametro esterno della sezione. [cm]
Copriferro: Copriferro riferito alla superficie esterna della sezione. [cm]

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	Diametro	Copriferro
Circolare (D=35)	865.901475146	865.901475146	72720.58	72720.58	143542.29	35	3

4.2.1.4 Caratteristiche inerziali sezioni C.A.

Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.
Xg: Ascissa del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]
Yg: Ordinata del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]
Area: Area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm2]
Jx: Momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]
Jy: Momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]
Jxy: Momento centrifugo rispetto al sistema di riferimento baricentrico di definizione della sezione. [cm4]
Jm: Momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale M. [cm4]
Jn: Momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale N. [cm4]
Alfa: Angolo tra gli assi del sistema di riferimento geometrico di definizione e quelli del sistema di riferimento principale. [deg]
Area Tx FEM: Area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm2]
Area Ty FEM: Area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm2]
JxFEM: Momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm4]
JyFEM: Momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm4]
JtFEM: Momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm4]

Descrizione	Xg	Yg	Area	Jx	Jy	Jxy	Jm	Jn	Alfa	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM
TR (20+20+40)*75	40	31.1	4400	1.9E6	1.7E6	0	1.9E6	1.7E6	0	2.33E03	2500	1.93E06	1.71E06	2.58E06
R 30*55	15	27.5	1650	4.2E5	123750	0	4.2E5	123750	0	1375	1375	415937.5	123750	324900
R 50*25	25	12.5	1250	6.5E4	2.6E5	0	6.5E4	2.6E5	0	1.04E03	1.04E03	65104.17	2.60E05	1.78E05
Circolare (D=35)	0	0	962.11	7.3E4	7.3E4	0	7.3E4	7.3E4	0	8.66E02	8.66E02	72720.58	72720.58	1.44E05
R 30*50	15	25	1500	312500	112500	0	312500	112500	0	1250	1250	312500	112500	279900
R 30*65	15	32.5	1950	6.9E5	146250	0	6.9E5	146250	0	1625	1625	686562.5	146250	414900
R 40*30	20	15	1200	90000	160000	0	90000	160000	0	1000	1000	90000	160000	189900
R 75*25	37.5	12.5	1875	9.8E4	8.8E5	0	9.8E4	8.8E5	0	1562.5	1562.5	97656.25	8.79E05	3.09E05

4.3 Solai

4.3.1 Solai a nervatura

Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.
Peso proprio: Peso proprio per unità di superficie. [daN/cm2]
Int.: Interasse tra le nervature. [cm]
B anima: Larghezza anima. [cm]
H: Altezza totale. [cm]
H cappa: Altezza cappa. [cm]
c.s.: Copriferro superiore. [cm]
c.i.: Copriferro inferiore. [cm]
n° tondi: Numero tondi di confezionamento.
Diam. tondi: Diametro tondi di confezionamento. [mm]
Passo rete: Passo rete cappa. [cm]
Diam. rete: Diametro rete cappa. [mm]

Descrizione	Peso proprio	Int.	B anima	H	H cappa	c.s.	c.i.	n° tondi	Diam. tondi	Passo rete	Diam. rete
Ner 10*(20+5)/33	0.0373	33	10	25	5	3	3	3	12	20	8

4.4 Terreni

Descrizione: Descrizione o nome assegnato all'elemento.

Coesione: Coesione del terreno. [daN/cm2]

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

Delta: Angolo di attrito all'interfaccia terreno-clt. [deg]

Adesione: Coeff. di adesione della coesione all'interfaccia terreno-clt. Il valore è adimensionale.

K0: Coefficiente di spinta a riposo del terreno. Il valore è adimensionale.

Gamma naturale: Peso specifico naturale del terreno in sito, assegnato alle zone non immerse. [daN/cm3]

Gamma saturo: Peso specifico saturo del terreno in sito, assegnato alle zone immerse. [daN/cm3]

E: Modulo elastico longitudinale del terreno. [daN/cm2]

Poisson: Coefficiente di Poisson del terreno. Il valore è adimensionale.

Descrizione	Coesione	Attrito interno	Delta	Adesione	K0	Gamma naturale	Gamma saturo	E	Poisson
S4	0	35	0	1	0.43	0.0019	0.0021	15000	0.3

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

5 Dati di definizione

5.1 Preferenze commessa

5.1.1 Preferenze di analisi

Metodo di analisi	D.M. 14-01-08 (N.T.C.)
Tipo di costruzione	2
Vn	50
Classe d'uso	IV
Vr	100
Tipo di analisi	Lineare dinamica
Località	Siracusa, Sortino - Latitudine (deg) 37.1576°; Longitudine (deg) 15.0268° (N 37° 9' 27"; E 15° 1' 36")
Zona sismica	Zona 4
Categoria del suolo	B - sabbie dense o argille consistenti
Categoria topografica	T1
Ss orizzontale SLO	1.2
Tb orizzontale SLO	0.131 [s]
Tc orizzontale SLO	0.392 [s]
Td orizzontale SLO	1.908 [s]
Ss orizzontale SLD	1.2
Tb orizzontale SLD	0.137 [s]
Tc orizzontale SLD	0.412 [s]
Td orizzontale SLD	2.047 [s]
Ss orizzontale SLV	1.03
Tb orizzontale SLV	0.201 [s]
Tc orizzontale SLV	0.604 [s]
Td orizzontale SLV	3.168 [s]
St	1
PVr SLO (%)	81
Tr SLO	60.21
Ag/g SLO	0.077
Fo SLO	2.485
Tc* SLO	0.275
PVr SLD (%)	63
Tr SLD	101
Ag/g SLD	0.1117
Fo SLD	2.328
Tc* SLD	0.293
PVr SLV (%)	10
Tr SLV	949.12
Ag/g SLV	0.392
Fo SLV	2.33
Tc* SLV	0.472
Smorzamento viscoso (%)	5
Classe di duttilità	CD*B*
Rotazione del sisma	0 [deg]
Quota dello '0' sismico	-45 [cm]
Regolarità in pianta	No
Regolarità in elevazione	No
Edificio C.A.	Si
Tipologia C.A.	Strutture a telaio $q_0=3.0 \cdot \alpha_f U / \alpha_{f1}$
$\alpha_f U / \alpha_{f1}$ C.A.	Strutture a telaio con più piani e più campate
$\alpha_f U / \alpha_{f1} = (1.0 + 1.3) / 2$	
Edificio legno	No
Altezza costruzione	677 [cm]
C1	0.075
T1	0.315 [s]
Lambda SLO	0.85
Lambda SLD	0.85
Lambda SLV	0.85
Numero modi	5
Metodo di Ritz	applicato
Torsione accidentale semplificata	No
Torsione accidentale per piani flessibili	No
Eccentricità X (per sisma Y) livello "Fondazione"	56.3 [cm]
Eccentricità Y (per sisma X) livello "Fondazione"	54.8 [cm]
Eccentricità X (per sisma Y) livello "Piano coronamento"	0 [cm]
Eccentricità Y (per sisma X) livello "Piano coronamento"	0 [cm]
Eccentricità X (per sisma Y) livello "Piano 1"	56.3 [cm]
Eccentricità Y (per sisma X) livello "Piano 1"	54.8 [cm]
Eccentricità X (per sisma Y) livello "base cop"	0 [cm]
Eccentricità Y (per sisma X) livello "base cop"	0 [cm]
Eccentricità X (per sisma Y) livello "Piano 2"	0 [cm]
Eccentricità Y (per sisma X) livello "Piano 2"	0 [cm]
Eccentricità X (per sisma Y) livello "Colmo"	0 [cm]
Eccentricità Y (per sisma X) livello "Colmo"	0 [cm]
Limite spostamenti interpiano	0.005
Moltiplicatore sisma X per combinazioni di default	1
Moltiplicatore sisma Y per combinazioni di default	1
Fattore di struttura per sisma X	2.76
Fattore di struttura per sisma Y	2.76
Fattore di struttura per sisma Z	1.5
Coefficiente di sicurezza portanza fondazioni superficiali	2.3
Coefficiente di sicurezza scorrimento fondazioni superficiali	1.1
Coefficiente di sicurezza portanza punta pali infissi	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza laterale compressione pali infissi	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza laterale trazione pali infissi	1.25
Coefficiente di sicurezza portanza punta pali trivellati	1.35
Coefficiente di sicurezza portanza laterale compressione pali trivellati	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza laterale trazione pali trivellati	1.25
Coefficiente di sicurezza portanza punta micropali	1.35
Coefficiente di sicurezza portanza laterale compressione micropali	1.15

Coefficiente di sicurezza portanza laterale trazione micropali

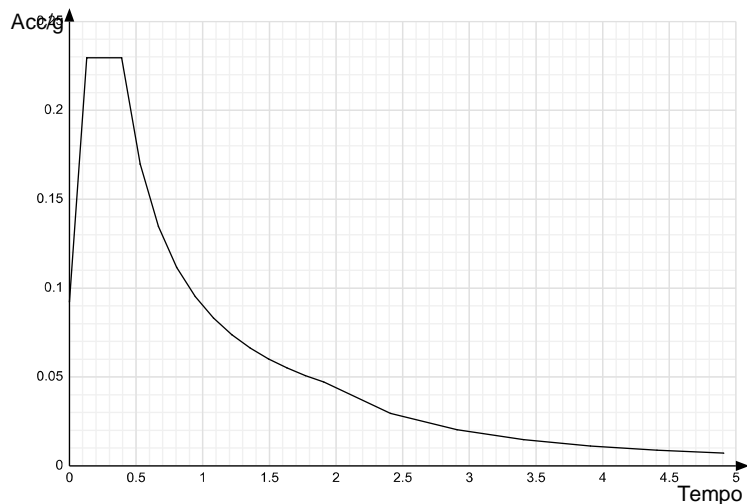
1.25

Fattore di correlazione resistenza caratteristica dei pali in base alle verticali indagate

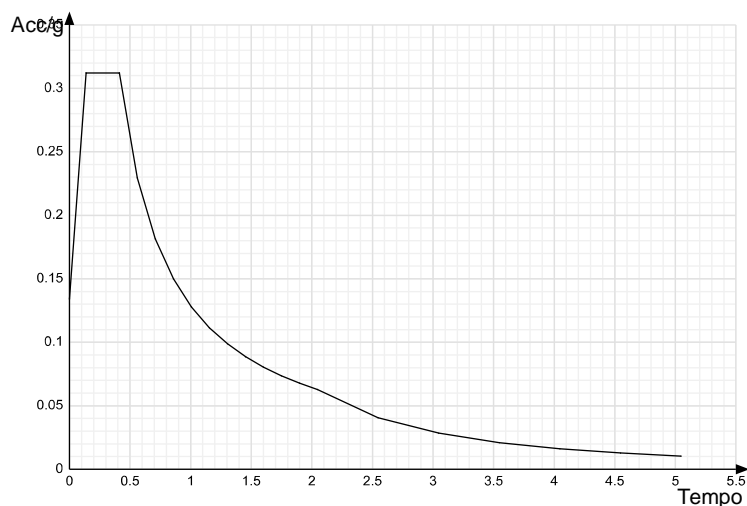
1.7

5.1.2 Spettri NTC 08

Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLO § 3.2.3.2.1 (3.2.4)



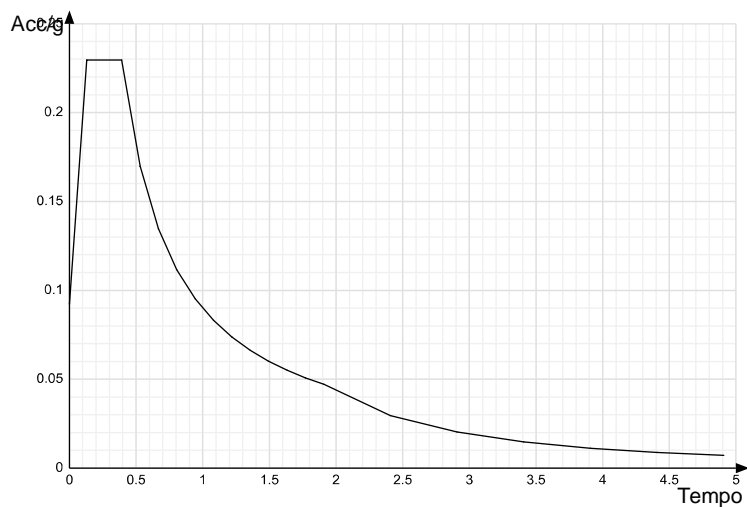
Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 3.2.3.2.1 (3.2.4)



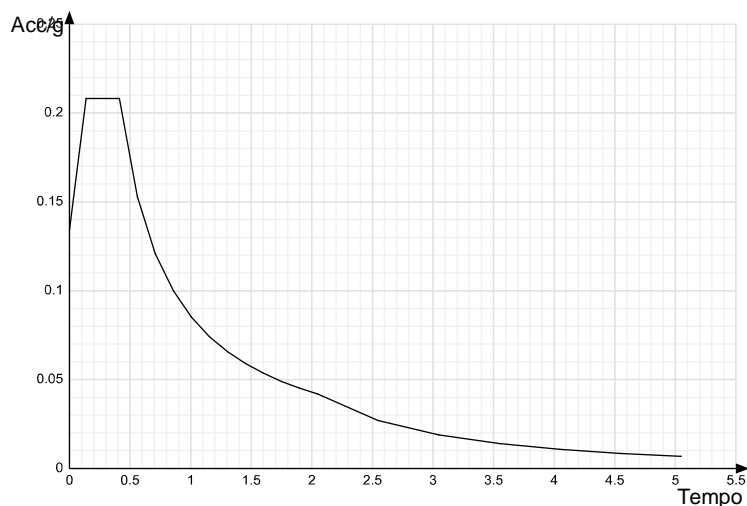
Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLV § 3.2.3.2.1 (3.2.4)



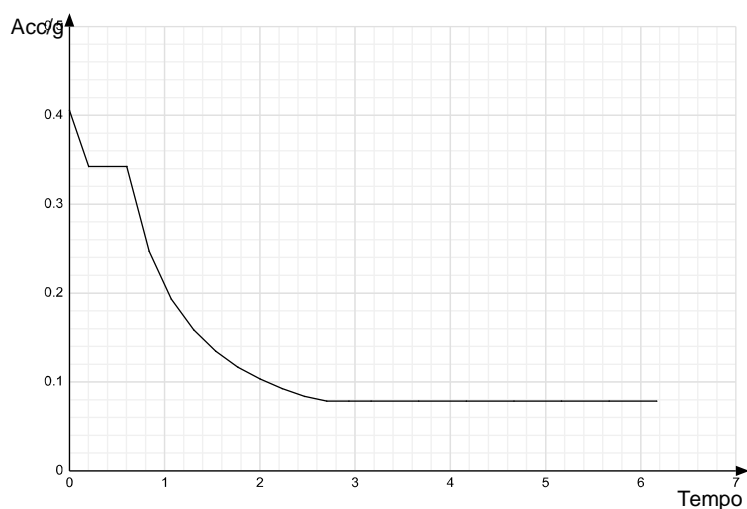
Spettro di risposta di progetto in accelerazione delle componenti orizzontali SLO § 3.2.3.4



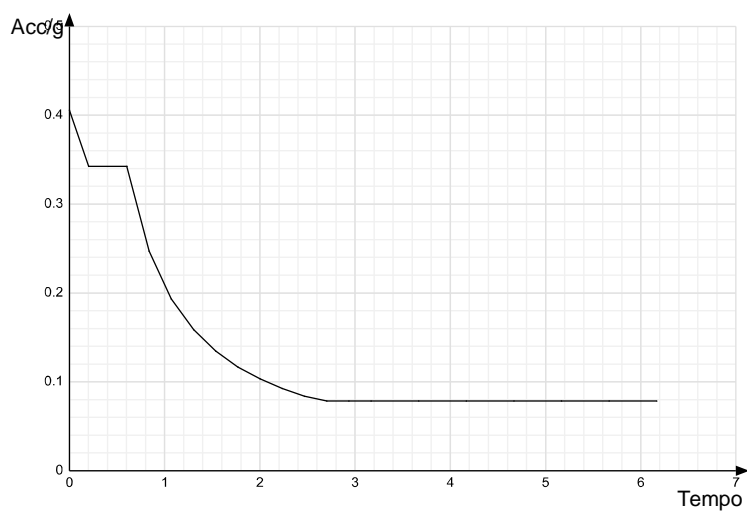
Spettro di risposta di progetto in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 7.3.7.1



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

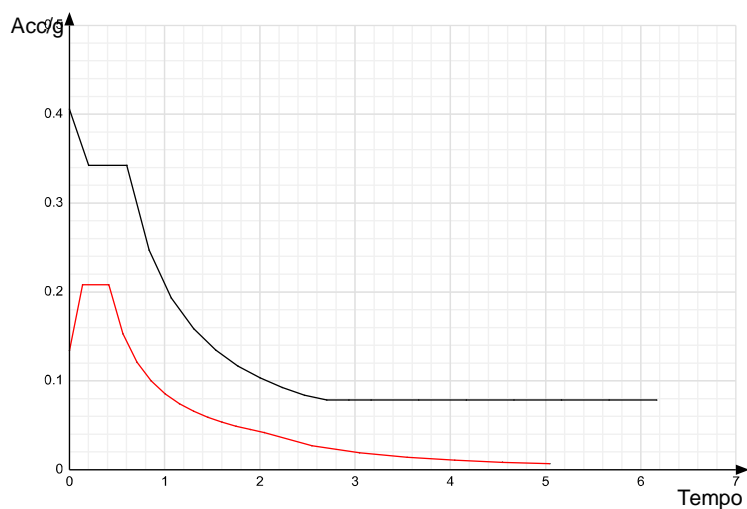


Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5

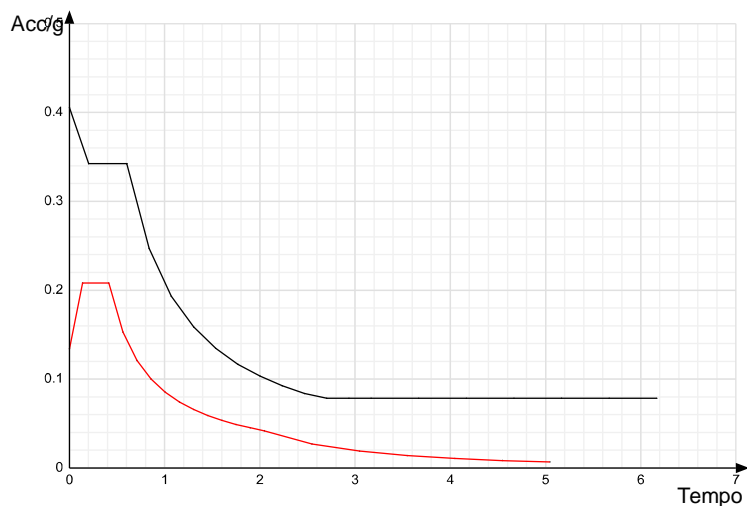


Confronti spettri SLV-SLD

Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 7.3.7.1 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 7.3.7.1 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



5.1.3 Preferenze di verifica

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

5.1.3.1 Normativa di verifica in uso

Norma di verifica D.M. 14-01-08 (N.T.C.)

5.1.3.2 Normativa di verifica C.A.

Acciaio armature	B450C	
Descrizione	B450C	
f _{yk}	4500	[daN/cm2]
Sigma amm.	2550	[daN/cm2]
Tipo	Aderenza migliorata	
E	2060000	[daN/cm2]
Gamma	0.00785	[daN/cm3]
Poisson	0.3	
G	792307.69	[daN/cm2]
Alfa	0.000012	[°C-1]
Coefficiente di omogeneizzazione	15	
Beta EC2 7.4.3 (7.19)	1	
Gamma s (fattore di sicurezza parziale per l'acciaio)	1.15	
Gamma c (fattore di sicurezza parziale per il calcestruzzo)	1.5	
Limite sigma _{mac} /f _{ck} in combinazione rara	0.6	
Limite sigma _{mac} /f _{ck} in combinazione quasi permanente	0.45	
Limite sigma _{mat} /f _{yk} in combinazione rara	0.8	
Massima apertura delle fessure in combinazione frequente	0.04	[cm]
Massima apertura delle fessure in comb. quasi permanente	0.03	[cm]
Coefficiente di riduzione della tau per cattiva aderenza	0.7	

5.1.4 Preferenze di analisi non lineare FEM

Metodo iterativo	Secante
Tolleranza iterazione	0.00001
Numero massimo iterazioni	50

5.2 Azioni e carichi

5.2.1 Condizioni elementari di carico

Descrizione: Nome assegnato alla condizione elementare.
I/II: Descrive la classificazione della condizione (necessario per strutture in acciaio e in legno).
Durata: Descrive la durata della condizione (necessario per strutture in legno).
Psi0: Coefficiente moltiplicatore Psi0. Il valore è adimensionale.
Psi1: Coefficiente moltiplicatore Psi1. Il valore è adimensionale.
Psi2: Coefficiente moltiplicatore Psi2. Il valore è adimensionale.
Var.segno: Descrive se la condizione elementare ha la possibilità di variare di segno.

Descrizione	I/II	Durata	Psi0	Psi1	Psi2	Var.segno
Pesi strutturali		Permanente	0	0	0	
Permanenti portati	I	Permanente	0	0	0	
Copertura Variabili	I	Media	0.7	0.5	0.3	
Neve	I	Media	0.5	0.2	0	
Delta T	II	Media	0.6	0.5	0	No
Sisma X SLV			0	0	0	
Sisma Y SLV			0	0	0	
Sisma Z SLV			0	0	0	
Eccentricità Y per sisma X SLV			0	0	0	
Eccentricità X per sisma Y SLV			0	0	0	
Sisma X SLO			0	0	0	
Sisma Y SLO			0	0	0	
Sisma Z SLO			0	0	0	
Eccentricità Y per sisma X SLO			0	0	0	
Eccentricità X per sisma Y SLO			0	0	0	
Rig. Ux			0	0	0	
Rig. Uy			0	0	0	
Rig. Rz			0	0	0	

5.2.2 Combinazioni di carico

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

Famiglia SLU

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T
1	1	0	0	0	0
2	1	0	0	1.5	0
3	1	0	1.05	1.5	0
4	1	0	1.5	0	0
5	1	0	1.5	0.75	0
6	1	1.5	0	0	0
7	1	1.5	0	1.5	0
8	1	1.5	1.05	1.5	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T
9	1	1.5	1.5	0	0
10	1	1.5	1.5	0.75	0
11	1.3	0	0	0	0
12	1.3	0	0	1.5	0
13	1.3	0	1.05	1.5	0
14	1.3	0	1.5	0	0
15	1.3	0	1.5	0.75	0
16	1.3	1.5	0	0	0
17	1.3	1.5	0	1.5	0
18	1.3	1.5	1.05	1.5	0
19	1.3	1.5	1.5	0	0
20	1.3	1.5	1.5	0.75	0

Famiglia SLE rara

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T
1	1	1	0	0	0
2	1	1	0	1	0
3	1	1	0.7	1	0
4	1	1	1	0	0
5	1	1	1	0.5	0

Famiglia SLE frequente

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T
1	1	1	0	0	0
2	1	1	0	0.2	0
3	1	1	0.3	0.2	0
4	1	1	0.5	0	0

Famiglia SLE quasi permanente

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T
1	1	1	0	0	0
2	1	1	0.3	0	0

Famiglia SLU eccezionale

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T
------	------------------	--------------------	---------------------	------	---------

Famiglia SLO

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T	Sisma X SLO	Sisma Y SLO	Sisma Z SLO	Eccentricità Y per sisma X SLO	Eccentricità X per sisma Y SLO
1	1	1	0.3	0	0	-1	-0.3	0	-1	0.3
2	1	1	0.3	0	0	-1	-0.3	0	1	-0.3
3	1	1	0.3	0	0	-1	0.3	0	-1	0.3
4	1	1	0.3	0	0	-1	0.3	0	1	-0.3
5	1	1	0.3	0	0	-0.3	-1	0	-0.3	1
6	1	1	0.3	0	0	-0.3	-1	0	0.3	-1
7	1	1	0.3	0	0	-0.3	1	0	-0.3	1
8	1	1	0.3	0	0	-0.3	1	0	0.3	-1
9	1	1	0.3	0	0	0.3	-1	0	-0.3	1
10	1	1	0.3	0	0	0.3	-1	0	0.3	-1
11	1	1	0.3	0	0	0.3	1	0	-0.3	1
12	1	1	0.3	0	0	0.3	1	0	0.3	-1
13	1	1	0.3	0	0	1	-0.3	0	-1	0.3
14	1	1	0.3	0	0	1	-0.3	0	1	-0.3
15	1	1	0.3	0	0	1	0.3	0	-1	0.3
16	1	1	0.3	0	0	1	0.3	0	1	-0.3

Famiglia SLV

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T	Sisma X SLV	Sisma Y SLV	Sisma Z SLV	Eccentricità Y per sisma X SLV	Eccentricità X per sisma Y SLV
1	1	1	0.3	0	0	-1	-0.3	0	-1	0.3
2	1	1	0.3	0	0	-1	-0.3	0	1	-0.3
3	1	1	0.3	0	0	-1	0.3	0	-1	0.3
4	1	1	0.3	0	0	-1	0.3	0	1	-0.3
5	1	1	0.3	0	0	-0.3	-1	0	-0.3	1
6	1	1	0.3	0	0	-0.3	-1	0	0.3	-1
7	1	1	0.3	0	0	-0.3	1	0	-0.3	1
8	1	1	0.3	0	0	-0.3	1	0	0.3	-1
9	1	1	0.3	0	0	0.3	-1	0	-0.3	1
10	1	1	0.3	0	0	0.3	-1	0	0.3	-1
11	1	1	0.3	0	0	0.3	1	0	-0.3	1
12	1	1	0.3	0	0	0.3	1	0	0.3	-1

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T	Sisma X SLV	Sisma Y SLV	Sisma Z SLV	Eccentricità Y per sisma X SLV	Eccentricità X per sisma Y SLV
13	1	1	0.3	0	0	1	-0.3	0	-1	0.3
14	1	1	0.3	0	0	1	-0.3	0	1	-0.3
15	1	1	0.3	0	0	1	0.3	0	-1	0.3
16	1	1	0.3	0	0	1	0.3	0	1	-0.3

Famiglia SLV fondazioni

Nome	Pesi strutturali	Permanenti portati	Copertura Variabili	Neve	Delta T	Sisma X SLV	Sisma Y SLV	Sisma Z SLV	Eccentricità Y per sisma X SLV	Eccentricità X per sisma Y SLV
1	1	1	0.3	0	0	-1.1	-0.33	0	-1.1	0.33
2	1	1	0.3	0	0	-1.1	-0.33	0	1.1	-0.33
3	1	1	0.3	0	0	-1.1	0.33	0	-1.1	0.33
4	1	1	0.3	0	0	-1.1	0.33	0	1.1	-0.33
5	1	1	0.3	0	0	-0.33	-1.1	0	-0.33	1.1
6	1	1	0.3	0	0	-0.33	-1.1	0	0.33	-1.1
7	1	1	0.3	0	0	-0.33	1.1	0	-0.33	1.1
8	1	1	0.3	0	0	-0.33	1.1	0	0.33	-1.1
9	1	1	0.3	0	0	0.33	-1.1	0	-0.33	1.1
10	1	1	0.3	0	0	0.33	-1.1	0	0.33	-1.1
11	1	1	0.3	0	0	0.33	1.1	0	-0.33	1.1
12	1	1	0.3	0	0	0.33	1.1	0	0.33	-1.1
13	1	1	0.3	0	0	1.1	-0.33	0	-1.1	0.33
14	1	1	0.3	0	0	1.1	-0.33	0	1.1	-0.33
15	1	1	0.3	0	0	1.1	0.33	0	-1.1	0.33
16	1	1	0.3	0	0	1.1	0.33	0	1.1	-0.33

Famiglia Calcolo rigidità torsionale/flessionale di piano

Nome	Rig. Ux	Rig. Uy	Rig. Rz
Rig. Ux+	1	0	0
Rig. Ux-	-1	0	0
Rig. Uy+	0	1	0
Rig. Uy-	0	-1	0
Rig. Rz+	0	0	1
Rig. Rz-	0	0	-1

5.2.3 Definizioni di carichi lineari

Nome: Nome identificativo della definizione di carico.

Valori: Valori associati alle condizioni di carico.

Condizione di carico a cui sono associati i valori.

Descrizione: Nome assegnato alla condizione elementare.

Fx i.: Valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione X. [daN/cm]

Fx f.: Valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione X. [daN/cm]

Fy i.: Valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Y. [daN/cm]

Fy f.: Valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Y. [daN/cm]

Fz i.: Valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Z. [daN/cm]

Fz f.: Valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Z. [daN/cm]

Mx i.: Valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse X. [daN]

Mx f.: Valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse X. [daN]

My i.: Valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Y. [daN]

My f.: Valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Y. [daN]

Mz i.: Valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Z. [daN]

Mz f.: Valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Z. [daN]

Nome	Condizione	Valori											
	Descrizione	Fx i.	Fx f.	Fy i.	Fy f.	Fz i.	Fz f.	Mx i.	Mx f.	My i.	My f.	Mz i.	Mz f.
Setto	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	0	0	-27.6	-27.6	0	0	0	0	0	0
	Copertura Variabili	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Neve	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Sbalzo	Pesi strutturali	0	0	-9.3	-9.3	0	0	-855.6	-855.6	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	-2.5	-2.5	0	0	-231	-231	0	0	0	0
	Copertura Variabili	0	0	-7.4	-7.4	0	0	-684.4	-684.4	0	0	0	0
	Neve	0	0	-1.4	-1.4	0	0	-128.3	-128.3	0	0	0	0
Esterno	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	0	0	-14.3	-14.3	0	0	0	0	0	0
	Copertura Variabili	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Neve	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

5.2.4 Definizioni di carichi superficiali

Nome: Nome identificativo della definizione di carico.

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Valori: Valori associati alle condizioni di carico.

Condizione: Condizione di carico a cui sono associati i valori.

Descrizione: Nome assegnato alla condizione elementare.

Valore: Modulo del carico superficiale applicato alla superficie. [daN/cm2]

Applicazione: Modalità con cui il carico è applicato alla superficie.

Nome	Valori		
	Condizione	Valore	Applicazione
	Descrizione		
Copertura orizz.	Pesi strutturali	0.038	Verticale
	Permanenti portati	0.014	Verticale
	Copertura Variabili	0.03	Verticale
Copertura falde	Neve	0.008	Verticale
	Pesi strutturali	0.014	Verticale
	Permanenti portati	0.014	Verticale
	Copertura Variabili	0.005	Verticale
	Neve	0.008	Verticale

5.3 Quote

5.3.1 Livelli

Descrizione breve: Nome sintetico assegnato al livello.

Descrizione: Nome assegnato al livello.

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

Spessore: Spessore del livello. [cm]

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-45	75
L2	Piano coronamento	384	20
L3	Piano 1	405	25
L4	base cop	537	25
L5	Piano 2	644	25
L6	Colmo	750	25

5.3.2 Falde

Descrizione breve: Nome sintetico assegnato alla falda.

Descrizione: Nome assegnato alla falda.

Sp.: Spessore del piano della falda. [cm]

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

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

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

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

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

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

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

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

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

Descrizione breve	Descrizione	Sp.	Primo punto			Secondo punto			Terzo punto		
			X	Y	Quota	X	Y	Quota	X	Y	Quota
F1	Falda 1	24	407	932	base cop	669	670	Colmo	407	408	base cop
F2	Falda 2	24	407	408	base cop	669	670	Colmo	931	408	base cop
F3	Falda 3	24	931	408	base cop	669	670	Colmo	931	932	base cop
F4	Falda 4	24	931	932	base cop	669	670	Colmo	407	932	base cop

5.3.3 Tronchi

Descrizione breve: Nome sintetico assegnato al tronco.

Descrizione: Nome assegnato al tronco.

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

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

Descrizione breve	Descrizione	Quota 1	Quota 2
T1	Fondazione - Piano coronamento	Fondazione	Piano coronamento
T2	Fondazione - Piano 1	Fondazione	Piano 1
T3	Piano 1 - Piano 2	Piano 1	Piano 2
T4	Piano 2 - Colmo	Piano 2	Colmo

5.4 Elementi di input

5.4.1 Fili fissi

5.4.1.1 Fili fissi di piano

Livello: Quota di inserimento esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Punto: Punto di inserimento.
X: Coordinata X. [cm]
Y: Coordinata Y. [cm]
Estradosso: Distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]
Angolo: Angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]
Tipo: Tipo di simbolo.
T.c.: Testo completo visualizzato accanto al filo fisso, costituito dalla concatenazione del prefisso e del testo.

Livello	Punto		Estradosso	Angolo	Tipo	T.c.	Livello	Punto		Estradosso	Angolo	Tipo	T.c.
	X	Y						X	Y				
L1	392	1339	0	0	Croce	20	L1	946	1339	0	0	Croce	21
L1	470	136	0	0	Croce	a1	L1	799	1232	0	0	Croce	19
L1	1339	947	0	0	Croce	16	L1	261	1078	0	0	Croce	17
L1	1077	1078	0	0	Croce	18	L1	1203	891	0	0	Croce	a16
L1	448	1203	0	0	Croce	a20	L1	890	1216	0	0	Croce	a21
L1	136	891	0	0	Croce	a15	L1	890	136	0	0	Croce	a2
L1	136	449	0	0	Croce	a5	L1	1203	449	0	0	Croce	a6
L1	0	947	0	0	Croce	15	L1	0	393	0	0	Croce	5
L1	1339	393	0	0	Croce	6	L1	106	540	0	0	Croce	7
L1	996	193	0	0	Croce	4	L1	392	0	0	0	Croce	1
L1	946	0	0	0	Croce	2	L1	342	193	0	0	Croce	3
L1	539	800	0	0	Croce	12	L1	799	800	0	0	Croce	13
L1	1232	800	0	0	Croce	14	L1	106	800	0	0	Croce	11
L1	539	540	0	0	Croce	8	L1	799	540	0	0	Croce	9
L1	1232	540	0	0	Croce	10	L4	407	932	0	0	Croce	c12
L4	931	932	0	0	Croce	c13	L4	407	408	0	0	Croce	c8
L4	931	408	0	0	Croce	c9	L6	669	670	0	0	Croce	c1

5.4.2 Travi di fondazione
5.4.2.1 Fondazioni di travi

Descrizione breve: Descrizione breve usata nelle tabelle dei capitoli delle travi di fondazione.
Stratigrafia: Stratigrafia del terreno nel punto medio in pianta dell'elemento.
Sondaggio: È possibile indicare esplicitamente un sondaggio definito nelle preferenze oppure richiedere di estrapolare il sondaggio dalla definizione del sito espressa nelle preferenze.
Estradosso: Distanza dalla quota superiore del sondaggio misurata in verticale con verso positivo verso l'alto. [cm]
Deformazione volumetrica: Valore della deformazione volumetrica impiegato nel calcolo della pressione limite a rottura con la formula di Vesic. Il valore è adimensionale. Accetta anche il valore di default espresso nelle preferenze.
K verticale: Coefficiente di sottofondo verticale del letto di molle. [daN/cm3]
Limite compressione: Pressione limite di plasticizzazione a compressione del letto di molle. [daN/cm2]
Limite trazione: Pressione limite di plasticizzazione a trazione del letto di molle. [daN/cm2]
Sbordo magrone: Allargamento dell'impronta della trave dovuta al magrone: nel calcolare la reazione del terreno la larghezza della trave sarà incrementata del doppio dello sbordo. [cm]

Descrizione breve	Stratigrafia			K verticale	Limite compressione	Limite trazione	Sbordo magrone
	Sondaggio	Estradosso	Deformazione volumetrica				
FT1	Da sito	0		Default	Default	Default	10

5.4.2.2 Travi di fondazione C.A. di piano

Sezione: Riferimento ad una definizione di sezione C.A..
P.i.: Posizione dei punti d'inserimento rispetto alla geometria della sezione. SA=Sinistra anima, CA=Centro anima, DA=Destra anima
Liv.: Quota del punto di inserimento iniziale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Punto i.: Punto di inserimento iniziale.
X: Coordinata X. [cm]
Y: Coordinata Y. [cm]
Punto f.: Punto di inserimento finale.
X: Coordinata X. [cm]
Y: Coordinata Y. [cm]
Estr.: Distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]
Mat.: Riferimento ad una definizione di materiale cemento armato.
Car.lin.: Riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.
DeltaT: Riferimento alla definizione di una variazione termica. Accetta anche il valore "Nessuno".
Sovr.: Aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.
S.Z: Indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.
C.i.: Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
C.f.: Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
P.lin.: Peso per unità di lunghezza. [daN/cm]
Fond.: Riferimento alla fondazione sottostante l'elemento.

Sezione	P.i.	Liv.	Punto i.	Punto f.	Estr.	Mat.	Car.lin.	DeltaT	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.	Fond.
---------	------	------	----------	----------	-------	------	----------	--------	-------	-----	------	------	--------	-------

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

			X	Y	X	Y										
TR (20+20+40)*75	CA	L1	106	800	539	800	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	799	540	1232	540	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	799	800	1232	800	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	539	800	799	800	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	539	540	799	540	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1203	449	996	193	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1232	540	1203	449	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	106	540	539	540	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	996	193	890	136	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	342	193	539	540	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	996	193	799	540	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	799	800	1077	1078	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	539	800	261	1078	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1203	891	1339	947	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	799	540	799	800	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	539	540	539	800	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	448	1203	392	1339	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	136	891	0	947	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1232	800	1232	540	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	470	136	342	193	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	890	136	470	136	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	136	449	106	540	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	342	193	136	449	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	946	0	890	136	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1339	393	1203	449	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	946	1339	890	1216	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	0	393	136	449	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	392	0	470	136	0	C25/30	Esterno; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	890	1216	1077	1078	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	799	1232	890	1216	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1203	891	1232	800	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	1077	1078	1203	891	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	448	1203	799	1232	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	106	800	136	891	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	106	540	106	800	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	261	1078	448	1203	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1
TR (20+20+40)*75	CA	L1	136	891	261	1078	0	C25/30	Setto; G		0	No	No	No	11	FT1

5.4.3 Travi C.A.

5.4.3.1 Travi C.A. di piano

Sezione: Riferimento ad una definizione di sezione C.A..

P.i.: Posizione dei punti d'inserimento rispetto alla geometria della sezione. SA=Sinistra anima, CA=Centro anima, DA=Destra anima

Liv.: Quota del punto di inserimento iniziale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Punto i.: Punto di inserimento iniziale.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Punto f.: Punto di inserimento finale.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Estr.: Distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]

Mat.: Riferimento ad una definizione di materiale cemento armato.

Car.lin.: Riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

DeltaT: Riferimento alla definizione di una variazione termica. Accetta anche il valore "Nessuno".**Sovr.:** Aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.**S.Z.:** Indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.**C.i.:** Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.**C.f.:** Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.**P.lin.:** Peso per unità di lunghezza. [daN/cm]

Sezione	P.i.	Liv.	Punto i.		Punto f.		Estr.	Mat.	Car.lin.	DeltaT	Sovr.	S.Z.	C.i.	C.f.	P.lin.
			X	Y	X	Y									
R 40*30	CA	L2	1339	393	946	0	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	1339	947	1339	393	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	392	0	0	393	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	946	0	392	0	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	0	947	392	1339	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	0	393	0	947	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	946	1339	1339	947	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 40*30	CA	L2	392	1339	946	1339	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3
R 30*50	CA	L3	539	800	799	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	799	800	799	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	799	540	539	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	539	540	539	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 50*25	CA	L3	106	540	539	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.13
R 50*25	CA	L3	799	800	1232	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.13
R 50*25	CA	L3	799	540	1232	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.13
R 30*50	CA	L3	799	800	1077	1078	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	1232	800	1232	540	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	1203	891	1232	800	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 50*25	CA	L3	799	800	799	1232	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.13
R 30*50	CA	L3	539	800	261	1078	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	799	540	996	193	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	539	540	342	193	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 50*25	CA	L3	106	800	539	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.13
R 30*50	CA	L3	1232	540	1203	449	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	1203	449	996	193	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	996	193	890	136	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	1077	1078	1203	891	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*65	CA	L3	261	1078	448	1203	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	4.88
R 30*65	CA	L3	448	1203	799	1232	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	4.88
R 30*50	CA	L3	799	1232	1077	1078	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	136	891	261	1078	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	106	540	106	800	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	106	800	136	891	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	136	449	106	540	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	890	136	470	136	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	470	136	342	193	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L3	342	193	136	449	0	C25/30	Sbalzo; L		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L5	539	800	799	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L5	539	540	539	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L5	799	800	799	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75
R 30*50	CA	L5	799	540	539	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	3.75

5.4.3.2 Travi C.A. tra piani

Sezione: Riferimento ad una definizione di sezione C.A..**P.i.:** Posizione dei punti d'inserimento rispetto alla geometria della sezione. SA=Sinistra anima, CA=Centro anima, DA=Destra anima**Quota i.:** Quota del punto di inserimento iniziale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]**Quota f.:** Quota del punto di inserimento finale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]**Punto i.:** Punto di inserimento iniziale.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Punto f.: Punto di inserimento finale.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Mat.: Riferimento ad una definizione di materiale cemento armato.

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Car.lin.: Riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.

DeltaT: Riferimento alla definizione di una variazione termica. Accetta anche il valore "Nessuno".

Sovr.: Aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.

S.Z: Indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.

C.i.: Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.

C.f.: Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.

P.lin.: Peso per unità di lunghezza. [daN/cm]

Sezione	P.i.	Quota i.	Quota f.	Punto i.		Punto f.		Mat.	Car.lin.	DeltaT	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.
				X	Y	X	Y								
R 75*25	CA	L4	L5	931	932	799	800	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L4	L5	407	932	539	800	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L4	L5	407	408	539	540	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L4	L5	931	408	799	540	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L5	L6	539	800	669	670	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L5	L6	539	540	669	670	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L5	L6	799	540	669	670	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69
R 75*25	CA	L5	L6	799	800	670.1	671.1	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.69

5.4.4 Pilastri C.A.

Tr.: Riferimento al tronco indicante la quota inferiore e superiore.

Sezione: Riferimento ad una definizione di sezione C.A..

P.i.: Posizione del punto di inserimento rispetto alla geometria della sezione. SS=Sinistra-sotto, SC=Sinistra-centro, SA=Sinistra-alto, CS=Centro-sotto, CC=Centro-centro, CA=Centro-alto, DS=Destra-sotto, DC=Destra-centro, DA=Destra-alto

Punto: Posizione del punto di inserimento rispetto alla geometria della sezione.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Ang.: Angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]

Mat.: Riferimento ad una definizione di materiale cemento armato.

Car.lin.: Riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.

DeltaT: Riferimento alla definizione di una variazione termica. Accetta anche il valore "Nessuno".

Sovr.: Aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.

S.Z: Indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.

C.i.: Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.

C.f.: Svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.

P.lin.: Peso per unità di lunghezza. [daN/cm]

Corr.: Lista di elementi correlati all'elemento generati durante la modellazione.

Tr.	Sezione	P.i.	Punto		Ang.	Mat.	Car.lin.	DeltaT	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.	Corr.
			X	Y										
T2	R 30*55	CC	261	1078	135	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	68-69
T2	R 30*55	CC	342	193	236	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	80-81
T2	R 30*55	CC	106	800	347	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	66-67
T2	R 30*55	CC	799	1232	77	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	70-71
T1	Circolare (D=35)	CC	0	393	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	1
T2	R 30*55	CC	996	193	304	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	78-79
T2	R 30*55	CC	1077	1078	45	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	72-73
T2	R 30*55	CC	1232	540	347	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	76-77
T2	Circolare (D=35)	CC	799	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	15-16
T2	R 30*55	CC	1232	800	13	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	74-75
T2	Circolare (D=35)	CC	799	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	13-14
T2	R 30*55	CC	106	540	13	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	4.13	82-83
T1	Circolare (D=35)	CC	392	0	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	5
T1	Circolare (D=35)	CC	1339	947	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	4
T1	Circolare (D=35)	CC	1339	393	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	3
T1	Circolare (D=35)	CC	0	947	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	2
T1	Circolare (D=35)	CC	946	0	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	6
T2	Circolare (D=35)	CC	539	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	11-12
T1	Circolare (D=35)	CC	392	1339	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	7
T1	Circolare (D=35)	CC	946	1339	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	8
T2	Circolare (D=35)	CC	539	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	9-10
T3	Circolare (D=35)	CC	539	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	19-20

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Tr.	Sezione	P.i.	Punto		Ang.	Mat.	Car.lin.	DeltaT	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.	Corr.
			X	Y										
T3	Circolare (D=35)	CC	539	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	17-18
T3	Circolare (D=35)	CC	799	540	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	21-22
T3	Circolare (D=35)	CC	799	800	0	C25/30	Nessuno; G		0	No	No	No	2.41	23-24

5.4.5 Carichi superficiali

5.4.5.1 Carichi superficiali di piano

Carico: Riferimento alla definizione di un carico di superficie.

Solaio: Riferimento alla definizione di una sezione di solaio. Accetta anche il valore "Nessuno".

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

Punti: Punti di definizione in pianta.

Indice: Indice del punto corrente nell'insieme dei punti di definizione dell'elemento.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Estr.: Distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]

Angolo: Direzione delle nervature che trasmettono il carico. Angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]

Comp.: Descrizione sintetica del comportamento del carico superficiale o, nel caso di comportamento membranale, riferimento alla descrizione analitica della membrana.

Fori: Riferimenti a tutti gli elementi che forano il carico superficiale.

Carico	Solaio	Liv.	Punti			Estr.	Angolo	Comp.	Fori
			Indice	X	Y				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	1077	1078	0	90	Rigido	
			2	799	1232				
			3	799	800				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	106	800	0	0	Rigido	
			2	539	800				
			3	261	1078				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	799	800	0	360	Rigido	
			2	1230.8	799.7				
			3	1203	891				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	799	800	0	90	Rigido	
			2	799	1232				
			3	448	1203				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	342	193	0	0	Rigido	
			2	470	136				
			3	890	136				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	799	540	0	360	Rigido	
			2	1232	540				
			3	1230.8	799.7				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	106	540	0	0	Rigido	
			2	539	540				
			3	539	800				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	136	449	0	0	Rigido	
			2	342	193				
			3	539	540				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	996	193	0	0	Rigido	
			2	1203	449				
			3	1232	540				
Copertura orizz.	Ner 10*(20+5)/33	L3	1	799	540				
			2	799	540				
			3	799	540				

5.4.5.2 Carichi superficiali di falda

Carico: Riferimento alla definizione di un carico di superficie.

Solaio: Riferimento alla definizione di una sezione di solaio. Accetta anche il valore "Nessuno".

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

Punti: Punti di definizione in pianta.

Indice: Indice del punto corrente nell'insieme dei punti di definizione dell'elemento.

X: Coordinata X. [cm]

Y: Coordinata Y. [cm]

Estr.: Distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Angolo: Direzione delle nervature che trasmettono il carico. Angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]
Comp.: Descrizione sintetica del comportamento del carico superficiale o, nel caso di comportamento membranale, riferimento alla descrizione analitica della membrana.
Fori: Riferimenti a tutti gli elementi che forano il carico superficiale.

Carico	Solaio	Falda	Punti			Estr.	Angolo	Comp.	Fori
			Indice	X	Y				
Copertura falde	Ner 10*(20+5)/33	F1	1	669	670	0	90	Nessuno	
			2	408.1	930.9				
			3	408.1	409.1				
Copertura falde	Ner 10*(20+5)/33	F2	1	669	670	0	180	Nessuno	
			2	407	408				
			3	931	408				
Copertura falde	Ner 10*(20+5)/33	F3	1	669	670	0	270	Nessuno	
			2	931	408				
			3	931	932				
Copertura falde	Ner 10*(20+5)/33	F4	1	669	670	0	0	Nessuno	
			2	931	932				
			3	407	932				

6 Risultati numerici
6.1 Pressioni massime sul terreno

Nodo: Numero del nodo collocato sul terreno.
Contesto: Condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione minima.
uz min: Spostamento massimo verticale del nodo. [cm]
Minima: Pressione minima sul terreno del nodo. [daN/cm2]
Contesto: Condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione massima.
uz max: Spostamento minimo verticale del nodo. [cm]
Massima: Pressione massima sul terreno del nodo. [daN/cm2]

Compressione estrema massima -1.388 al nodo di indice 29, di coordinate x = 799, y = 1232, z = -83, nel contesto SLV fondazioni 7.

Nodo	Contesto	uz min	Minima	Contesto	uz max	Massima
3	SLV fondazioni 13	-0.06386	-0.95786	SLV fondazioni 4	-0.01367	-0.20511
4	SLV fondazioni 2	-0.07291	-1.09369	SLV fondazioni 15	-0.00764	-0.11453
5	SLU 20	-0.05224	-0.78359	SLU 1	-0.01694	-0.25404
6	SLU 20	-0.05416	-0.81241	SLU 1	-0.01829	-0.27438
7	SLU 20	-0.08131	-1.21967	SLU 1	-0.02791	-0.41871
8	SLU 20	-0.07639	-1.14592	SLU 1	-0.02618	-0.39272
9	SLV fondazioni 1	-0.07206	-1.08085	SLV fondazioni 16	-0.00395	-0.05921
10	SLV fondazioni 14	-0.07284	-1.09263	SLV fondazioni 3	-0.00174	-0.02609
11	SLV fondazioni 5	-0.06398	-0.95969	SLV fondazioni 12	-0.01476	-0.22146
12	SLV fondazioni 10	-0.06287	-0.94299	SLV fondazioni 7	-0.01684	-0.25258
13	SLV fondazioni 1	-0.07344	-1.10153	SLV fondazioni 16	-0.01547	-0.23211
14	SLU 20	-0.05757	-0.86359	SLU 1	-0.02665	-0.39974
15	SLU 20	-0.05671	-0.85068	SLU 1	-0.02637	-0.39553
16	SLU 20	-0.07486	-1.12288	SLV fondazioni 3	-0.01952	-0.29287
17	SLV fondazioni 4	-0.07645	-1.14669	SLV fondazioni 13	-0.00592	-0.08881
18	SLU 20	-0.05946	-0.89186	SLU 1	-0.0278	-0.41704
19	SLU 20	-0.05816	-0.87239	SLU 1	-0.02749	-0.4124
20	SLV fondazioni 15	-0.08116	-1.21742	SLV fondazioni 2	-0.00873	-0.13093
21	SLV fondazioni 4	-0.06961	-1.04417	SLV fondazioni 13	-0.0096	-0.14406
22	SLV fondazioni 15	-0.06905	-1.03575	SLV fondazioni 2	-0.00593	-0.08896
23	SLV fondazioni 4	-0.06875	-1.03129	SLV fondazioni 13	-0.00749	-0.11232
24	SLV fondazioni 15	-0.06951	-1.04261	SLV fondazioni 2	-0.01036	-0.15539
25	SLV fondazioni 8	-0.07948	-1.19223	SLV fondazioni 9	-0.01896	-0.28438
26	SLV fondazioni 15	-0.0683	-1.02456	SLV fondazioni 2	-0.00692	-0.10373
27	SLU 20	-0.0466	-0.69901	SLU 1	-0.01478	-0.22165
28	SLU 20	-0.07268	-1.09013	SLU 1	-0.02683	-0.40246
29	SLV fondazioni 7	-0.09253	-1.388	SLV fondazioni 10	-0.01245	-0.18678
30	SLV fondazioni 12	-0.05671	-0.8506	SLV fondazioni 5	-0.0099	-0.14855
31	SLV fondazioni 16	-0.0783	-1.17456	SLV fondazioni 1	-0.01812	-0.27186

6.2 Spostamenti di interpiano

Nodo inferiore: Nodo inferiore.
I.: Numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.
Pos.: Coordinate del nodo.
X: Coordinata X. [cm]
Y: Coordinata Y. [cm]
Z: Coordinata Z. [cm]
Nodo superiore: Nodo superiore.
I.: Numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.
Pos.: Coordinate del nodo.
Z: Coordinata Z. [cm]
Spost. rel.: Spostamento relativo. Il valore è adimensionale.
Combinazione: Combinazione.
Spostamento inferiore: Spostamento in pianta del nodo inferiore.
X: Coordinata X. [cm]
Y: Coordinata Y. [cm]
Spostamento superiore: Spostamento in pianta del nodo superiore.
X: Coordinata X. [cm]
Y: Coordinata Y. [cm]
S.V.: Si intende non verificato qualora lo spostamento relativo sia superiore al valore limite espresso nelle preferenze di analisi.
limite SLO = 0.003333

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Combinazione	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z							
3	392	0	-82.5	32	374	0.000944	Famiglia "SLO" 1	-0.006	-0.001	-0.426	-0.096	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000942	Famiglia "SLO" 2	-0.008	-0.001	-0.427	-0.095	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000977	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.003	-0.435	0.129	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000976	Famiglia "SLO" 4	-0.009	0.003	-0.436	0.13	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000839	Famiglia "SLO" 5	0	-0.007	-0.113	-0.373	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000838	Famiglia "SLO" 6	-0.001	-0.006	-0.114	-0.372	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000862	Famiglia "SLO" 7	-0.003	0.007	-0.142	0.375	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000862	Famiglia "SLO" 8	-0.005	0.008	-0.143	0.376	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000885	Famiglia "SLO" 9	0.005	-0.007	0.147	-0.386	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000886	Famiglia "SLO" 10	0.003	-0.006	0.146	-0.385	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.00082	Famiglia "SLO" 11	0.001	0.007	0.117	0.362	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000821	Famiglia "SLO" 12	0	0.007	0.117	0.363	si

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo inferiore			Nodo superiore			Spost. rel.	Combinazione	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.		I.	Pos.				X	Y	X	Y	
	X	Y		X	Y							
3	392	0	-82.5	32	374	0.000989	Famiglia "SLO" 13	0.009	-0.003	0.439	-0.139	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000991	Famiglia "SLO" 14	0.007	-0.002	0.439	-0.138	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000944	Famiglia "SLO" 15	0.008	0.001	0.431	0.085	si
3	392	0	-82.5	32	374	0.000946	Famiglia "SLO" 16	0.006	0.002	0.43	0.086	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000961	Famiglia "SLO" 2	-0.009	-0.003	-0.427	-0.135	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000959	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.001	-0.436	0.09	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000957	Famiglia "SLO" 4	-0.008	0.001	-0.436	0.089	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000859	Famiglia "SLO" 5	-0.003	-0.006	-0.114	-0.383	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000963	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.003	-0.427	-0.135	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000859	Famiglia "SLO" 6	-0.004	-0.007	-0.114	-0.383	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000845	Famiglia "SLO" 7	-0.001	0.007	-0.143	0.366	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000844	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.007	-0.143	0.365	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.00086	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.006	0.146	-0.37	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000861	Famiglia "SLO" 10	0	-0.006	0.146	-0.371	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000847	Famiglia "SLO" 11	0.004	0.008	0.117	0.378	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000847	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.007	0.116	0.377	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000967	Famiglia "SLO" 13	0.008	0	0.439	-0.095	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000969	Famiglia "SLO" 14	0.006	-0.001	0.438	-0.095	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000964	Famiglia "SLO" 15	0.009	0.004	0.43	0.13	si
4	946	0	-82.5	33	374	0.000966	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.004	0.43	0.129	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.002075	Famiglia "SLO" 2	-0.009	0	-0.992	-0.078	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001899	Famiglia "SLO" 3	-0.009	0.004	-0.881	0.233	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.002089	Famiglia "SLO" 4	-0.01	0.004	-0.964	0.279	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001373	Famiglia "SLO" 5	-0.001	-0.007	-0.275	-0.599	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001373	Famiglia "SLO" 6	-0.003	-0.006	-0.359	-0.553	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001285	Famiglia "SLO" 7	-0.004	0.008	-0.181	0.592	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001915	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.001	-0.909	-0.124	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001434	Famiglia "SLO" 8	-0.005	0.009	-0.265	0.638	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001483	Famiglia "SLO" 9	0.004	-0.008	0.297	-0.649	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001329	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.007	0.213	-0.602	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001394	Famiglia "SLO" 11	0.001	0.007	0.391	0.542	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001383	Famiglia "SLO" 12	0	0.008	0.307	0.589	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.002163	Famiglia "SLO" 13	0.009	-0.004	0.996	-0.289	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001973	Famiglia "SLO" 14	0.008	-0.003	0.913	-0.244	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.002144	Famiglia "SLO" 15	0.008	0	1.024	0.068	si
7	342	193	-82.5	55	392.5	0.001982	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.001	0.941	0.114	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001843	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.001	-0.881	0.057	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.002011	Famiglia "SLO" 4	-0.009	0	-0.964	0.014	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001352	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.007	-0.275	-0.589	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001512	Famiglia "SLO" 6	-0.003	-0.008	-0.359	-0.632	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001987	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.003	-0.909	-0.283	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001194	Famiglia "SLO" 7	-0.001	0.007	-0.181	0.545	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.00118	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.006	-0.265	0.501	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001231	Famiglia "SLO" 9	0.003	-0.006	0.297	-0.511	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001236	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.007	0.213	-0.554	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001528	Famiglia "SLO" 11	0.004	0.008	0.391	0.623	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001363	Famiglia "SLO" 12	0.003	0.007	0.307	0.579	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.002078	Famiglia "SLO" 13	0.009	0.001	0.996	-0.024	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.001911	Famiglia "SLO" 14	0.008	0	0.913	-0.067	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.002235	Famiglia "SLO" 15	0.01	0.005	1.024	0.316	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.002045	Famiglia "SLO" 16	0.008	0.004	0.941	0.274	si
8	996	193	-82.5	56	392.5	0.002178	Famiglia "SLO" 2	-0.009	-0.004	-0.992	-0.326	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.00098	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.005	-0.445	0.097	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000848	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.009	-0.11	-0.381	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000978	Famiglia "SLO" 1	-0.006	-0.002	-0.435	-0.129	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000983	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.004	-0.446	0.095	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000846	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.008	-0.11	-0.379	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000843	Famiglia "SLO" 7	-0.003	0.009	-0.148	0.365	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000843	Famiglia "SLO" 8	-0.003	0.011	-0.147	0.368	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000863	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.01	0.156	-0.373	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000863	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.009	0.157	-0.37	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000976	Famiglia "SLO" 2	-0.007	0	-0.434	-0.127	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000841	Famiglia "SLO" 11	0.001	0.008	0.118	0.374	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000843	Famiglia "SLO" 12	0	0.01	0.119	0.376	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.001004	Famiglia "SLO" 13	0.006	-0.005	0.454	-0.102	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.001006	Famiglia "SLO" 14	0.006	-0.003	0.455	-0.1	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000993	Famiglia "SLO" 15	0.006	0.001	0.443	0.122	si
9	0	393	-82.5	36	374	0.000996	Famiglia "SLO" 16	0.005	0.002	0.443	0.124	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000867	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.008	-0.13	-0.382	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000866	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.01	-0.131	-0.384	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000849	Famiglia "SLO" 7	0	0.009	-0.138	0.371	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000974	Famiglia "SLO" 3	-0.005	0.002	-0.441	0.09	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.00085	Famiglia "SLO" 8	-0.001	0.007	-0.138	0.37	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000992	Famiglia "SLO" 1	-0.006	-0.003	-0.439	-0.136	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000839	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.007	0.132	-0.367	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000838	Famiglia "SLO" 10	0.001	-0.009	0.131	-0.369	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000865	Famiglia "SLO" 11	0.003	0.01	0.124	0.386	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000867	Famiglia "SLO" 12	0.003	0.009	0.124	0.385	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000991	Famiglia "SLO" 2	-0.006	-0.005	-0.439	-0.137	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000957	Famiglia "SLO" 13	0.007	0.001	0.435	-0.086	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000973	Famiglia "SLO" 4	-0.006	0	-0.441	0.089	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000957	Famiglia "SLO" 14	0.006	-0.001	0.435	-0.087	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000977	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.006	0.433	0.14	si
10	1339	393	-82.5	37	374	0.000978	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.004	0.432	0.139	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001791	Famiglia "SLO" 2	-0.007	0.001	-0.858	0.009	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001911	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.006	-0.837	0.373	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001358	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.01	-0.254	-0.603	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001245	Famiglia "SLO" 6	-0.003	-0.008	-0.29	-0.525	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001318	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.009	-0.185	0.608	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001496	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.011	-0.222	0.687	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001722	Famiglia "SLO" 1	-0.007	-0.001	-0.822	-0.069	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.00154	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.011	0.254	-0.698	si

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Combinazione	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z							
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001362	Famiglia "SLO" 10	0.001	-0.009	0.217	-0.619	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001781	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.004	-0.802	0.295	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.00126	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.008	0.322	0.514	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001365	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.01	0.286	0.593	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001982	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.006	0.869	-0.383	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001853	Famiglia "SLO" 14	0.006	-0.004	0.833	-0.306	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001859	Famiglia "SLO" 15	0.007	0	0.89	-0.02	si
13	106	540	-82.5	59	392.5	0.001788	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.001	0.854	0.058	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001818	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.001	-0.858	-0.147	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001343	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.006	-0.29	-0.575	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001267	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.006	-0.185	0.579	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.00133	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.006	-0.222	0.599	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.0018	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.002	-0.837	0.205	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001375	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.006	0.254	-0.609	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001309	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.006	0.217	-0.589	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001751	Famiglia "SLO" 1	-0.007	-0.002	-0.822	-0.166	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001356	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.006	0.322	0.565	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001355	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.006	0.286	0.584	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001871	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.002	0.869	-0.215	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001788	Famiglia "SLO" 14	0.006	-0.002	0.833	-0.196	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001718	Famiglia "SLO" 3	-0.006	0.002	-0.802	0.186	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001881	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.001	0.89	0.137	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001347	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.006	-0.254	-0.594	si
14	539	540	-82.5	60	392.5	0.001813	Famiglia "SLO" 16	0.006	0.001	0.854	0.156	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001406	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.006	-0.29	-0.609	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001225	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.006	-0.185	0.558	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001868	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.003	-0.858	-0.253	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.00122	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.006	-0.222	0.542	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001266	Famiglia "SLO" 9	0.003	-0.005	0.254	-0.552	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001759	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.001	-0.837	0.092	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001268	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.006	0.217	-0.568	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001418	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.006	0.322	0.599	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001353	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.006	0.286	0.583	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001787	Famiglia "SLO" 1	-0.006	-0.002	-0.822	-0.237	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001828	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.001	0.869	-0.102	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001344	Famiglia "SLO" 5	-0.001	-0.006	-0.254	-0.592	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001758	Famiglia "SLO" 14	0.007	-0.001	0.833	-0.118	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001927	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.003	0.89	0.243	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001846	Famiglia "SLO" 16	0.006	0.003	0.854	0.227	si
15	799	540	-82.5	61	392.5	0.001689	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.001	-0.802	0.108	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001498	Famiglia "SLO" 6	-0.001	-0.01	-0.29	-0.661	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001756	Famiglia "SLO" 4	-0.007	-0.001	-0.837	-0.08	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.00116	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.009	-0.185	0.528	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001856	Famiglia "SLO" 1	-0.006	-0.004	-0.822	-0.339	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001045	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.007	-0.222	0.452	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001673	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.001	-0.802	-0.005	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001093	Famiglia "SLO" 9	0.003	-0.007	0.254	-0.462	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001202	Famiglia "SLO" 10	0.003	-0.009	0.217	-0.538	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001508	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.011	0.322	0.651	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001324	Famiglia "SLO" 5	-0.001	-0.009	-0.254	-0.585	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001334	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.009	0.286	0.575	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.00182	Famiglia "SLO" 13	0.007	0.001	0.869	0.071	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001739	Famiglia "SLO" 14	0.007	0	0.833	-0.004	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.002039	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.007	0.89	0.405	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.001987	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.006	-0.858	-0.414	si
16	1232	540	-82.5	62	392.5	0.00191	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.005	0.854	0.33	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001319	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.009	-0.186	0.608	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001476	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.011	-0.186	0.687	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001347	Famiglia "SLO" 5	-0.003	-0.01	-0.242	-0.603	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001516	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.011	0.218	-0.698	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001361	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.01	0.217	-0.619	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001583	Famiglia "SLO" 2	-0.007	0	-0.759	0.009	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001663	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.004	-0.742	0.295	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001209	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.008	0.274	0.514	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001353	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.01	0.273	0.593	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.00173	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.006	-0.743	0.373	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.0018	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.006	0.774	-0.383	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001734	Famiglia "SLO" 14	0.007	-0.004	0.773	-0.306	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001587	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.002	-0.759	-0.069	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001198	Famiglia "SLO" 6	-0.003	-0.008	-0.243	-0.525	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001651	Famiglia "SLO" 15	0.007	0	0.791	-0.02	si
17	106	800	-82.5	63	392.5	0.001653	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.002	0.79	0.058	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001306	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.006	-0.186	0.599	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.00162	Famiglia "SLO" 1	-0.007	-0.001	-0.759	-0.166	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001347	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.006	0.218	-0.609	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001301	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.006	-0.243	-0.575	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001614	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.001	-0.759	-0.147	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001309	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.006	0.217	-0.589	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001309	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.006	0.274	0.565	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001345	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.006	0.273	0.584	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001594	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.002	-0.742	0.186	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001676	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.002	0.774	-0.215	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001606	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.002	-0.743	0.205	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001337	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.006	-0.242	-0.594	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001664	Famiglia "SLO" 14	0.007	-0.002	0.773	-0.196	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001675	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.001	0.791	0.137	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001267	Famiglia "SLO" 7	-0.003	0.006	-0.186	0.579	si
18	539	800	-82.5	64	392.5	0.001681	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.001	0.79	0.156	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.00167	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.003	-0.759	-0.253	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001237	Famiglia "SLO" 9	0.002	-0.005	0.218	-0.552	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001268	Famiglia "SLO" 10	0.003	-0.006	0.217	-0.568	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001226	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.006	-0.186	0.558	si

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Combinazione	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z							
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001334	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.006	-0.242	-0.592	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001373	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.006	0.274	0.599	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001563	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.001	-0.742	0.108	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.00156	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.001	-0.743	0.092	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001341	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.006	0.273	0.583	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001629	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.001	0.774	-0.102	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001366	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.006	-0.243	-0.609	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001632	Famiglia "SLO" 14	0.007	-0.001	0.773	-0.118	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001658	Famiglia "SLO" 1	-0.007	-0.003	-0.759	-0.237	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001194	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.006	-0.186	0.542	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001726	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.003	0.791	0.243	si
19	799	800	-82.5	65	392.5	0.001715	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.003	0.79	0.227	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001058	Famiglia "SLO" 9	0.003	-0.008	0.218	-0.462	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001014	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.007	-0.186	0.452	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.0012	Famiglia "SLO" 10	0.003	-0.009	0.217	-0.538	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001313	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.009	-0.242	-0.585	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001732	Famiglia "SLO" 1	-0.007	-0.004	-0.759	-0.339	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001466	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.011	0.274	0.651	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001459	Famiglia "SLO" 6	-0.001	-0.011	-0.243	-0.661	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001323	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.009	0.273	0.575	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001159	Famiglia "SLO" 7	-0.003	0.009	-0.186	0.528	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.00162	Famiglia "SLO" 13	0.007	0	0.774	0.071	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001612	Famiglia "SLO" 14	0.008	-0.001	0.773	-0.004	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001802	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.006	-0.759	-0.414	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001851	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.006	0.791	0.405	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001557	Famiglia "SLO" 4	-0.007	-0.001	-0.743	-0.08	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001547	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.001	-0.742	-0.005	si
20	1232	800	-82.5	66	392.5	0.001785	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.004	0.79	0.33	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000868	Famiglia "SLO" 10	0.001	-0.008	0.16	-0.371	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000849	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.007	-0.151	0.365	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000842	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.009	0.124	0.373	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.001002	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.005	-0.448	-0.127	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000844	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.011	0.126	0.375	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000847	Famiglia "SLO" 5	-0.004	-0.011	-0.117	-0.381	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000848	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.009	-0.149	0.367	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.00101	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.001	-0.458	0.097	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.001034	Famiglia "SLO" 13	0.006	-0.001	0.467	-0.102	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000867	Famiglia "SLO" 9	0	-0.01	0.158	-0.373	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.001038	Famiglia "SLO" 14	0.006	0	0.469	-0.1	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.001005	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.007	-0.45	-0.13	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.00102	Famiglia "SLO" 15	0.006	0.004	0.457	0.122	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.001013	Famiglia "SLO" 3	-0.007	-0.001	-0.46	0.094	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.000845	Famiglia "SLO" 6	-0.003	-0.01	-0.115	-0.379	si
23	0	947	-82.5	46	374	0.001024	Famiglia "SLO" 16	0.007	0.006	0.459	0.124	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000879	Famiglia "SLO" 5	-0.001	-0.007	-0.143	-0.383	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000882	Famiglia "SLO" 11	0.001	0.009	0.141	0.386	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000831	Famiglia "SLO" 10	0.004	-0.011	0.129	-0.369	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000883	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.007	0.142	0.385	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000837	Famiglia "SLO" 7	-0.003	0.011	-0.13	0.371	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000983	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.005	0.449	-0.086	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000878	Famiglia "SLO" 6	0	-0.009	-0.142	-0.384	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.001026	Famiglia "SLO" 2	-0.006	-0.001	-0.454	-0.138	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000983	Famiglia "SLO" 14	0.008	-0.007	0.449	-0.088	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000832	Famiglia "SLO" 9	0.003	-0.009	0.128	-0.368	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000988	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.005	-0.45	0.088	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.001024	Famiglia "SLO" 15	0.007	0	0.453	0.14	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000988	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.006	-0.45	0.09	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.000838	Famiglia "SLO" 8	-0.003	0.009	-0.129	0.37	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.001026	Famiglia "SLO" 1	-0.007	0.001	-0.454	-0.136	si
24	1339	947	-82.5	47	374	0.001024	Famiglia "SLO" 16	0.007	-0.001	0.454	0.139	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001299	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.007	-0.181	0.597	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001203	Famiglia "SLO" 11	0.003	0.008	0.229	0.533	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001369	Famiglia "SLO" 2	-0.008	-0.003	-0.657	-0.048	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001395	Famiglia "SLO" 8	-0.001	0.008	-0.143	0.655	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001339	Famiglia "SLO" 10	0.001	-0.008	0.212	-0.608	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001343	Famiglia "SLO" 12	0.004	0.009	0.266	0.59	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001335	Famiglia "SLO" 5	-0.005	-0.01	-0.235	-0.601	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001507	Famiglia "SLO" 3	-0.008	0	-0.677	0.254	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001554	Famiglia "SLO" 13	0.006	-0.002	0.671	-0.322	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.00143	Famiglia "SLO" 9	0	-0.009	0.174	-0.666	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001484	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.002	-0.64	0.311	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001578	Famiglia "SLO" 14	0.007	-0.001	0.708	-0.265	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001435	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.003	0.688	0.038	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001197	Famiglia "SLO" 6	-0.004	-0.008	-0.198	-0.543	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001457	Famiglia "SLO" 1	-0.009	-0.005	-0.694	-0.105	si
25	261	1078	-82.5	69	392.5	0.001521	Famiglia "SLO" 16	0.008	0.004	0.725	0.095	si
26	1077	1078	-82.5	70	392.5	0.001216	Famiglia "SLO" 10	0.005	-0.009	0.212	-0.549	si
26	1077	1078	-82.5	70	392.5	0.001325	Famiglia "SLO" 12	0.002	0.007	0.266	0.578	si
26	1077	1078	-82.5	70	392.5	0.001177	Famiglia "SLO" 7	-0.004	0.009	-0.181	0.539	si
26	1077	1078	-82.5	70	392.5	0.001397	Famiglia "SLO" 13	0.008	-0.003	0.671	0.009	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Combinazione	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z							
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001148	Famiglia "SLO" 8	-0.002	0.009	-0.116	0.542	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001211	Famiglia "SLO" 7	-0.003	0.009	-0.175	0.558	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001328	Famiglia "SLO" 12	0.003	0.009	0.266	0.583	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001358	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.003	-0.601	-0.253	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001293	Famiglia "SLO" 13	0.008	-0.003	0.614	-0.102	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001228	Famiglia "SLO" 4	-0.007	0.003	-0.583	0.092	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001321	Famiglia "SLO" 5	-0.002	-0.009	-0.235	-0.592	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001415	Famiglia "SLO" 14	0.01	-0.004	0.672	-0.118	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001249	Famiglia "SLO" 10	0.004	-0.01	0.206	-0.568	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001181	Famiglia "SLO" 9	0.003	-0.01	0.147	-0.552	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001456	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.003	-0.659	-0.237	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.00135	Famiglia "SLO" 3	-0.009	0.003	-0.641	0.108	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001315	Famiglia "SLO" 11	0.002	0.009	0.207	0.599	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001409	Famiglia "SLO" 15	0.008	0.002	0.632	0.243	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001509	Famiglia "SLO" 16	0.009	0.002	0.69	0.227	si
29	799	1232	-82.5	72	392.5	0.001314	Famiglia "SLO" 6	-0.001	-0.01	-0.176	-0.609	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.001012	Famiglia "SLO" 3	-0.007	0.002	-0.46	0.094	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.001018	Famiglia "SLO" 13	0.007	-0.005	0.462	-0.098	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000851	Famiglia "SLO" 8	0	0.007	-0.14	0.37	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000862	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.008	-0.128	-0.38	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000864	Famiglia "SLO" 11	0.003	0.006	0.133	0.378	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.00102	Famiglia "SLO" 14	0.008	-0.004	0.465	-0.096	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.001023	Famiglia "SLO" 1	-0.008	-0.002	-0.456	-0.131	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.00085	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.006	-0.143	0.368	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000867	Famiglia "SLO" 12	0.004	0.006	0.136	0.38	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.001027	Famiglia "SLO" 15	0.007	0	0.458	0.127	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000855	Famiglia "SLO" 9	0.001	-0.009	0.145	-0.372	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000854	Famiglia "SLO" 10	0.003	-0.008	0.147	-0.37	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.00102	Famiglia "SLO" 2	-0.006	-0.002	-0.454	-0.129	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.00103	Famiglia "SLO" 16	0.009	0	0.461	0.129	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.00101	Famiglia "SLO" 4	-0.006	0.003	-0.457	0.096	si
30	392	1339	-82.5	51	374	0.000865	Famiglia "SLO" 5	-0.003	-0.008	-0.131	-0.382	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001013	Famiglia "SLO" 13	0.007	0	0.461	-0.084	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000856	Famiglia "SLO" 8	0	0.008	-0.14	0.373	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001015	Famiglia "SLO" 14	0.008	-0.001	0.464	-0.083	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000876	Famiglia "SLO" 11	0.003	0.009	0.132	0.388	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001032	Famiglia "SLO" 15	0.007	0.005	0.458	0.142	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000865	Famiglia "SLO" 5	-0.004	-0.008	-0.131	-0.382	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001021	Famiglia "SLO" 2	-0.007	-0.004	-0.454	-0.136	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000845	Famiglia "SLO" 10	0.002	-0.008	0.147	-0.366	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.00088	Famiglia "SLO" 12	0.005	0.009	0.135	0.389	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000854	Famiglia "SLO" 7	-0.002	0.008	-0.143	0.372	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.00101	Famiglia "SLO" 3	-0.008	0.001	-0.46	0.089	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001024	Famiglia "SLO" 1	-0.009	-0.004	-0.457	-0.137	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000861	Famiglia "SLO" 6	-0.002	-0.009	-0.128	-0.382	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001035	Famiglia "SLO" 16	0.009	0.004	0.461	0.143	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.000847	Famiglia "SLO" 9	0	-0.007	0.144	-0.366	si
31	946	1339	-82.5	52	374	0.001008	Famiglia "SLO" 4	-0.006	0.001	-0.458	0.09	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.0006	Famiglia "SLO" 14	0.833	-0.196	0.96	-0.264	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000596	Famiglia "SLO" 2	-0.858	-0.147	-0.995	-0.184	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000725	Famiglia "SLO" 9	0.254	-0.609	0.283	-0.78	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000602	Famiglia "SLO" 13	0.869	-0.215	0.996	-0.283	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000595	Famiglia "SLO" 1	-0.822	-0.166	-0.959	-0.204	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000723	Famiglia "SLO" 10	0.217	-0.589	0.246	-0.76	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.00056	Famiglia "SLO" 15	0.89	0.137	1.021	0.166	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000609	Famiglia "SLO" 3	-0.802	0.186	-0.934	0.245	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000695	Famiglia "SLO" 8	-0.222	0.599	-0.258	0.761	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000693	Famiglia "SLO" 7	-0.185	0.579	-0.221	0.741	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000663	Famiglia "SLO" 11	0.322	0.565	0.365	0.717	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000559	Famiglia "SLO" 16	0.854	0.156	0.984	0.185	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000664	Famiglia "SLO" 12	0.286	0.584	0.329	0.737	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000611	Famiglia "SLO" 4	-0.837	0.205	-0.971	0.265	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000705	Famiglia "SLO" 6	-0.29	-0.575	-0.34	-0.736	si
60	539	540	392.5	81	631.5	0.000707	Famiglia "SLO" 5	-0.254	-0.594	-0.303	-0.756	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000719	Famiglia "SLO" 6	-0.29	-0.609	-0.34	-0.773	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000564	Famiglia "SLO" 4	-0.837	0.092	-0.97	0.113	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000544	Famiglia "SLO" 13	0.869	-0.102	0.996	-0.13	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000684	Famiglia "SLO" 12	0.286	0.583	0.329	0.74	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000543	Famiglia "SLO" 14	0.833	-0.118	0.96	-0.146	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000612	Famiglia "SLO" 15	0.89	0.243	1.021	0.308	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000645	Famiglia "SLO" 1	-0.822	-0.237	-0.959	-0.308	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000646	Famiglia "SLO" 10	0.217	-0.568	0.247	-0.72	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000647	Famiglia "SLO" 2	-0.858	-0.253	-0.995	-0.325	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000685	Famiglia "SLO" 11	0.322	0.599	0.365	0.757	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000624	Famiglia "SLO" 7	-0.185	0.558	-0.221	0.703	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000624	Famiglia "SLO" 8	-0.222	0.542	-0.258	0.687	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.00061	Famiglia "SLO" 16	0.854	0.227	0.985	0.292	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000646	Famiglia "SLO" 9	0.254	-0.552	0.284	-0.703	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000718	Famiglia "SLO" 5	-0.254	-0.592	-0.303	-0.757	si
61	799	540	392.5	82	631.5	0.000562	Famiglia "SLO" 3	-0.802	0.108	-0.934	0.13	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000719	Famiglia "SLO" 9	0.218	-0.609	0.24	-0.779	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000449	Famiglia "SLO" 15	0.791	0.137	0.894	0.166	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000656	Famiglia "SLO" 12	0.273	0.584	0.307	0.737	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000515	Famiglia "SLO" 4	-0.743	0.205	-0.85	0.265	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000506	Famiglia "SLO" 13	0.774	-0.215	0.874	-0.283	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000694	Famiglia "SLO" 6	-0.243	-0.575	-0.283	-0.736	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000516	Famiglia "SLO" 3	-0.742	0.186	-0.85	0.245	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.00069	Famiglia "SLO" 8	-0.186	0.599	-0.216	0.761	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000452	Famiglia "SLO" 16	0.79	0.156	0.894	0.186	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000489	Famiglia "SLO" 2	-0.759	-0.147	-0.87	-0.184	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000718	Famiglia "SLO" 10	0.217	-0.589	0.24	-0.759	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000507	Famiglia "SLO" 14	0.773	-0.196	0.874	-0.263	si

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Combinazione	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z							
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000696	Famiglia "SLO" 5	-0.242	-0.594	-0.283	-0.756	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000654	Famiglia "SLO" 11	0.274	0.565	0.307	0.717	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000689	Famiglia "SLO" 7	-0.186	0.579	-0.216	0.741	si
64	539	800	392.5	83	631.5	0.000492	Famiglia "SLO" 1	-0.759	-0.166	-0.87	-0.204	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000675	Famiglia "SLO" 12	0.273	0.583	0.307	0.74	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000708	Famiglia "SLO" 6	-0.243	-0.609	-0.283	-0.773	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000641	Famiglia "SLO" 10	0.217	-0.568	0.241	-0.72	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000439	Famiglia "SLO" 14	0.773	-0.118	0.874	-0.146	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.00064	Famiglia "SLO" 9	0.218	-0.552	0.241	-0.703	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000551	Famiglia "SLO" 1	-0.759	-0.237	-0.87	-0.308	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000512	Famiglia "SLO" 16	0.79	0.227	0.894	0.292	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.00051	Famiglia "SLO" 15	0.791	0.243	0.894	0.308	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000619	Famiglia "SLO" 8	-0.186	0.542	-0.216	0.687	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.00062	Famiglia "SLO" 7	-0.186	0.558	-0.216	0.704	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000459	Famiglia "SLO" 4	-0.743	0.092	-0.85	0.114	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.00055	Famiglia "SLO" 2	-0.759	-0.253	-0.87	-0.324	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000675	Famiglia "SLO" 11	0.274	0.599	0.307	0.757	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000461	Famiglia "SLO" 3	-0.742	0.108	-0.85	0.13	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000436	Famiglia "SLO" 13	0.774	-0.102	0.874	-0.13	si
65	799	800	392.5	84	631.5	0.000707	Famiglia "SLO" 5	-0.242	-0.592	-0.283	-0.756	si

6.3 Verifica effetti secondo ordine

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

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

Combinazione: Combinazione.

Carico verticale: Carico verticale. [daN]

Spostamento: Spostamento medio di interpiano. [cm]

Forza orizzontale totale: Forza orizzontale totale. [daN]

Altezza del piano: Altezza del piano. [cm]

Theta: Coefficiente Theta formula (7.3.2) § 7.3.1 NTC 2008. Il valore è adimensionale.

Stato di verifica: Si intende non verificato qualora lo spostamento relativo sia superiore al valore limite di 0.3.

Quota inferiore	Quota superiore	Combinazione	Carico verticale	Spostamento	Forza orizzontale totale	Altezza del piano	Theta	Stato di verifica
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 1	253646	2.966	8.3572174E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 2	253646	2.96	8.3572174E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 3	253672	2.952	8.4066500E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 4	253672	2.947	8.4066500E04	456.5	0.019	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 5	253615	2.558	8.3374821E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 6	253615	2.553	8.3374821E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 7	253701	2.533	8.3870310E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 8	253701	2.534	8.3870310E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 9	253613	2.548	8.3870310E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 10	253613	2.546	8.3870311E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 11	253700	2.549	8.3374821E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 12	253700	2.554	8.3374821E04	456.5	0.017	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 13	253642	2.962	8.4066500E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 14	253642	2.967	8.4066500E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 15	253668	2.97	8.3572174E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano coronamento	Famiglia "SLV" 16	253668	2.977	8.3572174E04	456.5	0.02	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 1	253646	5.271	8.3572174E04	475	0.034	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 2	253646	5.359	8.3572174E04	475	0.034	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 3	253672	5.061	8.4066500E04	475	0.032	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 4	253672	5.15	8.4066500E04	475	0.033	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 5	253615	4.155	8.3374821E04	475	0.027	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 6	253615	4.192	8.3374821E04	475	0.027	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 7	253701	3.864	8.3870310E04	475	0.025	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 8	253701	3.895	8.3870310E04	475	0.025	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 9	253613	3.984	8.3870310E04	475	0.025	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 10	253613	3.95	8.3870311E04	475	0.025	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 11	253700	4.212	8.3374821E04	475	0.027	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 12	253700	4.173	8.3374821E04	475	0.027	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 13	253642	5.294	8.4066500E04	475	0.034	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 14	253642	5.204	8.4066500E04	475	0.033	soddisfatta

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Quota inferiore	Quota superiore	Combinazione	Carico verticale	Spostamento	Forza orizzontale totale	Altezza del piano	Theta	Stato di verifica
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 15	253668	5.483	8.3572174E04	475	0.035	soddisfatta
Fondazione	Piano 1	Famiglia "SLV" 16	253668	5.395	8.3572174E04	475	0.034	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 1	37269	0.875	1.5087936E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 2	37269	0.874	1.5087936E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 3	37266	0.826	1.4945417E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 4	37266	0.825	1.4945417E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 5	37270	1.094	1.8420920E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 6	37270	1.093	1.8420920E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 7	37262	1.031	1.8304370E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 8	37262	1.031	1.8304370E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 9	37268	1.058	1.8304370E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 10	37268	1.058	1.8304370E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 11	37261	1.054	1.8420920E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 12	37261	1.055	1.8420920E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 13	37264	0.809	1.4945417E04	239	0.008	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 14	37264	0.809	1.4945417E04	239	0.008	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 15	37262	0.834	1.5087936E04	239	0.009	soddisfatta
Piano 1	Piano 2	Famiglia "SLV" 16	37262	0.835	1.5087936E04	239	0.009	soddisfatta

6.4 Verifica tipologia a telaio

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

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

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

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

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

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

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

rx: Radice quadrata del rapporto tra rigidezza torsionale e flessionale in X dell'interpiano. [cm]

ry: Radice quadrata del rapporto tra rigidezza torsionale e flessionale in Y dell'interpiano. [cm]

ls: Radice quadrata di (L^2+B^2)/12. [cm]

rx/ls: Rapporto rx/ls. Il valore è adimensionale.

ry/ls: Rapporto ry/ls. Il valore è adimensionale.

Quota superiore	Quota inferiore	KUx	KUy	KRz	L	B	rx	ry	ls	rx/ls	ry/ls
L3	L1	62505	87331	3.384E010	1126	1096	735.83	622.51	454	1.62	1.37

6.5 Tagli ai livelli

Livello: Livello rispetto a cui è calcolato il taglio.

Contesto: Contesto nel quale viene valutato il taglio.

Totale: Totale del taglio al livello.

F: Forza del taglio. [daN]

X: Componente lungo l'asse X globale. [daN]

Y: Componente lungo l'asse Y globale. [daN]

Z: Componente lungo l'asse Z globale. [daN]

Aste verticali: Contributo al taglio totale dato dalle aste verticali.

F: Forza del taglio. [daN]

X: Componente lungo l'asse X globale. [daN]

Y: Componente lungo l'asse Y globale. [daN]

Z: Componente lungo l'asse Z globale. [daN]

Pareti: Contributo al taglio totale dato dalle pareti e piastre generiche verticali.

F: Forza del taglio. [daN]

X: Componente lungo l'asse X globale. [daN]

Y: Componente lungo l'asse Y globale. [daN]

Z: Componente lungo l'asse Z globale. [daN]

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Fondazione	Condizione Pesì strutturali	0	0	-210473	0	0	-210473	0	0	0
Fondazione	Condizione Permanenti portati	0	0	-26296	0	0	-26296	0	0	0
Fondazione	Condizione Copertura Variabili	0	0	-56294	0	0	-56294	0	0	0
Fondazione	Condizione Neve	0	0	-14649	0	0	-14649	0	0	0
Fondazione	Condizione Sisma X SLV	80300	724	2	80300	724	2	0	0	0
Fondazione	Condizione Sisma Y SLV	-1582	80062	-43	-1582	80062	-43	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	F Y	Z	X	F Y	Z	X	F Y	Z
Fondazione	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	Condizione Sisma X SLO	53816	485	1	53816	485	1	0	0	0
Fondazione	Condizione Sisma Y SLO	-1060	53658	-29	-1060	53658	-29	0	0	0
Fondazione	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	Condizione Rig. Ux	1	0	0	1	0	0	0	0	0
Fondazione	Condizione Rig. Uy	0	1	0	0	1	0	0	0	0
Fondazione	Condizione Rig. Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	SLU 1	0	0	-210473	0	0	-210473	0	0	0
Fondazione	SLU 2	0	0	-232446	0	0	-232446	0	0	0
Fondazione	SLU 3	0	0	-291554	0	0	-291554	0	0	0
Fondazione	SLU 4	0	0	-294914	0	0	-294914	0	0	0
Fondazione	SLU 5	0	0	-305900	0	0	-305900	0	0	0
Fondazione	SLU 6	0	0	-249917	0	0	-249917	0	0	0
Fondazione	SLU 7	0	0	-271890	0	0	-271890	0	0	0
Fondazione	SLU 8	0	0	-330998	0	0	-330998	0	0	0
Fondazione	SLU 9	0	0	-334357	0	0	-334357	0	0	0
Fondazione	SLU 10	0	0	-345344	0	0	-345344	0	0	0
Fondazione	SLU 11	0	0	-273615	0	0	-273615	0	0	0
Fondazione	SLU 12	0	0	-295588	0	0	-295588	0	0	0
Fondazione	SLU 13	0	0	-354696	0	0	-354696	0	0	0
Fondazione	SLU 14	0	0	-358056	0	0	-358056	0	0	0
Fondazione	SLU 15	0	0	-369042	0	0	-369042	0	0	0
Fondazione	SLU 16	0	0	-313059	0	0	-313059	0	0	0
Fondazione	SLU 17	0	0	-335032	0	0	-335032	0	0	0
Fondazione	SLU 18	0	0	-394140	0	0	-394140	0	0	0
Fondazione	SLU 19	0	0	-397499	0	0	-397499	0	0	0
Fondazione	SLU 20	0	0	-408486	0	0	-408486	0	0	0
Fondazione	SLE rara 1	0	0	-236769	0	0	-236769	0	0	0
Fondazione	SLE rara 2	0	0	-251418	0	0	-251418	0	0	0
Fondazione	SLE rara 3	0	0	-290823	0	0	-290823	0	0	0
Fondazione	SLE rara 4	0	0	-293063	0	0	-293063	0	0	0
Fondazione	SLE rara 5	0	0	-300387	0	0	-300387	0	0	0
Fondazione	SLE frequente 1	0	0	-236769	0	0	-236769	0	0	0
Fondazione	SLE frequente 2	0	0	-239699	0	0	-239699	0	0	0
Fondazione	SLE frequente 3	0	0	-256587	0	0	-256587	0	0	0
Fondazione	SLE frequente 4	0	0	-264916	0	0	-264916	0	0	0
Fondazione	SLE quasi permanente 1	0	0	-236769	0	0	-236769	0	0	0
Fondazione	SLE quasi permanente 2	0	0	-253657	0	0	-253657	0	0	0
Fondazione	SLO 1	-53498	-16582	-253650	-53498	-16582	-253650	0	0	0
Fondazione	SLO 2	-53498	-16582	-253650	-53498	-16582	-253650	0	0	0
Fondazione	SLO 3	-54134	15612	-253667	-54134	15612	-253667	0	0	0
Fondazione	SLO 4	-54134	15612	-253667	-54134	15612	-253667	0	0	0
Fondazione	SLO 5	-15085	-53803	-253629	-15085	-53803	-253629	0	0	0
Fondazione	SLO 6	-15085	-53803	-253629	-15085	-53803	-253629	0	0	0
Fondazione	SLO 7	-17205	53512	-253686	-17205	53512	-253686	0	0	0
Fondazione	SLO 8	-17205	53512	-253686	-17205	53512	-253686	0	0	0
Fondazione	SLO 9	17205	-53512	-253628	17205	-53512	-253628	0	0	0
Fondazione	SLO 10	17205	-53512	-253628	17205	-53512	-253628	0	0	0
Fondazione	SLO 11	15085	53803	-253686	15085	53803	-253686	0	0	0
Fondazione	SLO 12	15085	53803	-253686	15085	53803	-253686	0	0	0
Fondazione	SLO 13	54134	-15612	-253647	54134	-15612	-253647	0	0	0
Fondazione	SLO 14	54134	-15612	-253647	54134	-15612	-253647	0	0	0
Fondazione	SLO 15	53498	16582	-253664	53498	16582	-253664	0	0	0
Fondazione	SLO 16	53498	16582	-253664	53498	16582	-253664	0	0	0
Fondazione	SLV 1	-79826	-24742	-253646	-79826	-24742	-253646	0	0	0
Fondazione	SLV 2	-79826	-24742	-253646	-79826	-24742	-253646	0	0	0
Fondazione	SLV 3	-80775	23295	-253672	-80775	23295	-253672	0	0	0
Fondazione	SLV 4	-80775	23295	-253672	-80775	23295	-253672	0	0	0
Fondazione	SLV 5	-22508	-80279	-253615	-22508	-80279	-253615	0	0	0
Fondazione	SLV 6	-22508	-80279	-253615	-22508	-80279	-253615	0	0	0
Fondazione	SLV 7	-25672	79845	-253701	-25672	79845	-253701	0	0	0
Fondazione	SLV 8	-25672	79845	-253701	-25672	79845	-253701	0	0	0
Fondazione	SLV 9	25672	-79845	-253613	25672	-79845	-253613	0	0	0
Fondazione	SLV 10	25672	-79845	-253613	25672	-79845	-253613	0	0	0
Fondazione	SLV 11	22508	80279	-253700	22508	80279	-253700	0	0	0
Fondazione	SLV 12	22508	80279	-253700	22508	80279	-253700	0	0	0
Fondazione	SLV 13	80775	-23295	-253642	80775	-23295	-253642	0	0	0
Fondazione	SLV 14	80775	-23295	-253642	80775	-23295	-253642	0	0	0
Fondazione	SLV 15	79826	24742	-253668	79826	24742	-253668	0	0	0
Fondazione	SLV 16	79826	24742	-253668	79826	24742	-253668	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 1	-87808	-27217	-253645	-87808	-27217	-253645	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 2	-87808	-27217	-253645	-87808	-27217	-253645	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 3	-88852	25624	-253674	-88852	25624	-253674	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 4	-88852	25624	-253674	-88852	25624	-253674	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 5	-24759	-88307	-253610	-24759	-88307	-253610	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 6	-24759	-88307	-253610	-24759	-88307	-253610	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 7	-28239	87829	-253705	-28239	87829	-253705	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 8	-28239	87829	-253705	-28239	87829	-253705	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 9	28239	-87829	-253609	28239	-87829	-253609	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 10	28239	-87829	-253609	28239	-87829	-253609	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 11	24759	88307	-253704	24759	88307	-253704	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 12	24759	88307	-253704	24759	88307	-253704	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 13	88852	-25624	-253641	88852	-25624	-253641	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Fondazione	SLV fondazioni 14	88852	-25624	-253641	88852	-25624	-253641	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 15	87808	27217	-253669	87808	27217	-253669	0	0	0
Fondazione	SLV fondazioni 16	87808	27217	-253669	87808	27217	-253669	0	0	0
Fondazione	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux+	1	0	0	1	0	0	0	0	0
Fondazione	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux-	-1	0	0	-1	0	0	0	0	0
Fondazione	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy+	0	1	0	0	1	0	0	0	0
Fondazione	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy-	0	-1	0	0	-1	0	0	0	0
Fondazione	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Pesi strutturali	0	0	-167041	0	0	-167041	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Permanenti portati	0	0	-26296	0	0	-26296	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Copertura Variabili	0	0	-56294	0	0	-56294	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Neve	0	0	-14649	0	0	-14649	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Sisma X SLV	70330	593	2	70330	593	2	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Sisma Y SLV	-1493	71362	-49	-1493	71362	-49	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Sisma X SLO	47134	397	1	47134	397	1	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Sisma Y SLO	-1001	47827	-33	-1001	47827	-33	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Rig. Ux	1	0	0	1	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Rig. Uy	0	1	0	0	1	0	0	0	0
Piano coronamento	Condizione Rig. Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	SLU 1	0	0	-167041	0	0	-167041	0	0	0
Piano coronamento	SLU 2	0	0	-189014	0	0	-189014	0	0	0
Piano coronamento	SLU 3	0	0	-248122	0	0	-248122	0	0	0
Piano coronamento	SLU 4	0	0	-251481	0	0	-251481	0	0	0
Piano coronamento	SLU 5	0	0	-262467	0	0	-262467	0	0	0
Piano coronamento	SLU 6	0	0	-206484	0	0	-206484	0	0	0
Piano coronamento	SLU 7	0	0	-228457	0	0	-228457	0	0	0
Piano coronamento	SLU 8	0	0	-287565	0	0	-287565	0	0	0
Piano coronamento	SLU 9	0	0	-290925	0	0	-290925	0	0	0
Piano coronamento	SLU 10	0	0	-301911	0	0	-301911	0	0	0
Piano coronamento	SLU 11	0	0	-217153	0	0	-217153	0	0	0
Piano coronamento	SLU 12	0	0	-239126	0	0	-239126	0	0	0
Piano coronamento	SLU 13	0	0	-298234	0	0	-298234	0	0	0
Piano coronamento	SLU 14	0	0	-301593	0	0	-301593	0	0	0
Piano coronamento	SLU 15	0	0	-312580	0	0	-312580	0	0	0
Piano coronamento	SLU 16	0	0	-256596	0	0	-256596	0	0	0
Piano coronamento	SLU 17	0	0	-278569	0	0	-278569	0	0	0
Piano coronamento	SLU 18	0	0	-337677	0	0	-337677	0	0	0
Piano coronamento	SLU 19	0	0	-341037	0	0	-341037	0	0	0
Piano coronamento	SLU 20	0	0	-352023	0	0	-352023	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	F Y	Z	X	F Y	Z	X	F Y	Z
Piano coronamento	SLE rara 1	0	0	-193336	0	0	-193336	0	0	0
Piano coronamento	SLE rara 2	0	0	-207985	0	0	-207985	0	0	0
Piano coronamento	SLE rara 3	0	0	-247390	0	0	-247390	0	0	0
Piano coronamento	SLE rara 4	0	0	-249630	0	0	-249630	0	0	0
Piano coronamento	SLE rara 5	0	0	-256954	0	0	-256954	0	0	0
Piano coronamento	SLE frequente 1	0	0	-193336	0	0	-193336	0	0	0
Piano coronamento	SLE frequente 2	0	0	-196266	0	0	-196266	0	0	0
Piano coronamento	SLE frequente 3	0	0	-213154	0	0	-213154	0	0	0
Piano coronamento	SLE frequente 4	0	0	-221483	0	0	-221483	0	0	0
Piano coronamento	SLE quasi permanente 1	0	0	-193336	0	0	-193336	0	0	0
Piano coronamento	SLE quasi permanente 2	0	0	-210224	0	0	-210224	0	0	0
Piano coronamento	SLO 1	-46834	-14745	-210216	-46834	-14745	-210216	0	0	0
Piano coronamento	SLO 2	-46834	-14745	-210216	-46834	-14745	-210216	0	0	0
Piano coronamento	SLO 3	-47434	13951	-210235	-47434	13951	-210235	0	0	0
Piano coronamento	SLO 4	-47434	13951	-210235	-47434	13951	-210235	0	0	0
Piano coronamento	SLO 5	-13140	-47946	-210192	-13140	-47946	-210192	0	0	0
Piano coronamento	SLO 6	-13140	-47946	-210192	-13140	-47946	-210192	0	0	0
Piano coronamento	SLO 7	-15141	47708	-210258	-15141	47708	-210258	0	0	0
Piano coronamento	SLO 8	-15141	47708	-210258	-15141	47708	-210258	0	0	0
Piano coronamento	SLO 9	15141	-47708	-210191	15141	-47708	-210191	0	0	0
Piano coronamento	SLO 10	15141	-47708	-210191	15141	-47708	-210191	0	0	0
Piano coronamento	SLO 11	13140	47946	-210257	13140	47946	-210257	0	0	0
Piano coronamento	SLO 12	13140	47946	-210257	13140	47946	-210257	0	0	0
Piano coronamento	SLO 13	47434	-13951	-210214	47434	-13951	-210214	0	0	0
Piano coronamento	SLO 14	47434	-13951	-210214	47434	-13951	-210214	0	0	0
Piano coronamento	SLO 15	46834	14745	-210233	46834	14745	-210233	0	0	0
Piano coronamento	SLO 16	46834	14745	-210233	46834	14745	-210233	0	0	0
Piano coronamento	SLV 1	-69882	-22001	-210211	-69882	-22001	-210211	0	0	0
Piano coronamento	SLV 2	-69882	-22001	-210211	-69882	-22001	-210211	0	0	0
Piano coronamento	SLV 3	-70778	20816	-210241	-70778	20816	-210241	0	0	0
Piano coronamento	SLV 4	-70778	20816	-210241	-70778	20816	-210241	0	0	0
Piano coronamento	SLV 5	-19606	-71539	-210176	-19606	-71539	-210176	0	0	0
Piano coronamento	SLV 6	-19606	-71539	-210176	-19606	-71539	-210176	0	0	0
Piano coronamento	SLV 7	-22592	71184	-210274	-22592	71184	-210274	0	0	0
Piano coronamento	SLV 8	-22592	71184	-210274	-22592	71184	-210274	0	0	0
Piano coronamento	SLV 9	22592	-71184	-210175	22592	-71184	-210175	0	0	0
Piano coronamento	SLV 10	22592	-71184	-210175	22592	-71184	-210175	0	0	0
Piano coronamento	SLV 11	19606	71539	-210273	19606	71539	-210273	0	0	0
Piano coronamento	SLV 12	19606	71539	-210273	19606	71539	-210273	0	0	0
Piano coronamento	SLV 13	70778	-20816	-210208	70778	-20816	-210208	0	0	0
Piano coronamento	SLV 14	70778	-20816	-210208	70778	-20816	-210208	0	0	0
Piano coronamento	SLV 15	69882	22001	-210238	69882	22001	-210238	0	0	0
Piano coronamento	SLV 16	69882	22001	-210238	69882	22001	-210238	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 1	-76870	-24201	-210210	-76870	-24201	-210210	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 2	-76870	-24201	-210210	-76870	-24201	-210210	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 3	-77855	22897	-210242	-77855	22897	-210242	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 4	-77855	22897	-210242	-77855	22897	-210242	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 5	-21566	-78693	-210171	-21566	-78693	-210171	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Piano coronamento	SLV fondazioni 6	-21566	-78693	-210171	-21566	-78693	-210171	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 7	-24851	78302	-210279	-24851	78302	-210279	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 8	-24851	78302	-210279	-24851	78302	-210279	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 9	24851	-78302	-210170	24851	-78302	-210170	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 10	24851	-78302	-210170	24851	-78302	-210170	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 11	21566	78693	-210278	21566	78693	-210278	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 12	21566	78693	-210278	21566	78693	-210278	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 13	77855	-22897	-210207	77855	-22897	-210207	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 14	77855	-22897	-210207	77855	-22897	-210207	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 15	76870	24201	-210239	76870	24201	-210239	0	0	0
Piano coronamento	SLV fondazioni 16	76870	24201	-210239	76870	24201	-210239	0	0	0
Piano coronamento	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux+	1	0	0	1	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux-	-1	0	0	-1	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy+	0	1	0	0	1	0	0	0	0
Piano coronamento	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy-	0	-1	0	0	-1	0	0	0	0
Piano coronamento	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano coronamento	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Pesì strutturali	0	0	-32012	0	0	-32012	0	0	0
Piano 1	Condizione Permanenti portati	0	0	-4728	0	0	-4728	0	0	0
Piano 1	Condizione Copertura Variabili	0	0	-1751	0	0	-1751	0	0	0
Piano 1	Condizione Neve	0	0	-2627	0	0	-2627	0	0	0
Piano 1	Condizione Sisma X SLV	14024	260	2	14024	260	2	0	0	0
Piano 1	Condizione Sisma Y SLV	-77	17874	4	-77	17874	4	0	0	0
Piano 1	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Sisma X SLO	9394	174	1	9394	174	1	0	0	0
Piano 1	Condizione Sisma Y SLO	-52	11979	3	-52	11979	3	0	0	0
Piano 1	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Rig. Ux	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Rig. Uy	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Condizione Rig. Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	SLU 1	0	0	-32012	0	0	-32012	0	0	0
Piano 1	SLU 2	0	0	-35952	0	0	-35952	0	0	0
Piano 1	SLU 3	0	0	-37791	0	0	-37791	0	0	0
Piano 1	SLU 4	0	0	-34638	0	0	-34638	0	0	0
Piano 1	SLU 5	0	0	-36609	0	0	-36609	0	0	0
Piano 1	SLU 6	0	0	-39104	0	0	-39104	0	0	0
Piano 1	SLU 7	0	0	-43044	0	0	-43044	0	0	0
Piano 1	SLU 8	0	0	-44883	0	0	-44883	0	0	0
Piano 1	SLU 9	0	0	-41731	0	0	-41731	0	0	0
Piano 1	SLU 10	0	0	-43701	0	0	-43701	0	0	0
Piano 1	SLU 11	0	0	-41615	0	0	-41615	0	0	0
Piano 1	SLU 12	0	0	-45555	0	0	-45555	0	0	0
Piano 1	SLU 13	0	0	-47394	0	0	-47394	0	0	0
Piano 1	SLU 14	0	0	-44242	0	0	-44242	0	0	0
Piano 1	SLU 15	0	0	-46212	0	0	-46212	0	0	0
Piano 1	SLU 16	0	0	-48707	0	0	-48707	0	0	0
Piano 1	SLU 17	0	0	-52648	0	0	-52648	0	0	0
Piano 1	SLU 18	0	0	-54486	0	0	-54486	0	0	0
Piano 1	SLU 19	0	0	-51334	0	0	-51334	0	0	0
Piano 1	SLU 20	0	0	-53304	0	0	-53304	0	0	0
Piano 1	SLE rara 1	0	0	-36740	0	0	-36740	0	0	0
Piano 1	SLE rara 2	0	0	-39367	0	0	-39367	0	0	0
Piano 1	SLE rara 3	0	0	-40592	0	0	-40592	0	0	0
Piano 1	SLE rara 4	0	0	-38491	0	0	-38491	0	0	0
Piano 1	SLE rara 5	0	0	-39804	0	0	-39804	0	0	0
Piano 1	SLE frequente 1	0	0	-36740	0	0	-36740	0	0	0
Piano 1	SLE frequente 2	0	0	-37265	0	0	-37265	0	0	0
Piano 1	SLE frequente 3	0	0	-37791	0	0	-37791	0	0	0
Piano 1	SLE frequente 4	0	0	-37615	0	0	-37615	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	F Y	Z	X	F Y	Z	X	F Y	Z
Piano 1	SLE quasi permanente 1	0	0	-36740	0	0	-36740	0	0	0
Piano 1	SLE quasi permanente 2	0	0	-37265	0	0	-37265	0	0	0
Piano 1	SLO 1	-9379	-3768	-37267	-9379	-3768	-37267	0	0	0
Piano 1	SLO 2	-9379	-3768	-37267	-9379	-3768	-37267	0	0	0
Piano 1	SLO 3	-9410	3419	-37266	-9410	3419	-37266	0	0	0
Piano 1	SLO 4	-9410	3419	-37266	-9410	3419	-37266	0	0	0
Piano 1	SLO 5	-2767	-12031	-37268	-2767	-12031	-37268	0	0	0
Piano 1	SLO 6	-2767	-12031	-37268	-2767	-12031	-37268	0	0	0
Piano 1	SLO 7	-2870	11927	-37263	-2870	11927	-37263	0	0	0
Piano 1	SLO 8	-2870	11927	-37263	-2870	11927	-37263	0	0	0
Piano 1	SLO 9	2870	-11927	-37267	2870	-11927	-37267	0	0	0
Piano 1	SLO 10	2870	-11927	-37267	2870	-11927	-37267	0	0	0
Piano 1	SLO 11	2767	12031	-37262	2767	12031	-37262	0	0	0
Piano 1	SLO 12	2767	12031	-37262	2767	12031	-37262	0	0	0
Piano 1	SLO 13	9410	-3419	-37265	9410	-3419	-37265	0	0	0
Piano 1	SLO 14	9410	-3419	-37265	9410	-3419	-37265	0	0	0
Piano 1	SLO 15	9379	3768	-37263	9379	3768	-37263	0	0	0
Piano 1	SLO 16	9379	3768	-37263	9379	3768	-37263	0	0	0
Piano 1	SLV 1	-14001	-5622	-37269	-14001	-5622	-37269	0	0	0
Piano 1	SLV 2	-14001	-5622	-37269	-14001	-5622	-37269	0	0	0
Piano 1	SLV 3	-14048	5102	-37266	-14048	5102	-37266	0	0	0
Piano 1	SLV 4	-14048	5102	-37266	-14048	5102	-37266	0	0	0
Piano 1	SLV 5	-4130	-17952	-37270	-4130	-17952	-37270	0	0	0
Piano 1	SLV 6	-4130	-17952	-37270	-4130	-17952	-37270	0	0	0
Piano 1	SLV 7	-4284	17796	-37262	-4284	17796	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV 8	-4284	17796	-37262	-4284	17796	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV 9	4284	-17796	-37268	4284	-17796	-37268	0	0	0
Piano 1	SLV 10	4284	-17796	-37268	4284	-17796	-37268	0	0	0
Piano 1	SLV 11	4130	17952	-37261	4130	17952	-37261	0	0	0
Piano 1	SLV 12	4130	17952	-37261	4130	17952	-37261	0	0	0
Piano 1	SLV 13	14048	-5102	-37264	14048	-5102	-37264	0	0	0
Piano 1	SLV 14	14048	-5102	-37264	14048	-5102	-37264	0	0	0
Piano 1	SLV 15	14001	5622	-37262	14001	5622	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV 16	14001	5622	-37262	14001	5622	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 1	-15401	-6184	-37269	-15401	-6184	-37269	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 2	-15401	-6184	-37269	-15401	-6184	-37269	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 3	-15452	5612	-37266	-15452	5612	-37266	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 4	-15452	5612	-37266	-15452	5612	-37266	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 5	-4543	-19747	-37270	-4543	-19747	-37270	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 6	-4543	-19747	-37270	-4543	-19747	-37270	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 7	-4713	19575	-37262	-4713	19575	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 8	-4713	19575	-37262	-4713	19575	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 9	4713	-19575	-37269	4713	-19575	-37269	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 10	4713	-19575	-37269	4713	-19575	-37269	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 11	4543	19747	-37260	4543	19747	-37260	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 12	4543	19747	-37260	4543	19747	-37260	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 13	15452	-5612	-37264	15452	-5612	-37264	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 14	15452	-5612	-37264	15452	-5612	-37264	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 15	15401	6184	-37262	15401	6184	-37262	0	0	0
Piano 1	SLV fondazioni 16	15401	6184	-37262	15401	6184	-37262	0	0	0
Piano 1	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Pesi strutturali	0	0	-30742	0	0	-30742	0	0	0
base cop	Condizione Permanenti portati	0	0	-4728	0	0	-4728	0	0	0
base cop	Condizione Copertura Variabili	0	0	-1751	0	0	-1751	0	0	0
base cop	Condizione Neve	0	0	-2627	0	0	-2627	0	0	0
base cop	Condizione Sisma X SLV	8941	139	2	13623	255	2	0	0	0
base cop	Condizione Sisma Y SLV	-78	11523	4	-73	17406	4	0	0	0
base cop	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Sisma X SLO	5989	93	1	9125	171	1	0	0	0
base cop	Condizione Sisma Y SLO	-52	7723	3	-49	11666	3	0	0	0
base cop	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Rig. Ux	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Rig. Uy	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Condizione Rig. Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	F Y	Z	X	F Y	Z	X	F Y	Z
base cop	SLU 1	0	0	-30742	0	0	-30742	0	0	0
base cop	SLU 2	0	0	-34682	0	0	-34682	0	0	0
base cop	SLU 3	0	0	-36521	0	0	-36521	0	0	0
base cop	SLU 4	0	0	-33368	0	0	-33368	0	0	0
base cop	SLU 5	0	0	-35339	0	0	-35339	0	0	0
base cop	SLU 6	0	0	-37834	0	0	-37834	0	0	0
base cop	SLU 7	0	0	-41774	0	0	-41774	0	0	0
base cop	SLU 8	0	0	-43613	0	0	-43613	0	0	0
base cop	SLU 9	0	0	-40461	0	0	-40461	0	0	0
base cop	SLU 10	0	0	-42431	0	0	-42431	0	0	0
base cop	SLU 11	0	0	-39964	0	0	-39964	0	0	0
base cop	SLU 12	0	0	-43904	0	0	-43904	0	0	0
base cop	SLU 13	0	0	-45743	0	0	-45743	0	0	0
base cop	SLU 14	0	0	-42591	0	0	-42591	0	0	0
base cop	SLU 15	0	0	-44561	0	0	-44561	0	0	0
base cop	SLU 16	0	0	-47056	0	0	-47056	0	0	0
base cop	SLU 17	0	0	-50997	0	0	-50997	0	0	0
base cop	SLU 18	0	0	-52835	0	0	-52835	0	0	0
base cop	SLU 19	0	0	-49683	0	0	-49683	0	0	0
base cop	SLU 20	0	0	-51653	0	0	-51653	0	0	0
base cop	SLE rara 1	0	0	-35470	0	0	-35470	0	0	0
base cop	SLE rara 2	0	0	-38097	0	0	-38097	0	0	0
base cop	SLE rara 3	0	0	-39322	0	0	-39322	0	0	0
base cop	SLE rara 4	0	0	-37221	0	0	-37221	0	0	0
base cop	SLE rara 5	0	0	-38534	0	0	-38534	0	0	0
base cop	SLE frequente 1	0	0	-35470	0	0	-35470	0	0	0
base cop	SLE frequente 2	0	0	-35995	0	0	-35995	0	0	0
base cop	SLE frequente 3	0	0	-36521	0	0	-36521	0	0	0
base cop	SLE frequente 4	0	0	-36345	0	0	-36345	0	0	0
base cop	SLE quasi permanente 1	0	0	-35470	0	0	-35470	0	0	0
base cop	SLE quasi permanente 2	0	0	-35995	0	0	-35995	0	0	0
base cop	SLO 1	-5973	-2410	-35997	-9111	-3671	-35997	0	0	0
base cop	SLO 2	-5973	-2410	-35997	-9111	-3671	-35997	0	0	0
base cop	SLO 3	-6005	2223	-35996	-9140	3329	-35996	0	0	0
base cop	SLO 4	-6005	2223	-35996	-9140	3329	-35996	0	0	0
base cop	SLO 5	-1744	-7751	-35998	-2689	-11717	-35998	0	0	0
base cop	SLO 6	-1744	-7751	-35998	-2689	-11717	-35998	0	0	0
base cop	SLO 7	-1849	7695	-35993	-2786	11614	-35993	0	0	0
base cop	SLO 8	-1849	7695	-35993	-2786	11614	-35993	0	0	0
base cop	SLO 9	1849	-7695	-35997	2786	-11614	-35997	0	0	0
base cop	SLO 10	1849	-7695	-35997	2786	-11614	-35997	0	0	0
base cop	SLO 11	1744	7751	-35992	2689	11717	-35992	0	0	0
base cop	SLO 12	1744	7751	-35992	2689	11717	-35992	0	0	0
base cop	SLO 13	6005	-2223	-35995	9140	-3329	-35995	0	0	0
base cop	SLO 14	6005	-2223	-35995	9140	-3329	-35995	0	0	0
base cop	SLO 15	5973	2410	-35993	9111	3671	-35993	0	0	0
base cop	SLO 16	5973	2410	-35993	9111	3671	-35993	0	0	0
base cop	SLV 1	-8917	-3596	-35999	-13601	-5477	-35999	0	0	0
base cop	SLV 2	-8917	-3596	-35999	-13601	-5477	-35999	0	0	0
base cop	SLV 3	-8964	3318	-35996	-13645	4967	-35996	0	0	0
base cop	SLV 4	-8964	3318	-35996	-13645	4967	-35996	0	0	0
base cop	SLV 5	-2604	-11564	-36000	-4014	-17483	-36000	0	0	0
base cop	SLV 6	-2604	-11564	-36000	-4014	-17483	-36000	0	0	0
base cop	SLV 7	-2760	11481	-35992	-4160	17330	-35992	0	0	0
base cop	SLV 8	-2760	11481	-35992	-4160	17330	-35992	0	0	0
base cop	SLV 9	2760	-11481	-35998	4160	-17330	-35998	0	0	0
base cop	SLV 10	2760	-11481	-35998	4160	-17330	-35998	0	0	0
base cop	SLV 11	2604	11564	-35991	4014	17483	-35991	0	0	0
base cop	SLV 12	2604	11564	-35991	4014	17483	-35991	0	0	0
base cop	SLV 13	8964	-3318	-35994	13645	-4967	-35994	0	0	0
base cop	SLV 14	8964	-3318	-35994	13645	-4967	-35994	0	0	0
base cop	SLV 15	8917	3596	-35992	13601	5477	-35992	0	0	0
base cop	SLV 16	8917	3596	-35992	13601	5477	-35992	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 1	-9809	-3956	-35999	-14961	-6025	-35999	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 2	-9809	-3956	-35999	-14961	-6025	-35999	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 3	-9860	3649	-35996	-15009	5463	-35996	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 4	-9860	3649	-35996	-15009	5463	-35996	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 5	-2865	-12721	-36000	-4416	-19231	-36000	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 6	-2865	-12721	-36000	-4416	-19231	-36000	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 7	-3036	12629	-35992	-4575	19062	-35992	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 8	-3036	12629	-35992	-4575	19062	-35992	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 9	3036	-12629	-35999	4575	-19062	-35999	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 10	3036	-12629	-35999	4575	-19062	-35999	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 11	2865	12721	-35990	4416	19231	-35990	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 12	2865	12721	-35990	4416	19231	-35990	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 13	9860	-3649	-35994	15009	-5463	-35994	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 14	9860	-3649	-35994	15009	-5463	-35994	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 15	9809	3956	-35992	14961	6025	-35992	0	0	0
base cop	SLV fondazioni 16	9809	3956	-35992	14961	6025	-35992	0	0	0
base cop	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy-	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	F Y	Z	X	F Y	Z	X	F Y	Z
base cop	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
base cop	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Pesi strutturali	0	0	-8356	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Permanenti portati	0	0	-1162	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Copertura Variabili	0	0	-430	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Neve	0	0	-645	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Sisma X SLV	1508	22	14	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Sisma Y SLV	-2	1840	2	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLV	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Sisma X SLO	1010	15	9	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Sisma Y SLO	-1	1233	1	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Eccentricità Y per sisma X SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Eccentricità X per sisma Y SLO	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Rig. Ux	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Rig. Uy	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Condizione Rig. Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 1	0	0	-8356	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 2	0	0	-9324	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 3	0	0	-9776	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 4	0	0	-9002	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 5	0	0	-9486	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 6	0	0	-10099	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 7	0	0	-11067	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 8	0	0	-11518	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 9	0	0	-10744	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 10	0	0	-11228	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 11	0	0	-10863	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 12	0	0	-11831	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 13	0	0	-12283	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 14	0	0	-11509	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 15	0	0	-11992	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 16	0	0	-12606	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 17	0	0	-13573	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 18	0	0	-14025	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 19	0	0	-13251	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLU 20	0	0	-13735	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE rara 1	0	0	-9518	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE rara 2	0	0	-10163	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE rara 3	0	0	-10464	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE rara 4	0	0	-9948	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE rara 5	0	0	-10271	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE frequente 1	0	0	-9518	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE frequente 2	0	0	-9647	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE frequente 3	0	0	-9776	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE frequente 4	0	0	-9733	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE quasi permanente 1	0	0	-9518	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLE quasi permanente 2	0	0	-9647	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 1	-1010	-384	-9656	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 2	-1010	-384	-9656	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 3	-1011	355	-9656	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 4	-1011	355	-9656	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 5	-302	-1237	-9651	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 6	-302	-1237	-9651	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 7	-304	1229	-9648	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 8	-304	1229	-9648	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 9	304	-1229	-9646	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 10	304	-1229	-9646	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 11	302	1237	-9643	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 12	302	1237	-9643	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 13	1011	-355	-9638	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 14	1011	-355	-9638	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 15	1010	384	-9637	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLO 16	1010	384	-9637	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 1	-1508	-574	-9661	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 2	-1508	-574	-9661	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 3	-1509	530	-9660	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 4	-1509	530	-9660	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 5	-451	-1846	-9653	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 6	-451	-1846	-9653	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 7	-454	1833	-9649	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 8	-454	1833	-9649	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 9	454	-1833	-9645	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 10	454	-1833	-9645	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 11	451	1846	-9641	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 12	451	1846	-9641	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 13	1509	-530	-9634	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 14	1509	-530	-9634	0	0	0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Livello	Contesto	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	F Y	Z	X	F Y	Z	X	F Y	Z
Piano 2	SLV 15	1508	574	-9633	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV 16	1508	574	-9633	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 1	-1659	-631	-9663	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 2	-1659	-631	-9663	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 3	-1660	583	-9661	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 4	-1660	583	-9661	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 5	-496	-2031	-9654	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 6	-496	-2031	-9654	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 7	-499	2017	-9649	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 8	-499	2017	-9649	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 9	499	-2017	-9645	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 10	499	-2017	-9645	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 11	496	2031	-9640	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 12	496	2031	-9640	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 13	1660	-583	-9633	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 14	1660	-583	-9633	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 15	1659	631	-9631	0	0	0	0	0	0
Piano 2	SLV fondazioni 16	1659	631	-9631	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Ux-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Uy-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 2	Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano Rig. Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0

6.6 Risposta modale

Modo: Identificativo del modo di vibrare.
Periodo: Periodo. [s]
Massa X: Massa partecipante in direzione globale X. Il valore è adimensionale.
Massa Y: Massa partecipante in direzione globale Y. Il valore è adimensionale.
Massa Z: Massa partecipante in direzione globale Z. Il valore è adimensionale.
Massa rot X: Massa rotazionale partecipante attorno la direzione globale X. Il valore è adimensionale.
Massa rot Y: Massa rotazionale partecipante attorno la direzione globale Y. Il valore è adimensionale.
Massa rot Z: Massa rotazionale partecipante attorno la direzione globale Z. Il valore è adimensionale.

Totale masse partecipanti:
Traslazione X: 0.99928
Traslazione Y: 0.99687
Traslazione Z: 0
Rotazione X: 0.98362
Rotazione Y: 0.9771
Rotazione Z: 0.92796

Modo	Periodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Massa rot X	Massa rot Y	Massa rot Z
1	0.387192	0.88751	0.00123	0	0.00122	0.89016	0.24769
2	0.327065	0.0008	0.92765	0	0.9436	0.0008	0.36269
3	0.267287	0.10199	0.00003	0	0.00004	0.08541	0.11649
4	0.259738	0.00013	0.06786	0	0.03859	0.00022	0.04344
5	0.18476	0.00885	0.0001	0	0.00017	0.00051	0.15765

6.7 Equilibrio forze

Contributo: Nome attribuito al sistema risultante.
Fx: Componente X di traslazione del sistema risultante. [daN]
Fy: Componente Y di traslazione del sistema risultante. [daN]
Fz: Componente Z di traslazione del sistema risultante. [daN]
Mx: Componente di momento attorno l'asse X del sistema risultante. [daN*cm]
My: Componente di momento attorno l'asse Y del sistema risultante. [daN*cm]
Mz: Componente di momento attorno l'asse Z del sistema risultante. [daN*cm]

Bilancio in condizione di carico: Pesi strutturali

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	-310800	-209800000	208300000	0
Reazioni	0	0	310800	209800000	-208300000	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Permanenti portati

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	-204500	-136900000	136900000	0
Reazioni	0	0	204500	136900000	-136900000	0
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Copertura Variabili

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	-56290	-37870000	37650000	0
Reazioni	0	0	56290	37870000	-37650000	0
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Neve

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	-14650	-9850000	9798000	0
Reazioni	0	0	14650	9850000	-9798000	0
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma X SLV

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	69440	0	0	0	30350000	-46940000
Reazioni	-69440	0	0	0	-30350000	46940000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma Y SLV

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	69440	0	-30350000	0	46500000
Reazioni	0	-69440	0	30350000	0	-46500000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Eccentricità Y per sisma X SLV

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	0	0	0	-2583000
Reazioni	0	0	0	0	0	2583000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Eccentricità X per sisma Y SLV

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	0	0	0	2654000
Reazioni	0	0	0	0	0	-2654000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma X SLO

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	46540	0	0	0	20340000	-31460000
Reazioni	-46540	0	0	0	-20340000	31460000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma Y SLO

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	46540	0	-20340000	0	31170000
Reazioni	0	-46540	0	20340000	0	-31170000

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Eccentricità Y per sisma X SLO

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	0	0	0	-1731000
Reazioni	0	0	0	0	0	1731000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Eccentricità X per sisma Y SLO

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	0	0	0	1779000
Reazioni	0	0	0	0	0	-1779000
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Rig. Ux

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	1	0	0	0	393	-676
Reazioni	-1	0	0	0	-393	676
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Rig. Uy

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	1	0	-393	0	669
Reazioni	0	-1	0	393	0	-669
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Rig. Rz

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Applicate	0	0	0	0	0	1
Reazioni	0	0	0	0	0	-1
PDelta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

6.8 Risposta di spettro

Spettro: Condizione elementare corrispondente allo spettro.

Fx: Componente della forza lungo l'asse X. [daN]

Fy: Componente della forza lungo l'asse Y. [daN]

Fz: Componente della forza lungo l'asse Z. [daN]

Mx: Componente della coppia attorno all'asse X. [daN*cm]

My: Componente della coppia attorno all'asse Y. [daN*cm]

Mz: Componente della coppia attorno all'asse Z. [daN*cm]

Max X: Massima reazione lungo l'asse X.

Valore: Valore massimo della reazione. [daN]

Angolo: Angolo d'ingresso del sisma che provoca il valore massimo della reazione. [deg]

Max Y: Massima reazione lungo l'asse Y.

Valore: Valore massimo della reazione. [daN]

Angolo: Angolo d'ingresso del sisma che provoca il valore massimo della reazione. [deg]

Max Z: Massima reazione lungo l'asse Z.

Valore: Valore massimo della reazione. [daN]

Angolo: Angolo d'ingresso del sisma che provoca il valore massimo della reazione. [deg]

Spettro	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Max X		Max Y		Max Z	
							Valore	Angolo	Valore	Angolo	Valore	Angolo
Sisma X SLV	73571	3080	0	1326200	31664000	43518000	73596	2	76896	91	0	0
Sisma Y SLV	3080	76879	0	33253000	1330800	51450000	73596	2	76896	91	0	0
Sisma X SLO	49307	2064.2	0	888780	21221000	29162000	49324	2	51536	91	0	0
Sisma Y SLO	2064.2	51525	0	22286000	891890	34482000	49324	2	51536	91	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

6.9 Annotazioni solutore

Informazioni: Informazioni fornite dal solutore al termine del calcolo del modello.

Informazioni

6.10 Statistiche soluzione

Tipo di equazioni	Lineari
Tecnica di soluzione	Matrici sparse
Numero equazioni	441
Elemento minimo diagonale	281000
Elemento massimo	31340000000000
Rapporto max/min	111600000
Elementi non nulli	7211

7 Verifiche

7.1 Verifiche pilastrate C.A.

Rck	resistenza caratteristica compressione cubica del cls
quota	quota della sezione
Asp	area di acciaio di spigolo
copX	copriferro medio lungo X dell'armatura di spigolo
copY	copriferro medio lungo Y dell'armatura di spigolo
Cop	copriferro per aree di parete
ApX	area di acciaio di parete lungo X
ApY	area di acciaio di parete lungo Y
MsdX	momento di calcolo attorno all'asse X
MsdY	momento di calcolo attorno all'asse Y
Nsd	sforzo normale di calcolo
coef	coefficiente di sicurezza
Co	combinazione di carico
SLV	stato limite di salvaguardia della vita
SLU	stato limite ultimo
Ger.	sollecitazioni derivanti da gerarchia delle resistenze
VEdX	taglio di calcolo lungo X
VRdX	resistenza del cls per taglio lungo X
VRsdX	resistenza delle staffe per taglio lungo X
VRcdX	resistenza delle bielle in cls per taglio lungo X
VRdY	resistenza del cls per taglio lungo Y
VRsdY	resistenza delle staffe per taglio lungo Y
VRcdY	resistenza delle bielle in cls per taglio lungo Y
VEdmax	taglio risultante massimo di calcolo
cotg	cotangente dell'angolo di inclinazione delle bielle assunto in verifica
AstX	area di staffe lungo X
AstY	area di staffe lungo Y
Luce	Luce netta del pilastro (misurata a filo delle travi)
Mxp,i	momento da gerarchia attorno all'asse X della sezione inferiore
Mxp,s	momento da gerarchia attorno all'asse X della sezione superiore
Myp,i	momento da gerarchia attorno all'asse Y della sezione inferiore
Myp,s	momento da gerarchia attorno all'asse Y della sezione superiore
Tpx	taglio lungo X in applicazione della gerarchia delle resistenze
Tpy	taglio lungo Y in applicazione della gerarchia delle resistenze
sc.ra	tensione sul cls in combinazione rara (caratteristica)
sf.ra	tensione sull'acciaio in combinazione rara (caratteristica)
sc.q.p.	tensione sul cls in combinazione quasi permanente
Mx	momento attorno all'asse X
My	momento attorno all'asse Y
N	sforzo normale
Wk ra	apertura caratteristica delle fessure in combinazione rara
Wk fr	apertura caratteristica delle fessure in combinazione frequente
Wk q.p.	apertura caratteristica delle fessure in combinazione quasi permanente
MtMax	momento torcente massimo
sc	tensione sul cls
sf	tensione sull'acciaio
AminX	area minima di staffe richieste lungo X
AminY	area minima di staffe richieste lungo Y
Tmax	taglio massimo
M2	Momento flettente attorno all'asse locale 2
M3	Momento flettente attorno all'asse locale 3
bw,x	Larghezza della sezione assunta per verifica a taglio in direzione x
bw,y	Larghezza della sezione assunta per verifica a taglio in direzione y
Tmax	taglio massimo
M2p,i	momento da gerarchia attorno all'asse 2 della sezione inferiore
M2p,s	momento da gerarchia attorno all'asse 2 della sezione superiore
T3p	taglio lungo l'asse locale 3 in applicazione della gerarchia delle resistenze
A.l.	area longitudinale
A.st.	area staffe
A.l.r.	area longitudinale richiesta per la torsione
A.st.r.	area staffe richiesta per la torsione
A.l.disp.	area longitudinale disponibile per la torsione
A.st.Disp.	area staffe disponibile per la torsione
MtMax	momento torcente massimo
lambda,x lambda,y	snellezze per sbandamento in direzione degli assi di definizione della sezione
Max May	momenti dovuti alle imperfezioni costruttive
M0ex M0ey	momenti secondo EC2 5.8.8.2 (2)
M2x M2y	momenti dovuti agli effetti del secondo ordine EC2 5.8.8.2 (3)
c.s.x c.s.y	coefficienti di sicurezza a pressoflessione retta
(5.38)	soddisfacimento sia di EC2 (5.38a) che di EC2 (5.38b)
(5.39)	coefficiente risultato dell'applicazione del criterio semplificato EC2 (5.39)
i	interasse verticale delle staffe interne al nodo
bx, by	dimensioni x ed y assunte nella verifica del nodo

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

nst*Ast,x area di una staffa per resistenza in direzione x
nst*Ast,y area di una staffa per resistenza in direzione y
Fi,mm diametro medio delle barre in mm
h22, h33 altezza della sezione per inflessione attorno agli assi 2 e 3
Lv,plast,22 Lv,plast,33 lunghezza della cerniera plastica per inflessione attorno agli assi 2 e 3
Lv luce di taglio
Fy curvatura a snervamento
R_SLU massima rotazione alla corda in combinazione SLU
Theta,y capacità di rotazione totale rispetto alla corda allo snervamento
Min capitolo del DM 14-01-08 di cui applicare i minimi di armatura (cap.4 o cap.7)
R_SLV massima rotazione alla corda in combinazione SLV
Theta,u 3/4 della capacità di rotazione totale rispetto alla corda in condizioni di collasso
 Le unità di misura delle verifiche elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg, °C, s] ove non espressamente specificato.

Pilastrata 1forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 5

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
-45.0	10.8	4.7	2.42	20	10	-31	5 SLV
77.7	10.8	4.7	4.36	-11	-6	-20	12 SLV
159.5	10.8	4.7	6.68	-9	2	-19	16 SLV
200.4	10.8	4.7	5.23	-7	8	-20	13 SLV
323.1	10.8	4.7	2.47	-12	18	-17	13 SLV
364.0	10.8	4.7	2.07	4	-25	-18	4 SLV

Verifiche a taglio

quota	VED _x	VED _y	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	1.0	2.2	2.4	20	-17.5	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	1.0	2.2	2.4	20	-17.5	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	1.0	2.2	2.4	20	-17.5	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	1.0	2.2	2.4	20	-17.5	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	1.0	2.2	2.4	20	-17.5	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	1.0	2.2	2.4	20	-17.5	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VED _x	VED _y	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	3.6	7.9	28.2	6	-17.5	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	3.6	7.9	28.2	6	-17.5	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	3.6	7.9	28.2	6	-17.5	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	3.6	7.9	28.2	6	-17.5	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	3.6	7.9	28.2	6	-17.5	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	3.6	7.9	28.2	6	-17.5	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.8	28.2	0.0	6

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-8	2	1	-27	5	29	2	1	-27	5	-6.3	2	1	-27	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
78	-3	0	0	-24	1	-40	0	0	-24	1	-3.0	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
160	-6	-2	-1	-22	1	21	-2	-1	-22	1	-6.0	-2	-1	-22	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
200	-8	-2	-1	-21	1	70	-2	-1	-21	1	-8.4	-2	-1	-21	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
323	-17	-4	-2	-18	1	290	-4	-2	-18	1	-16.7	-4	-2	-18	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
364	-20	-5	-2	-17	5	376	-5	-2	-17	5	-19.5	-5	-2	-17	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374
 Calcolo travature incompleto!!
 Travature con direzione inclinata di 0°
 Nodo trave-colonna esterni
 Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3
 Travature con direzione inclinata di 135°
 Nodo trave-colonna esterni
 Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3
 Verifica secondo 7.4.6.2.3
 Nodo non confinato
 $b, x = 40$
 $b, y = 35$
 $(n_{st} \cdot A_{st}) / (i \cdot b), x = 0.00357$
 $(n_{st} \cdot A_{st}) / (i \cdot b), y = 0.00408$
 $(0.05 \cdot f_{ck}) / f_{yk} = 0.00277$
 $(n_{st} \cdot A_{st}) / (i \cdot b), \min > (0.05 \cdot f_{ck}) / f_{yk}$

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

 $\Gamma_{rd} = 1.1$

quota nodo	$\Gamma_{rd} \cdot \Sigma(M_{b,rd,x})$	$\Sigma(M_{c,rd,x})$	$\Gamma_{rd} \cdot \Sigma(M_{b,rd,y})$	$\Sigma(M_{c,rd,y})$
------------	--	----------------------	--	----------------------

Pilastrata 2forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio $f_{yk} = 4500$ (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 6

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
-45.0	10.8	4.7	2.36	22	-8	-31	9 SLV
77.7	10.8	4.7	4.24	-12	5	-20	8 SLV
159.5	10.8	4.7	6.73	-8	4	-18	8 SLV
200.4	10.8	4.7	5.44	-7	-8	-20	2 SLV
323.1	10.8	4.7	2.52	3	21	-19	15 SLV
364.0	10.8	4.7	2.12	3	24	-18	15 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-9	2.2	2.4	20	-17.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-9	2.2	2.4	20	-17.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-9	2.2	2.4	20	-17.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-9	2.2	2.4	20	-17.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-9	2.2	2.4	20	-17.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-9	2.2	2.4	20	-17.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-2.7	8.2	28.2	9	-17.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-2.7	8.2	28.2	9	-17.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-2.7	8.2	28.2	9	-17.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-2.7	8.2	28.2	9	-17.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-2.7	8.2	28.2	9	-17.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-2.7	8.2	28.2	9	-17.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.8	28.2	0.0	9

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	9
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	9
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	9
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	9
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	9

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-7	2	-1	-27	5	27	2	-1	-27	5	-6.2	2	-1	-27	2	0.000	0.000	0.000			
78	-3	0	0	-24	1	-41	0	0	-24	1	-2.9	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000			
160	-6	-2	1	-22	1	18	-2	1	-22	1	-5.9	-2	1	-22	1	0.000	0.000	0.000			
200	-8	-2	1	-21	1	65	-2	1	-21	1	-8.2	-2	1	-21	1	0.000	0.000	0.000			
323	-16	-4	2	-18	1	278	-4	2	-18	1	-16.4	-4	2	-18	1	0.000	0.000	0.000			

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

364	-19	-5	2	-17	5	359	-5	2	-17	5	-19.1	-5	2	-17	2	0.000	0.000	0.000
-----	-----	----	---	-----	---	-----	----	---	-----	---	-------	----	---	-----	---	-------	-------	-------

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 45°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=40

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo	Grd*Somm(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Somm(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
------------	-------------------	---------------	-------------------	---------------

Pilastrata 3forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 80

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 236

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	362	-34	-150	4 SLV
80.7	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	2.6	-174	20	-231	13 SLV
206.4	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	5.4	-65	15	-320	20 SLU
332.1	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.9	-171	55	-167	2 SLV
374.5	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.4	-227	70	-165	2 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	7.5	20	-333.9	0.24	496.9	102.9	207.4	1.00	44.3	20	-333.9	0.16	542.1	98.5	276.6	1.00	44.9	20
80.7	7.5	20	-333.9	0.24	496.9	102.9	207.4	1.00	44.3	20	-333.9	0.16	542.1	98.5	276.6	1.00	44.9	20
206.4	7.5	20	-333.9	0.24	496.9	102.9	207.4	1.00	44.3	20	-333.9	0.16	542.1	98.5	276.6	1.00	44.9	20
332.1	7.5	20	-333.9	0.24	496.9	102.9	207.4	1.00	44.3	20	-333.9	0.16	542.1	98.5	276.6	1.00	44.9	20
374.5	7.5	20	-333.9	0.24	496.9	102.9	207.4	1.00	44.3	20	-333.9	0.16	542.1	98.5	276.6	1.00	44.9	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	115.0	9	-256.7	0.24	482.9	93.6	207.4	1.00	256.2	9	-256.7	0.16	526.8	88.4	276.6	1.00	280.8	9
80.7	115.0	9	-256.7	0.24	482.9	93.6	207.4	1.00	256.2	9	-256.7	0.16	526.8	88.4	276.6	1.00	280.8	9
206.4	115.0	9	-256.7	0.24	482.9	93.6	207.4	1.00	256.2	9	-256.7	0.16	526.8	88.4	276.6	1.00	280.8	9
332.1	115.0	9	-256.7	0.24	482.9	93.6	207.4	1.00	256.2	9	-256.7	0.16	526.8	88.4	276.6	1.00	280.8	9
374.5	115.0	9	-256.7	0.24	482.9	93.6	207.4	1.00	256.2	9	-256.7	0.16	526.8	88.4	276.6	1.00	280.8	9

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	466.9	209.4	464.8	208.7	115.0	256.2	9

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
-3.1	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
38.8	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
80.7	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
122.6	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
164.5	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
206.4	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
248.3	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
290.2	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
332.1	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
374.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
374.5	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-26	33	-3	-243	5	39	33	-3	-243	5	-19.7	24	-3	-193	2	0.000	0.000	0.000			
81	-16	-8	4	-237	5	-220	-8	4	-237	5	-12.8	-6	3	-188	2	0.000	0.000	0.000			

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

206	-41	-47	11	-232	5	256	-47	11	-232	5	-30.7	-34	9	-183	2	0.000	0.000	0.000
332	-69	-85	18	-227	5	748	-85	18	-227	5	-52.2	-62	14	-178	2	0.009	0.007	0.006
375	-79	-100	20	-226	5	942	-100	20	-226	5	-60.2	-72	16	-176	2	0.012	0.009	0.008

asta sap n° 81
calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 236

Verifiche a pressoflessione
quota Asp copX copY ApX cop ApY cop coef Msdx Msdy Nsd Co
380.0 9.4 5.9 6.2 3.1 5.0 3.1 5.0 1.4 -234 72 -164 2 SLV

Verifiche a taglio

SLU
quota VEdX Co N AstX VRcdX VRdX VRsdX cotg VEdY Co N AstY VRcdY VRdY VRsdY cotg VEdmax Co
380.0 7.5 20 -333.9 0.24 496.9 102.9 207.4 1.00 44.3 20 -333.9 0.16 542.1 98.5 276.6 1.00 44.9 20
SLV
quota VEdX Co N AstX VRcdX VRdX VRsdX cotg VEdY Co N AstY VRcdY VRdY VRsdY cotg VEdmax Co
380.0 115.0 9 -256.7 0.24 482.9 93.6 207.4 1.00 256.2 9 -256.7 0.16 526.8 88.4 276.6 1.00 280.8 9

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce Mxp,i Myp,i Mxp,s Myp,s Txp Typ Co
400 466.9 209.4 464.8 208.7 115.0 256.2 9

Verifica a torsione

quota A.l. A.st. A.l.r. A.st.r. A.l.disp. A.st.Disp. MtMax Co
380.0 50.3 15.7 0.0 0.0 0.0 1.2 0 4

Verifiche di esercizio

quota sc.ra Mx My N Co sf.ra Mx My N Co sc.q.p. Mx My N Co Wk ra Wk fr Wk q.p
380 -81 -101 20 -225 5 967 -101 20 -225 5 -61.2 -74 17 -176 2 0.013 0.010 0.009

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota Confinato i bx by nst*Ast,x nst*Ast,y 0.05*fck/fyk
393 NO 10 45.0 30.0 2.36 1.57 0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 336°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 60°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=45

b,y=30

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00524

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00524

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Somm(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Somm(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 4

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mm

acciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 78

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 304

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	Msdx	Msdy	Nsd	Co
-45.0	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	-361	-27	-139	15 SLV
80.7	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	2.7	171	16	-225	2 SLV
206.4	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	6.7	48	11	-304	20 SLV
332.1	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	2.1	165	47	-153	13 SLV
374.5	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.5	221	61	-151	13 SLV

Verifiche a taglio

SLU
quota VEdX Co N AstX VRcdX VRdX VRsdX cotg VEdY Co N AstY VRcdY VRdY VRsdY cotg VEdmax Co
-45.0 6.1 15 -285.1 0.24 487.8 96.8 207.4 1.00 36.0 20 -317.3 0.16 538.7 96.3 276.6 1.00 36.5 20

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

80.7	6.1	15	-285.1	0.24	487.8	96.8	207.4	1.00	36.0	20	-317.3	0.16	538.7	96.3	276.6	1.00	36.5	20
206.4	6.1	15	-285.1	0.24	487.8	96.8	207.4	1.00	36.0	20	-317.3	0.16	538.7	96.3	276.6	1.00	36.5	20
332.1	6.1	15	-285.1	0.24	487.8	96.8	207.4	1.00	36.0	20	-317.3	0.16	538.7	96.3	276.6	1.00	36.5	20
374.5	6.1	15	-285.1	0.24	487.8	96.8	207.4	1.00	36.0	20	-317.3	0.16	538.7	96.3	276.6	1.00	36.5	20
SLV																		
quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	114.6	6	-246.2	0.24	481.0	92.2	207.4	1.00	255.5	6	-246.2	0.16	524.7	87.0	276.6	1.00	280.0	6
80.7	114.6	6	-246.2	0.24	481.0	92.2	207.4	1.00	255.5	6	-246.2	0.16	524.7	87.0	276.6	1.00	280.0	6
206.4	114.6	6	-246.2	0.24	481.0	92.2	207.4	1.00	255.5	6	-246.2	0.16	524.7	87.0	276.6	1.00	280.0	6
332.1	114.6	6	-246.2	0.24	481.0	92.2	207.4	1.00	255.5	6	-246.2	0.16	524.7	87.0	276.6	1.00	280.0	6
374.5	114.6	6	-246.2	0.24	481.0	92.2	207.4	1.00	255.5	6	-246.2	0.16	524.7	87.0	276.6	1.00	280.0	6

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	465.5	208.9	463.5	208.0	114.6	255.5	6

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
-3.1	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
38.8	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
80.7	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
122.6	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
164.5	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
206.4	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
248.3	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
290.2	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
332.1	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
374.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
374.5	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-24	-30	-3	-231	5	31	-30	-3	-231	5	-18.4	-22	-3	-185	2	0.000	0.000	0.000			
81	-13	3	3	-226	5	-179	3	3	-226	5	-10.3	2	2	-179	2	0.000	0.000	0.000			
206	-31	34	8	-221	5	132	34	8	-221	5	-23.9	25	7	-174	2	0.000	0.000	0.000			
332	-54	66	14	-216	5	511	66	14	-216	5	-41.3	48	12	-169	2	0.006	0.004	0.004			
375	-63	78	16	-214	5	667	78	16	-214	5	-47.9	56	13	-167	2	0.008	0.006	0.005			

asta sap n° 79

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 304

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	Msdx	Msdy	Nsd	Co
380.0	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.5	228	63	-151	13 SLV

Verifiche a taglio

SLU																		
quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	6.1	15	-285.1	0.24	487.8	96.8	207.4	1.00	36.0	20	-317.3	0.16	538.7	96.3	276.6	1.00	36.5	20
SLV																		
quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	114.6	6	-246.2	0.24	481.0	92.2	207.4	1.00	255.5	6	-246.2	0.16	524.7	87.0	276.6	1.00	280.0	6

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	465.5	208.9	463.5	208.0	114.6	255.5	6

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-64	79	16	-214	5	687	79	16	-214	5	-48.7	57	14	-167	2	0.008	0.006	0.006			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	10	45.0	30.0	2.36	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 51°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 120°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo non confinato

b,x=45

b,y=30

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00524

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00524

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Somm(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Somm(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 5

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mm

acciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 1

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co	
-45.0	10.8	4.7	2.06	9	25	-31	1	SLV
77.7	10.8	4.7	3.80	-6	-13	-19	16	SLV
159.5	10.8	4.7	6.03	-5	-8	-17	16	SLV
200.4	10.8	4.7	6.39	7	-6	-21	7	SLV
323.1	10.8	4.7	2.83	-19	3	-18	10	SLV
364.0	10.8	4.7	2.38	-22	3	-17	10	SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VED _x	VED _y	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	2.4	1.1	2.6	20	-17.2	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	2.4	1.1	2.6	20	-17.2	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	2.4	1.1	2.6	20	-17.2	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	2.4	1.1	2.6	20	-17.2	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	2.4	1.1	2.6	20	-17.2	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	2.4	1.1	2.6	20	-17.2	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VED _x	VED _y	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	9.3	3.4	28.3	2	-17.2	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	9.3	3.4	28.3	2	-17.2	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	9.3	3.4	28.3	2	-17.2	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	9.3	3.4	28.3	2	-17.2	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	9.3	3.4	28.3	2	-17.2	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	9.3	3.4	28.3	2	-17.2	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.9	28.3	0.0	2

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-9	1	3	-27	5	55	1	3	-27	5	-7.3	1	2	-27	2	0.000	0.000	0.000			
78	-3	0	0	-24	5	-40	0	0	-24	5	-2.5	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000			
160	-6	-1	-1	-22	1	-55	-1	-1	-22	5	-5.5	-1	-1	-22	1	0.000	0.000	0.000			
200	-8	-1	-2	-21	1	60	-1	-2	-21	1	-7.9	-1	-2	-21	1	0.000	0.000	0.000			
323	-17	-2	-4	-18	1	288	-2	-4	-18	1	-16.5	-2	-4	-18	1	0.000	0.000	0.000			
364	-20	-2	-5	-17	5	377	-2	-5	-17	5	-19.4	-2	-5	-17	2	0.000	0.000	0.000			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 90°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=40

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Somm(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Somm(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 6forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 3

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msdx	Msdy	Nsd	Co	
-45.0	10.8	4.7	2.05	9	-25	-31	13	SLV
77.7	10.8	4.7	3.82	-5	13	-19	4	SLV
159.5	10.8	4.7	6.12	-4	8	-17	4	SLV
200.4	10.8	4.7	6.37	7	6	-21	12	SLV
323.1	10.8	4.7	2.87	-18	-3	-18	5	SLV
364.0	10.8	4.7	2.42	-21	-3	-17	5	SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEDx	VEDy	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-2.5	1.0	2.7	20	-17.1	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-2.5	1.0	2.7	20	-17.1	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-2.5	1.0	2.7	20	-17.1	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-2.5	1.0	2.7	20	-17.1	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-2.5	1.0	2.7	20	-17.1	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-2.5	1.0	2.7	20	-17.1	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VEDx	VEDy	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-9.3	2.9	28.3	13	-17.1	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-9.3	2.9	28.3	13	-17.1	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-9.3	2.9	28.3	13	-17.1	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-9.3	2.9	28.3	13	-17.1	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-9.3	2.9	28.3	13	-17.1	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-9.3	2.9	28.3	13	-17.1	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.9	28.3	0.0	13

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	14
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	14

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-10	1	-3	-27	5	76	1	-3	-27	5	-7.8	1	-2	-27	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
78	-3	0	0	-24	5	-42	0	0	-24	5	-2.3	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000	0.000		
160	-5	-1	1	-22	1	-58	0	1	-22	3	-5.4	-1	1	-22	1	0.000	0.000	0.000	0.000		
200	-8	-1	2	-21	1	53	-1	2	-21	1	-7.8	-1	2	-21	1	0.000	0.000	0.000	0.000		
323	-17	-2	4	-18	1	275	-2	4	-18	1	-16.7	-2	4	-18	1	0.000	0.000	0.000	0.000		
364	-20	-2	5	-17	5	363	-2	5	-17	5	-19.7	-2	5	-17	2	0.000	0.000	0.000	0.000		

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374
Calcolo travature incompleto!!
Travature con direzione inclinata di 90°
Nodo trave-colonna interni
Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3
Verifica secondo 7.4.6.2.3
Nodo non confinato
b,x=40
b,y=35
(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357
(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408
(0.05*fck)/fyk=0.00277
(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 7

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 82

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 13

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.1	-227	72	-176	4 SLV
80.7	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	2.4	96	-42	-134	13 SLV
206.4	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	7.6	46	6	-68	8 SLV
332.1	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.6	216	7	-63	8 SLV
374.5	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	279	7	-61	8 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
-45.0	2.0	10	-234.8	0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	27.0	20	-272.0	0.13	529.7	90.3	230.5	1.00	27.0	20
80.7	2.0	10	-234.8	0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	27.0	20	-272.0	0.13	529.7	90.3	230.5	1.00	27.0	20
206.4	2.0	10	-234.8	0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	27.0	20	-272.0	0.13	529.7	90.3	230.5	1.00	27.0	20
332.1	2.0	10	-234.8	0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	27.0	20	-272.0	0.13	529.7	90.3	230.5	1.00	27.0	20
374.5	2.0	10	-218.4	0.16	477.3	89.8	138.3	1.00	27.0	20	-250.6	0.16	527.2	88.6	276.6	1.00	27.0	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
-45.0	88.5	5	-266.9	0.20	485.0	95.0	172.9	1.00	209.6	5	-266.9	0.13	529.1	89.9	230.5	1.00	227.5	5
80.7	88.5	5	-266.9	0.20	485.0	95.0	172.9	1.00	209.6	5	-266.9	0.13	529.1	89.9	230.5	1.00	227.5	5
206.4	88.5	5	-266.9	0.20	485.0	95.0	172.9	1.00	209.6	5	-266.9	0.13	529.1	89.9	230.5	1.00	227.5	5
332.1	88.5	5	-266.9	0.20	485.0	95.0	172.9	1.00	209.6	5	-266.9	0.13	529.1	89.9	230.5	1.00	227.5	5
374.5	88.5	5	-250.5	0.16	483.3	93.8	138.3	1.00	209.6	5	-250.5	0.16	527.2	88.6	276.6	1.00	227.5	5

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	382.0	161.4	380.3	160.6	88.5	209.6	5

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
-3.1	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
38.8	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
80.7	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
122.6	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
164.5	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
206.4	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
248.3	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
290.2	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
332.1	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	13
374.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13
374.5	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-23	-21	-5	-198	5	25	-21	-5	-198	5	-16.5	-15	-3	-158	2	0.000	0.000	0.000			
81	-14	4	-3	-192	5	-184	4	-3	-192	5	-10.6	3	-3	-152	2	0.000	0.000	0.000			
206	-23	28	-2	-187	5	49	28	-2	-187	5	-17.6	20	-2	-147	2	0.000	0.000	0.000			
332	-34	51	0	-182	5	290	51	0	-182	5	-26.7	37	-2	-142	2	0.000	0.000	0.000			
375	-38	60	0	-181	5	397	60	0	-181	5	-30.0	44	-2	-140	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 83

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 13

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	287	8	-60	8 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	2.0	10	-218.4	0.16	477.3	89.8	138.3	1.00	27.0	20	-250.6	0.16	527.2	88.6	276.6	1.00	27.0	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	88.5	5	-250.5	0.16	483.3	93.8	138.3	1.00	209.6	5	-250.5	0.16	527.2	88.6	276.6	1.00	227.5	5

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	382.0	161.4	380.3	160.6	88.5	209.6	5

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-39	61	0	-180	5	413	61	0	-180	5	-30.5	45	-2	-140	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	

Verifiche di instabilità

Verifica secondo il metodo basato sulla curvatura nominale Ec2 5.8.8

quota	lambda,x	lambda,y	Nsd	co	Max	M0ex	M2x	May	M0ey	M2y	c.s.x	c.s.y	(5.38)	(5.39)
-45	54.8	29.9	-189	16SLU	2	22	5	2	3	9	10.771	10.176	SI	0.000
-3	54.8	29.9	-187	16SLU	2	22	6	2	3	9	10.637	9.952	NO	0.194
39	54.8	29.9	-185	16SLU	2	22	5	2	3	9	10.929	10.389	NO	0.188
81	54.8	29.9	-182	16SLU	-2	-22	-5	2	3	9	11.017	10.509	NO	0.186
123	54.8	29.9	-180	16SLU	-2	-22	-5	2	3	9	11.090	10.610	SI	0.000
165	54.8	29.9	-178	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	11.165	10.715	SI	0.000
206	54.8	29.9	-176	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	11.257	10.842	SI	0.000
248	54.8	29.9	-173	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	11.134	10.972	SI	0.000
290	54.8	29.9	-171	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	10.012	11.083	SI	0.000
332	54.8	29.9	-169	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	9.087	11.196	SI	0.000
374	54.8	29.9	-167	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	8.182	11.335	SI	0.000
375	54.8	29.9	-167	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	8.182	11.335	SI	0.000
380	54.8	29.9	-166	16SLU	-2	-22	-5	2	3	8	8.076	11.353	SI	0.000

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	10	55.0	50.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 288°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 0°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=55

b,y=50

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00314

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota	nodo	Grd*Som(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Som(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
-------	------	------------------	---------------	------------------	---------------

Pilastrata 8

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 11

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	18.8	5.0	1.17	-16	-76	-191	15 SLV
80.7	18.8	5.0	3.05	5	29	-277	2 SLV
206.4	18.8	5.0	5.10	2	3	-356	20 SLV
332.1	18.8	5.0	1.52	15	59	-182	15 SLV

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

374.5	18.8	5.0	1.16	19	75	-181	15	SLV
-------	------	-----	------	----	----	------	----	-----

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-2.1	-1.3	2.4 20	-180.6	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	-2.1	-1.3	2.4 20	-180.6	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	-2.1	-1.3	2.4 20	-180.6	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	-2.1	-1.3	2.4 20	-180.6	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	-2.1	-1.3	2.4 20	-180.6	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	9.5	22.2	51.2 5	-180.6	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	9.5	22.2	51.2 5	-180.6	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	9.5	22.2	51.2 5	-180.6	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	9.5	22.2	51.2 5	-180.6	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	9.5	22.2	51.2 5	-180.6	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	93.2	0.0	92.9	51.2	0.0	5

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	13
-3.1	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	13
38.8	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
80.7	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
122.6	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
164.5	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
206.4	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
248.3	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
290.2	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	13
332.1	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	13
374.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13
374.5	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-25	-1	-2	-269	5	-363	-1	-2	-269	5	-21.6	-1	-1	-235	2	0.000	0.000	0.000			
81	-22	0	0	-266	5	-330	0	0	-266	5	-19.4	0	0	-232	2	0.000	0.000	0.000			
206	-26	1	2	-263	5	-363	1	2	-263	5	-22.0	1	2	-229	2	0.000	0.000	0.000			
332	-29	3	4	-260	5	-396	3	4	-260	5	-24.7	2	3	-226	2	0.000	0.000	0.000			
375	-31	3	4	-259	5	-408	3	4	-259	5	-25.7	2	3	-225	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 12

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	18.8	5.0	1.13	19	77	-180	15 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
380.0	-2.1	-1.3	2.4 20	-180.5	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
380.0	9.5	22.2	51.2 5	-180.5	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	93.2	0.0	92.9	51.2	0.0	5

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-31	3	4	-259	5	-410	3	4	-259	5	-25.9	2	3	-225	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 19

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
405.0	18.8	5.0	1.24	-63	-26	-54	11 SLV
464.8	14.5	5.0	2.43	-28	-11	-52	11 SLV
525.0	18.8	5.0	10.36	5	-6	-110	4 SLV

Verifiche a taglio

SLU

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
405.0	-14.0	-13.5	19.5 20	-110.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
464.8	-14.0	-13.5	19.5 20	-110.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
525.0	-14.0	-13.5	19.5 20	-110.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00

SLV

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
405.0	5.3	40.0	101.3 6	-110.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
464.8	5.3	40.0	101.3 6	-110.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
525.0	5.3	40.0	101.3 6	-110.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ Co
189	0.0	87.1	0.0	87.0	101.3	0.0 6

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
405.0	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
464.8	14.5	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
524.5	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
525.0	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N Co	sf.ra	Mx	My	N Co	sc.q.p.	Mx	My	N Co	Wk ra	Wk fr	Wk q.p
405	-49	-11	-12	-101 5	489	-11	-12	-101 5	-40.9	-9	-10	-94 2	0.000	0.000	0.000
465	-24	-5	-5	-100 5	56	-5	-5	-96 4	-20.4	-4	-4	-93 2	0.000	0.000	0.000
525	-11	1	1	-96 2	-152	1	1	-96 2	-10.2	1	1	-90 1	0.000	0.000	0.000

asta sap n° 20

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd Co
571.8	18.8	5.0	2.38	34	14	-50 11 SLV
619.0	18.8	5.0	1.33	59	24	-49 11 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
571.8	-14.0	-13.5	19.5 20	-48.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
619.0	-14.0	-13.5	19.5 20	-48.7	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

SLV

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
571.8	5.3	40.0	101.3 6	-48.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
619.0	5.0	38.8	101.3 6	-48.7	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ Co
189	0.0	87.1	0.0	87.0	101.3	0.0 6

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
571.8	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
619.0	18.8	15.7	0.0	0.0	0.0	4.7	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N Co	sf.ra	Mx	My	N Co	sc.q.p.	Mx	My	N Co	Wk ra	Wk fr	Wk q.p
572	-25	6	6	-99 3	71	6	6	-99 3	-21.9	5	5	-90 2	0.000	0.000	0.000
619	-43	10	11	-98 3	403	10	11	-98 3	-38.2	9	9	-89 2	0.000	0.000	0.000

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	11	50.0	35.0	1.57	1.57	0.00277
632	NO	10	52.5	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 180°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 90°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=50

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

```
(0.05*fck)/fyk=0.00277
(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk
```

Nodo a quota 525

```
Nodo a quota 632
Calcolo travature incompleto!!
Travature con direzione inclinata di 90°
Nodo trave-colonna interni
Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3
Travature con direzione inclinata di 0°
Nodo trave-colonna esterni
Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3
Travature con direzione inclinata di 45°
Nodo trave-colonna esterni
Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3
Verifica secondo 7.4.6.2.3
Nodo non confinato
b,x=53
b,y=35
(nst*Ast)/(i*b),x=0.00299
(nst*Ast)/(i*b),y=0.00449
(0.05*fck)/fyk=0.00277
(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk
```

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo	Grd*Som(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Som(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
393	234	!>	99	220
			!>	119

Pilastrata 9forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm^q, apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm^q)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 13

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm^q)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msdx	Msdy	Nsd	Co
-45.0	18.8	5.0	1.21	-10	74	-189	4 SLV
80.7	18.8	5.0	3.02	4	-30	-266	13 SLV
206.4	18.8	5.0	5.16	-2	12	-263	13 SLV
332.1	18.8	5.0	1.58	13	-57	-180	4 SLV
374.5	18.8	5.0	1.20	16	-73	-178	4 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	VEdY	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	0.1	-8	0.8	20	-178.5	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	0.1	-8	0.8	20	-178.5	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	0.1	-8	0.8	20	-178.5	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	0.1	-8	0.8	20	-178.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	0.1	-8	0.8	20	-178.5	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEdX	VEdY	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-11.1	21.9	51.0	10	-178.5	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	-11.1	21.9	51.0	10	-178.5	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	-11.1	21.9	51.0	10	-178.5	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	-11.1	21.9	51.0	10	-178.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	-11.1	21.9	51.0	10	-178.5	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	92.8	0.0	92.5	51.0	0.0	10

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	13
-3.1	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	13
38.8	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
80.7	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
122.6	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
164.5	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
206.4	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
248.3	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
290.2	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	13
332.1	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	13
374.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13
374.5	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-23	0	-1	-260	5	-336	0	-1	-260	5	-20.0	0	-1	-229	2	0.000	0.000	0.000			
81	-23	0	-1	-257	5	-333	0	-1	-257	5	-20.0	0	-1	-225	2	0.000	0.000	0.000			

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

206	-23	1	-1	-254	5	-338	1	-1	-254	5	-20.5	1	-1	-223	2	0.000	0.000	0.000
332	-24	2	-1	-251	5	-348	2	-1	-251	5	-21.2	1	-1	-220	2	0.000	0.000	0.000
375	-25	2	-1	-250	5	-352	2	-1	-250	5	-21.5	2	-1	-219	2	0.000	0.000	0.000

asta sap n° 14
calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione
quota Atot. cop coef Msdx Msdy Nsd Co
380.0 18.8 5.0 1.17 16 -75 -178 4 SLV

Verifiche a taglio
SLU
quota VEdX VEdY VEd Co N Ast VRcd VRd VRsd cotg
380.0 0.1 -0.8 0.8 20 -178.3 0.14 256.2 0.0 130.8 1.00
SLV
quota VEdX VEdY VEd Co N Ast VRcd VRd VRsd cotg
380.0 -11.1 21.9 51.0 10 -178.3 0.14 256.2 0.0 130.8 1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV
Luce Mxp,i Myp,i Mxp,s Myp,s Txp Typ Co
400 0.0 92.8 0.0 92.5 51.0 0.0 10

Verifica a torsione
quota A.l. A.st. A.l.r. A.st.r. A.l.disp. A.st.Disp. MtMax Co
380.0 18.8 14.3 0.0 0.0 0.0 7.4 0 13

Verifiche di esercizio
quota sc.ra Mx My N Co sf.ra Mx My N Co sc.q.p. Mx My N Co Wk ra Wk fr Wk q.p
380 -25 2 -1 -250 5 -352 2 -1 -250 5 -21.5 2 -1 -218 2 0.000 0.000 0.000

asta sap n° 21
calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione
quota Atot. cop coef Msdx Msdy Nsd Co
405.0 18.8 5.0 1.28 -59 30 -50 8 SLV
464.8 14.5 5.0 2.52 -25 13 -48 8 SLV
525.0 18.8 5.0 10.19 6 5 -106 15 SLV

Verifiche a taglio
SLU
quota VEdX VEdY VEd Co N Ast VRcd VRd VRsd cotg
405.0 15.5 -12.4 19.8 20 -106.2 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00
464.8 15.5 -12.4 19.8 20 -106.2 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00
525.0 15.5 -12.4 19.8 20 -106.2 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00
SLV
quota VEdX VEdY VEd Co N Ast VRcd VRd VRsd cotg
405.0 -7.6 38.1 101.3 9 -106.2 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00
464.8 -7.6 38.1 101.3 9 -106.2 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00
525.0 -7.6 38.1 101.3 9 -106.2 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV
Luce Mxp,i Myp,i Mxp,s Myp,s Txp Typ Co
189 0.0 87.1 0.0 87.0 101.3 0.0 9

Verifica a torsione
quota A.l. A.st. A.l.r. A.st.r. A.l.disp. A.st.Disp. MtMax Co
405.0 18.8 11.2 0.0 0.0 0.0 0.2 0 2
464.8 14.5 11.2 0.0 0.0 0.0 0.2 0 2
524.5 18.8 11.2 0.0 0.0 0.0 0.2 0 2
525.0 18.8 11.2 0.0 0.0 0.0 0.2 0 2

Verifiche di esercizio
quota sc.ra Mx My N Co sf.ra Mx My N Co sc.q.p. Mx My N Co Wk ra Wk fr Wk q.p
405 -48 -10 13 -98 5 473 -10 13 -98 5 -40.7 -8 11 -92 2 0.000 0.000 0.000
465 -23 -4 6 -97 5 34 -4 6 -93 4 -19.8 -3 5 -91 2 0.000 0.000 0.000
525 -12 2 -1 -95 2 -158 2 -1 -97 3 -10.7 1 -1 -88 1 0.000 0.000 0.000

asta sap n° 22
calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione
quota Atot. cop coef Msdx Msdy Nsd Co
571.8 18.8 5.0 2.38 33 -16 -46 8 SLV
619.0 18.8 5.0 1.34 56 -28 -45 8 SLV

Verifiche a taglio
SLU
quota VEdX VEdY VEd Co N Ast VRcd VRd VRsd cotg
571.8 15.5 -12.4 19.8 20 -44.7 0.11 256.2 0.0 102.8 1.00
619.0 15.5 -12.4 19.8 20 -44.7 0.16 256.2 0.0 143.9 1.00

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

SLV

SLV	quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg	
	571.8	-7.6	38.1	101.3	9	-44.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	619.0	-7.3	36.9	101.3	9	-44.7	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
189	0.0	87.1	0.0	87.0	101.3	0.0	9

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
571.8	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	2
619.0	18.8	15.7	0.0	0.0	0.0	4.6	0	2

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p.
572	-26	6	-7	-96	3	99	6	-7	-96	3	-22.9	5	-6	-88	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
619	-45	10	-12	-95	3	448	10	-12	-93	5	-39.7	9	-10	-87	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

Verifiche di instabilità

Verifica secondo il metodo basato sulla curvatura nominale Ec2 5.8.8

quota	lambda,x	lambda,y	Nsd	co	Max	M0ex	M2x	May	M0ey	M2y	c.s.x	c.s.y	(5.38)	(5.39)
-45	54.3	54.3	-352	20SLU	4	1	14	4	2	14	3.587	3.578	NO	0.156
-3	54.3	54.3	-350	20SLU	4	1	14	4	2	14	3.586	3.577	NO	0.156
39	54.3	54.3	-349	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.613	3.604	SI	0.000
81	54.3	54.3	-348	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.627	3.618	NO	0.152
123	54.3	54.3	-346	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.639	3.630	NO	0.151
165	54.3	54.3	-345	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.651	3.642	NO	0.150
206	54.3	54.3	-344	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.666	3.657	NO	0.149
248	54.3	54.3	-342	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.681	3.671	NO	0.148
290	54.3	54.3	-341	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.693	3.683	NO	0.147
332	54.3	54.3	-340	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.705	3.696	NO	0.146
374	54.3	54.3	-338	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.720	3.711	NO	0.145
375	54.3	54.3	-338	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.720	3.711	NO	0.145
380	54.3	54.3	-338	20SLU	-4	-1	-14	4	2	14	3.722	3.713	NO	0.145

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	11	50.0	35.0	1.57	1.57	0.00277
632	NO	10	52.5	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 0°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 90°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=50

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Nodo a quota 525

Nodo a quota 632

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 90°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 180°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 135°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=53

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00299

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00449

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

quota nodo	Grd*Som(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Som(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
393	212	!>	94	208
			!>	126

Pilastrata 10forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 76

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 347

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.1	-240	-71	-166	15 SLV
80.7	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	2.4	102	41	-136	2 SLV
206.4	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	7.4	47	-7	-64	11 SLV
332.1	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.7	209	-8	-59	11 SLV
374.5	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.3	270	-8	-57	11 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
-45.0	1.2	10	-229.3	0.20	478.0	90.3	172.9	1.00	29.7	20	-265.6	0.13	528.4	89.4	230.5	1.00	29.7	20
80.7	1.2	10	-229.3	0.20	478.0	90.3	172.9	1.00	29.7	20	-265.6	0.13	528.4	89.4	230.5	1.00	29.7	20
206.4	1.2	10	-229.3	0.20	478.0	90.3	172.9	1.00	29.7	20	-265.6	0.13	528.4	89.4	230.5	1.00	29.7	20
332.1	1.2	10	-229.3	0.20	478.0	90.3	172.9	1.00	29.7	20	-265.6	0.13	528.4	89.4	230.5	1.00	29.7	20
374.5	1.2	10	-212.9	0.16	476.2	89.1	138.3	1.00	29.7	20	-244.2	0.16	525.9	87.8	276.6	1.00	29.7	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
-45.0	88.3	10	-258.3	0.20	483.4	93.9	172.9	1.00	209.1	10	-258.3	0.13	527.4	88.8	230.5	1.00	227.0	10
80.7	88.3	10	-258.3	0.20	483.4	93.9	172.9	1.00	209.1	10	-258.3	0.13	527.4	88.8	230.5	1.00	227.0	10
206.4	88.3	10	-258.3	0.20	483.4	93.9	172.9	1.00	209.1	10	-258.3	0.13	527.4	88.8	230.5	1.00	227.0	10
332.1	88.3	10	-258.3	0.20	483.4	93.9	172.9	1.00	209.1	10	-258.3	0.13	527.4	88.8	230.5	1.00	227.0	10
374.5	88.3	10	-241.8	0.16	481.7	92.7	138.3	1.00	209.1	10	-241.8	0.16	525.5	87.5	276.6	1.00	227.0	10

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	381.1	161.1	379.3	159.9	88.3	209.1	10

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
-3.1	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
38.8	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
80.7	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
122.6	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
164.5	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
206.4	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
248.3	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
290.2	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
332.1	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	1.2	0	4
374.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4
374.5	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-21	-23	3	-193	5	17	-23	3	-193	5	-15.5	-17	2	-154	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
81	-12	5	2	-188	5	-168	5	2	-188	5	-9.6	3	2	-148	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
206	-23	30	1	-183	5	68	30	1	-183	5	-18.0	22	2	-143	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
332	-36	56	1	-178	5	361	56	1	-178	5	-28.6	41	2	-138	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
375	-41	66	0	-176	5	485	66	0	-176	5	-32.6	48	2	-137	2	0.010	0.000	0.000	0.000		

asta sap n° 77

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 347

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	277	-8	-57	11 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
380.0	1.2	10	-212.9	0.16	476.2	89.1	138.3	1.00	29.7	20	-244.2	0.16	525.9	87.8	276.6	1.00	29.7	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
380.0	88.3	10	-241.8	0.16	481.7	92.7	138.3	1.00	209.1	10	-241.8	0.16	525.5	87.5	276.6	1.00	227.0	10

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	381.1	161.1	379.3	159.9	88.3	209.1	10

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-------	------	-------	--------	---------	-----------	------------	-------	----

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia
Gamma,rd (Grd) = 1.1
quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 11

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mm
acciaio fyk 4500 (daN/cm²)
Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLD

asta sap n° 66
calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 347

Verifiche a taglio																		
SLU																		
quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	5.2	20	-155.6	0.18	463.7	80.7	159.6	1.00	17.0	20	-155.6	0.12	505.9	74.4	212.8	1.00	17.7	20
80.7	5.2	20	-155.6	0.18	463.7	80.7	159.6	1.00	17.0	20	-155.6	0.12	505.9	74.4	212.8	1.00	17.7	20
206.4	5.2	20	-155.6	0.18	463.7	80.7	159.6	1.00	17.0	20	-155.6	0.12	505.9	74.4	212.8	1.00	17.7	20
332.1	5.2	20	-155.6	0.18	463.7	80.7	159.6	1.00	17.0	20	-155.6	0.12	505.9	74.4	212.8	1.00	17.7	20
374.5	5.2	20	-134.3	0.16	461.4	79.2	138.3	1.00	17.0	20	-134.3	0.16	503.4	72.8	276.6	1.00	17.7	20
SLV																		
quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	85.6	4	-191.2	0.18	470.8	85.5	159.6	1.00	204.4	4	-191.2	0.12	513.7	79.6	212.8	1.00	221.6	4
80.7	85.6	4	-191.2	0.18	470.8	85.5	159.6	1.00	204.4	4	-191.2	0.12	513.7	79.6	212.8	1.00	221.6	4
206.4	85.6	4	-191.2	0.18	470.8	85.5	159.6	1.00	204.4	4	-191.2	0.12	513.7	79.6	212.8	1.00	221.6	4
332.1	85.6	4	-191.2	0.18	470.8	85.5	159.6	1.00	204.4	4	-191.2	0.12	513.7	79.6	212.8	1.00	221.6	4
374.5	85.6	4	-174.8	0.16	469.1	84.3	138.3	1.00	204.4	4	-174.8	0.16	511.7	78.3	276.6	1.00	221.6	4

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	373.0	156.2	370.3	155.0	85.6	204.4	4

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
-3.1	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
38.8	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
80.7	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
122.6	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
164.5	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
206.4	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
248.3	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
290.2	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
332.1	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.5	0	4
374.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4
374.5	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-20	14	-7	-114	5	104	14	-7	-114	5	-13.7	10	-5	-93	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
81	-8	-1	-3	-108	5	-106	-1	-3	-108	5	-6.4	-1	-2	-88	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
206	-14	-16	2	-103	5	41	-16	2	-103	5	-9.1	-11	1	-83	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
332	-28	-31	6	-98	5	293	-31	6	-98	5	-18.2	-21	3	-78	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
375	-34	-36	8	-97	5	402	-36	8	-97	5	-21.9	-25	4	-76	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

asta sap n° 67

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 347

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	-246	43	16	9 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
380.0	5.2	20	-134.3	0.16	461.4	79.2	138.3	1.00	17.0	20	-134.3	0.16	503.4	72.8	276.6	1.00	17.7	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax	Co
380.0	85.6	4	-174.8	0.16	469.1	84.3	138.3	1.00	204.4	4	-174.8	0.16	511.7	78.3	276.6	1.00	221.6	4

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	373.0	156.2	370.3	155.0	85.6	204.4	4

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-35	-37	8	-96	5	416	-37	8	-96	5	-22.4	-25	4	-76	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	10	55.0	50.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 0°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=55

b,y=50

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00314

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota	nodo	Grd*Som(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Som(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
-------	------	------------------	---------------	------------------	---------------

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Pilastrata 12forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 9

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co	
-45.0	18.8	5.0	1.30	19	-67	-179	13	SLV
80.7	18.8	5.0	3.27	-7	25	-287	4	SLV
206.4	18.8	5.0	5.11	-2	2	-355	20	SLU
332.1	18.8	5.0	1.70	-16	51	-170	13	SLV
374.5	18.8	5.0	1.30	-21	66	-169	13	SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-1.1	1.4	1.8	20	-169.3	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	-1.1	1.4	1.8	20	-169.3	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	-1.1	1.4	1.8	20	-169.3	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	-1.1	1.4	1.8	20	-169.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	-1.1	1.4	1.8	20	-169.3	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	10.3	-21.8	51.2	8	-169.3	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	10.3	-21.8	51.2	8	-169.3	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	10.3	-21.8	51.2	8	-169.3	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	10.3	-21.8	51.2	8	-169.3	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	10.3	-21.8	51.2	8	-169.3	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	93.3	0.0	93.0	51.2	0.0	8

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	4
-3.1	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	4
38.8	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	4
80.7	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	4
122.6	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	4
164.5	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	4
206.4	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	4
248.3	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	4
290.2	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	4
332.1	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	4
374.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	4
374.5	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-25	1	-1	-268	5	-359	1	-1	-268	5	-21.1	1	0	-235	2	0.000	0.000	0.000			
81	-22	0	0	-265	5	-324	0	0	-265	5	-19.2	0	0	-232	2	0.000	0.000	0.000			
206	-24	-1	1	-262	5	-348	-1	1	-262	5	-20.8	-1	1	-229	2	0.000	0.000	0.000			
332	-27	-2	2	-259	5	-376	-2	2	-259	5	-22.6	-2	2	-226	2	0.000	0.000	0.000			
375	-28	-3	2	-258	5	-386	-3	2	-258	5	-23.3	-2	2	-225	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 10

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
380.0	18.8	5.0	1.26	-21	68	-169	13 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
380.0	-1.1	1.4	1.8	20	-169.2	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
380.0	10.3	-21.8	51.2	8	-169.2	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	93.3	0.0	93.0	51.2	0.0	8

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	4

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-28	-3	2	-258	5	-388	-3	2	-258	5	-23.4	-2	2	-225	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 17

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
405.0	18.8	5.0	1.31	61	-23	-53	10 SLV
464.8	14.5	5.0	2.66	26	-10	-52	10 SLV
525.0	18.8	5.0	10.07	-9	0	-65	5 SLV

Verifiche a taglio

SLU	quota	VEd _X	VEd _Y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
	405.0	-10.6	15.0	18.4	20	-64.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	464.8	-10.6	15.0	18.4	20	-64.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	525.0	-10.6	15.0	18.4	20	-64.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00

SLV	quota	VEd _X	VEd _Y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
	405.0	6.9	-38.1	101.2	7	-64.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	464.8	6.9	-38.1	101.2	7	-64.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	525.0	6.9	-38.1	101.2	7	-64.5	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
189	0.0	87.0	0.0	86.8	101.2	0.0	7

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
405.0	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	1
464.8	14.5	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	1
524.5	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	1
525.0	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	1

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
405	-42	12	-8	-98	5	388	12	-8	-98	5	-34.8	10	-7	-92	2	0.000	0.000	0.000			
465	-20	5	-3	-96	5	3	5	-3	-93	4	-16.8	4	-2	-90	2	0.000	0.000	0.000			
525	-13	-2	2	-97	3	-170	-2	2	-97	3	-11.9	-2	2	-89	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 18

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
571.8	18.8	5.0	2.33	-35	13	-49	10 SLV
619.0	18.8	5.0	1.33	-59	22	-48	10 SLV

Verifiche a taglio

SLU	quota	VEd _X	VEd _Y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
	571.8	-10.6	15.0	18.4	20	-48.0	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	619.0	-10.6	15.0	18.4	20	-48.0	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

SLV	quota	VEd _X	VEd _Y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
	571.8	6.9	-38.1	101.2	7	-48.0	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
	619.0	6.6	-36.9	101.2	7	-48.0	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
189	0.0	87.0	0.0	86.8	101.2	0.0	7

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
571.8	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	1
619.0	18.8	15.7	0.0	0.0	0.0	4.7	0	1

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
572	-27	-7	6	-96	3	119	-7	6	-96	3	-23.5	-6	5	-88	2	0.000	0.000	0.000			
619	-45	-12	9	-95	3	459	-12	9	-93	5	-38.9	-10	8	-87	2	0.000	0.000	0.000			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	11	50.0	35.0	1.57	1.57	0.00277
632	NO	10	52.5	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 180°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=50

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Nodo a quota 525

Nodo a quota 632

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 0°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 315°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=53

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00299

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00449

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo	Grd*Som(Mb,rd,x)	Som(Mc,rd,x)	Grd*Som(Mb,rd,y)	Som(Mc,rd,y)
393	192	106	231	115

Pilastrata 13

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mm

acciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 15

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
-45.0	18.8	5.0	1.31	22	64	-163	2 SLV
80.7	18.8	5.0	3.19	-8	-27	-272	15 SLV
206.4	18.8	5.0	5.08	4	12	-269	15 SLV
332.1	18.8	5.0	1.75	-18	-49	-154	2 SLV
374.5	18.8	5.0	1.33	-23	-63	-153	2 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-1.4	0.7	1.6	20	-152.9	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	-1.4	0.7	1.6	20	-152.9	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	-1.4	0.7	1.6	20	-152.9	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	-1.4	0.7	1.6	20	-152.9	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	-1.4	0.7	1.6	20	-152.9	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-11.4	-22.7	50.7	11	-152.9	0.10	256.2	0.0	96.0	1.00
80.7	-11.4	-22.7	50.7	11	-152.9	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
206.4	-11.4	-22.7	50.7	11	-152.9	0.07	256.2	0.0	60.0	1.00
332.1	-11.4	-22.7	50.7	11	-152.9	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
374.5	-11.4	-22.7	50.7	11	-152.9	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	92.4	0.0	92.1	50.7	0.0	11

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-------	------	-------	--------	---------	-----------	------------	-------	----

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

-45.0	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	13
-3.1	18.8	10.5	0.0	0.0	0.0	3.5	0	13
38.8	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
80.7	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
122.6	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
164.5	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
206.4	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
248.3	18.8	6.5	0.0	0.0	0.0	1.0	0	13
290.2	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	13
332.1	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	4.3	0	13
374.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13
374.5	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-25	1	-3	-245	5	-347	1	-3	-245	5	-21.4	1	-2	-219	2	0.000	0.000	0.000			
81	-22	0	-1	-242	5	-316	0	-1	-242	5	-19.2	0	-1	-216	2	0.000	0.000	0.000			
206	-20	0	0	-239	5	-298	0	0	-239	5	-18.0	0	0	-213	2	0.000	0.000	0.000			
332	-22	-1	1	-236	5	-317	-1	1	-236	5	-19.3	-1	1	-210	2	0.000	0.000	0.000			
375	-23	-1	2	-235	5	-324	-1	2	-235	5	-19.9	-1	1	-209	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 16

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
380.0	18.8	5.0	1.29	-24	-64	-153	2 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
380.0	-1.4	0.7	1.6	20	-152.8	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
380.0	-11.4	-22.7	50.7	11	-152.8	0.14	256.2	0.0	130.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	0.0	92.4	0.0	92.1	50.7	0.0	11

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	18.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-23	-1	2	-235	5	-325	-1	2	-235	5	-20.0	-1	1	-209	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 23

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
405.0	18.8	5.0	1.33	59	24	-52	5 SLV
464.8	14.5	5.0	2.73	25	10	-51	5 SLV
525.0	18.8	5.0	10.57	-9	0	-64	9 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
405.0	9.3	11.0	14.4	18	-63.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
464.8	9.3	11.0	14.4	18	-63.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
525.0	9.3	11.0	14.4	18	-63.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
405.0	-9.9	-40.3	101.3	12	-63.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
464.8	-9.9	-40.3	101.3	12	-63.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
525.0	-9.9	-40.3	101.3	12	-63.7	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
189	0.0	87.1	0.0	87.0	101.3	0.0	12

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
405.0	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	3
464.8	14.5	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	3
524.5	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	3
525.0	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	3

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
405	-29	8	6	-102	3	135	8	6	-100	5	-25.9	7	5	-94	2	0.000	0.000	0.000			
465	-15	3	2	-101	3	-192	3	2	-101	3	-13.3	2	2	-92	2	0.000	0.000	0.000			

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

525	-15	-2	-3	-99	3	-187	-2	-3	-99	3	-13.0	-2	-2	-91	2	0.000	0.000	0.000
-----	-----	----	----	-----	---	------	----	----	-----	---	-------	----	----	-----	---	-------	-------	-------

asta sap n° 24
calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)
sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
571.8	18.8	5.0	2.37	-34	-14	-48	5 SLV
619.0	18.8	5.0	1.35	-58	-24	-47	5 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _X	VEd _Y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
571.8	9.3	11.0	14.4	18	-46.8	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
619.0	9.3	11.0	14.4	18	-46.8	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

SLV

quota	VEd _X	VEd _Y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
571.8	-9.9	-40.3	101.3	12	-46.8	0.11	256.2	0.0	102.8	1.00
619.0	-9.6	-39.1	101.3	12	-46.8	0.16	256.2	0.0	143.9	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
189	0.0	87.1	0.0	87.0	101.3	0.0	12

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
571.8	18.8	11.2	0.0	0.0	0.0	0.2	0	3
619.0	18.8	15.7	0.0	0.0	0.0	4.6	0	3

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
572	-25	-6	-6	-98	3	89	-6	-6	-98	3	-22.6	-5	-5	-89	2	0.000	0.000	0.000			
619	-40	-10	-9	-97	3	340	-10	-9	-97	3	-35.2	-9	-8	-88	2	0.000	0.000	0.000			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	11	50.0	35.0	1.57	1.57	0.00277
632	NO	10	52.5	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 0°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 45°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=50

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Nodo a quota 525

Nodo a quota 632

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 180°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 225°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=53

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00299

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00449

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

(0.05*fck)/fyk=0.00277
(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo	Grd*Som(Mb,rd,x)	Sommm(Mc,rd,x)	Grd*Som(Mb,rd,y)	Sommm(Mc,rd,y)
393	243	!>	109	233
			!>	115

Pilastrata 14forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 74

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 13

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1 5.0	1.2	240	45	-50 6 SLV
80.7	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1 5.0	3.2	-49	39	-81 3 SLV
206.4	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1 5.0	7.3	-49	-5	-40 6 SLV
332.1	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1 5.0	1.7	-184	-28	-35 6 SLV
374.5	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1 5.0	1.3	-236	-37	-33 6 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	2.4	10	-218.4	0.18	475.9	88.9	159.6	1.00	28.2	20	-252.6	0.12	525.7	87.6	212.8	1.00	28.3	20
80.7	2.4	10	-218.4	0.18	475.9	88.9	159.6	1.00	28.2	20	-252.6	0.12	525.7	87.6	212.8	1.00	28.3	20
206.4	2.4	10	-218.4	0.18	475.9	88.9	159.6	1.00	28.2	20	-252.6	0.12	525.7	87.6	212.8	1.00	28.3	20
332.1	2.4	10	-218.4	0.18	475.9	88.9	159.6	1.00	28.2	20	-252.6	0.12	525.7	87.6	212.8	1.00	28.3	20
374.5	2.4	10	-201.9	0.16	474.2	87.7	138.3	1.00	28.2	20	-231.2	0.16	523.2	86.0	276.6	1.00	28.3	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	88.1	15	-253.0	0.18	482.4	93.2	159.6	1.00	208.8	15	-253.0	0.12	526.3	88.0	212.8	1.00	226.6	15
80.7	88.1	15	-253.0	0.18	482.4	93.2	159.6	1.00	208.8	15	-253.0	0.12	526.3	88.0	212.8	1.00	226.6	15
206.4	88.1	15	-253.0	0.18	482.4	93.2	159.6	1.00	208.8	15	-253.0	0.12	526.3	88.0	212.8	1.00	226.6	15
332.1	88.1	15	-253.0	0.18	482.4	93.2	159.6	1.00	208.8	15	-253.0	0.12	526.3	88.0	212.8	1.00	226.6	15
374.5	88.1	15	-236.6	0.16	480.7	92.1	138.3	1.00	208.8	15	-236.6	0.16	524.4	86.8	276.6	1.00	226.6	15

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	380.5	160.7	378.8	159.5	88.1	208.8	15

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
-3.1	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
38.8	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
80.7	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
122.6	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
164.5	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
206.4	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
248.3	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
290.2	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
332.1	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.2	0	13
374.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13
374.5	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-22	23	4	-184	5	35	23	4	-184	5	-15.6	16	2	-146	2	0.000	0.000	0.000			
81	-11	-4	2	-178	5	-155	-4	2	-178	5	-8.9	-3	1	-140	2	0.000	0.000	0.000			
206	-20	-28	0	-173	5	46	-28	0	-173	5	-15.6	-20	1	-135	2	0.000	0.000	0.000			
332	-36	-53	-2	-168	5	355	-53	-2	-168	5	-24.3	-38	0	-130	2	0.000	0.000	0.000			
375	-42	-62	-3	-166	5	488	-62	-3	-166	5	-28.4	-44	0	-128	2	0.008	0.000	0.000			

asta sap n° 75

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 13

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1 5.0	1.3	-242	-38	-33 6 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	2.4	10	-201.9	0.16	474.2	87.7	138.3	1.00	28.2	20	-231.2	0.16	523.2	86.0	276.6	1.00	28.3	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	88.1	15	-236.6	0.16	480.7	92.1	138.3	1.00	208.8	15	-236.6	0.16	524.4	86.8	276.6	1.00	226.6	15

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ Co
400	380.5	160.7	378.8	159.5	88.1	208.8 15

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N Co	sf.ra	Mx	My	N Co	sc.q.p.	Mx	My	N Co	Wk ra	Wk fr	Wk q.p
380	-43	-63	-3	-166 5	506	-63	-3	-166 5	-28.9	-45	0	-128 2	0.008	0.000	0.000

Verifiche di instabilità

Verifica secondo il metodo basato sulla curvatura nominale Ec2 5.8.8

quota	lambda,x	lambda,y	Nsd	co	Max	M0ex	M2x	May	M0ey	M2y	c.s.x	c.s.y	(5.38)	(5.39)
-45	54.8	29.9	-163	12SLU	-2	-20	-5	-2	-1	-8	12.312	13.222	SI	0.000
-3	54.8	29.9	-161	12SLU	-2	-20	-5	-2	-1	-8	12.166	13.056	SI	0.000
39	54.8	29.9	-159	12SLU	-2	-20	-5	-2	-1	-8	12.519	13.588	NO	0.153
81	54.8	29.9	-156	12SLU	2	20	5	-2	-1	-7	12.634	13.795	NO	0.152
123	54.8	29.9	-154	12SLU	2	20	4	-2	-1	-7	12.730	13.971	SI	0.000
165	54.8	29.9	-120	2SLU	1	16	3	-1	0	-6	16.131	17.946	SI	0.000
206	54.8	29.9	-118	2SLU	1	16	3	-1	0	-6	16.275	18.223	SI	0.000
248	54.8	29.9	-117	2SLU	1	16	3	-1	0	-6	15.829	18.510	SI	0.000
290	54.8	29.9	-115	2SLU	1	16	3	-1	0	-5	14.130	18.755	SI	0.000
332	54.8	29.9	-113	2SLU	1	16	3	-1	0	-5	12.753	19.008	SI	0.000
374	54.8	29.9	-112	2SLU	1	16	3	-1	0	-5	11.301	19.319	SI	0.000
375	54.8	29.9	-112	2SLU	1	16	3	-1	0	-5	11.301	19.319	SI	0.000
380	54.8	29.9	-111	2SLU	1	16	3	-1	0	-5	11.107	19.360	SI	0.000

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk	
393	NO	10	55.0	50.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 180°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=55

b,y=50

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00314

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo	Grd*Somm(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Somm(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
------------	-------------------	---------------	-------------------	---------------

Pilastrata 15forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 2

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msdx	Msdz	Nsd	Co
-45.0	10.8	4.7	2.01	-9	25	-31	3 SLV
77.7	10.8	4.7	3.65	6	-14	-19	13 SLV
159.5	10.8	4.7	5.87	5	-9	-17	13 SLV
200.4	10.8	4.7	6.37	-7	-6	-21	5 SLV
323.1	10.8	4.7	2.85	18	3	-18	12 SLV
364.0	10.8	4.7	2.41	21	3	-17	12 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	2.3	-1.0	2.5 20	-16.7	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	2.3	-1.0	2.5 20	-16.7	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	2.3	-1.0	2.5 20	-16.7	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	2.3	-1.0	2.5 20	-16.7	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	2.3	-1.0	2.5 20	-16.7	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	2.3	-1.0	2.5 20	-16.7	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

quota	VEdX	VEdY	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	9.7	-2.9	28.3	3	-16.7	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	9.7	-2.9	28.3	3	-16.7	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	9.7	-2.9	28.3	3	-16.7	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	9.7	-2.9	28.3	3	-16.7	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	9.7	-2.9	28.3	3	-16.7	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	9.7	-2.9	28.3	3	-16.7	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.9	28.3	0.0	3

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	5
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	5
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	5
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	5
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	5

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-9	-1	2	-27	5	48	-1	2	-27	5	-6.9	-1	2	-27	2	0.000	0.000	0.000			
78	-3	0	0	-24	5	-39	0	0	-24	5	-2.6	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000			
160	-5	1	-1	-22	1	-55	1	-1	-22	4	-5.5	1	-1	-22	1	0.000	0.000	0.000			
200	-8	1	-2	-21	1	58	1	-2	-21	1	-7.7	1	-2	-21	1	0.000	0.000	0.000			
323	-16	2	-4	-18	1	277	2	-4	-18	1	-16.0	2	-4	-18	1	0.000	0.000	0.000			
364	-19	2	-5	-17	5	359	2	-5	-17	5	-18.8	2	-5	-17	2	0.000	0.000	0.000			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=40

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 16forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 4

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co
-45.0	10.8	4.7	2.08	-8	-25	-32	16 SLV
77.7	10.8	4.7	3.74	6	14	-19	2 SLV
159.5	10.8	4.7	5.93	5	8	-17	2 SLV
200.4	10.8	4.7	6.12	-8	6	-21	10 SLV
323.1	10.8	4.7	2.77	-15	11	-18	9 SLV
364.0	10.8	4.7	2.35	-18	13	-17	9 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-2.4	-.9	2.5 20	-16.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-2.4	-.9	2.5 20	-16.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

159.5	-2.4	-9	2.5	20	-16.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-2.4	-9	2.5	20	-16.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-2.4	-9	2.5	20	-16.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-2.4	-9	2.5	20	-16.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VEdX	VEdY	VEd Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg	
-45.0	-9.4	-3.4	28.3	16	-16.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-9.4	-3.4	28.3	16	-16.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-9.4	-3.4	28.3	16	-16.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-9.4	-3.4	28.3	16	-16.8	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-9.4	-3.4	28.3	16	-16.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-9.4	-3.4	28.3	16	-16.8	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ Co
399	0.0	51.7	0.0	50.9	28.3	0.0 16

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	16
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	16
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	16
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	16
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	16

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-8	-1	-2	-27	5	41	-1	-2	-27	5	-6.5	-1	-2	-27	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
78	-3	0	0	-24	1	-40	0	0	-24	1	-2.9	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
160	-6	1	2	-22	1	18	1	2	-22	1	-6.0	1	2	-22	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
200	-8	1	2	-21	1	65	1	2	-21	1	-8.4	1	2	-21	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
323	-17	2	4	-18	1	280	2	4	-18	5	-16.8	2	4	-18	1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
364	-20	2	5	-17	5	367	2	5	-17	5	-19.6	2	5	-17	2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 135°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=40

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Somm(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Somm(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 17forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 68

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 135

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.4	-268	-53	-212	1 SLV
80.7	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	3.8	99	25	-168	16 SLV
206.4	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	5.1	77	12	-318	20 SLV
332.1	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.6	237	47	-196	1 SLV
374.5	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.3	299	59	-194	1 SLV

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	5.3	15	-298.0	0.24	490.2	98.4	207.4	1.00	58.3	20	-331.3	0.16	541.5	98.2	276.6	1.00	58.6	20
80.7	5.3	15	-298.0	0.24	490.2	98.4	207.4	1.00	58.3	20	-331.3	0.16	541.5	98.2	276.6	1.00	58.6	20
206.4	5.3	15	-298.0	0.24	490.2	98.4	207.4	1.00	58.3	20	-331.3	0.16	541.5	98.2	276.6	1.00	58.6	20
332.1	5.3	15	-298.0	0.24	490.2	98.4	207.4	1.00	58.3	20	-331.3	0.16	541.5	98.2	276.6	1.00	58.6	20
374.5	5.3	15	-298.0	0.24	490.2	98.4	207.4	1.00	58.3	20	-331.3	0.16	541.5	98.2	276.6	1.00	58.6	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	119.8	8	-272.5	0.24	485.9	95.5	207.4	1.00	267.4	8	-272.5	0.16	530.1	90.5	276.6	1.00	293.0	8
80.7	119.8	8	-272.5	0.24	485.9	95.5	207.4	1.00	267.4	8	-272.5	0.16	530.1	90.5	276.6	1.00	293.0	8
206.4	119.8	8	-272.5	0.24	485.9	95.5	207.4	1.00	267.4	8	-272.5	0.16	530.1	90.5	276.6	1.00	293.0	8
332.1	119.8	8	-272.5	0.24	485.9	95.5	207.4	1.00	267.4	8	-272.5	0.16	530.1	90.5	276.6	1.00	293.0	8
374.5	119.8	8	-272.5	0.24	485.9	95.5	207.4	1.00	267.4	8	-272.5	0.16	530.1	90.5	276.6	1.00	293.0	8

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
385	468.9	210.0	466.9	209.4	119.8	267.4	8

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
-3.1	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
38.8	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
80.7	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
122.6	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
164.5	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
206.4	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
248.3	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
290.2	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
332.1	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
374.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13
374.5	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-32	-50	-1	-241	5	149	-50	-1	-241	5	-24.8	-38	-1	-192	2	0.000	0.000	0.000			
81	-15	5	4	-236	5	-203	5	4	-236	5	-11.8	4	3	-187	2	0.000	0.000	0.000			
206	-43	56	9	-231	5	316	56	9	-231	5	-33.5	42	7	-182	2	0.000	0.000	0.000			
332	-75	107	14	-226	5	917	107	14	-226	5	-58.3	81	12	-177	2	0.013	0.010	0.009			
375	-87	126	15	-224	5	1150	126	15	-224	5	-67.5	95	13	-175	2	0.018	0.014	0.013			

asta sap n° 69

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 135

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	9.4	5.9	6.2	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	307	61	-194	1 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	5.3	15	-298.0	0.24	490.2	98.4	207.4	1.00	58.3	20	-331.3	0.16	541.5	98.2	276.6	1.00	58.6	20

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	119.8	8	-272.5	0.24	485.9	95.5	207.4	1.00	267.4	8	-272.5	0.16	530.1	90.5	276.6	1.00	293.0	8

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
385	468.9	210.0	466.9	209.4	119.8	267.4	8

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	50.3	15.7	0.0	0.0	0.0	0.5	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-88	129	16	-224	5	1180	129	16	-224	5	-68.7	97	13	-175	2	0.018	0.014	0.013			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	10	45.0	30.0	2.36	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN/cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 34°

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 315°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=45

b,y=30

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00524

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00524

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 18forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 72

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 45

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.3	-212	56	-46	3 SLV
80.7	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	3.2	-86	23	-41	3 SLV
206.4	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	9.2	33	-7	-36	3 SLV
332.1	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.8	151	-38	-31	3 SLV
374.5	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.4	195	-50	-29	3 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	1.6	11	-95.6	0.18	452.5	73.2	159.6	1.00	1.6	20	-141.1	0.12	502.9	72.4	212.8	1.00	1.7	11
80.7	1.6	11	-95.6	0.18	452.5	73.2	159.6	1.00	1.6	20	-141.1	0.12	502.9	72.4	212.8	1.00	1.7	11
206.4	1.6	11	-95.6	0.18	452.5	73.2	159.6	1.00	1.6	20	-141.1	0.12	502.9	72.4	212.8	1.00	1.7	11
332.1	1.6	11	-95.6	0.18	452.5	73.2	159.6	1.00	1.6	20	-141.1	0.12	502.9	72.4	212.8	1.00	1.7	11
374.5	1.6	11	-74.3	0.16	450.2	71.7	138.3	1.00	1.6	20	-119.8	0.16	500.4	70.8	276.6	1.00	1.7	11

SLV

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
-45.0	83.9	15	-150.2	0.18	463.2	80.4	159.6	1.00	200.2	15	-150.2	0.12	505.3	74.0	212.8	1.00	217.1	15
80.7	83.9	15	-150.2	0.18	463.2	80.4	159.6	1.00	200.2	15	-150.2	0.12	505.3	74.0	212.8	1.00	217.1	15
206.4	83.9	15	-150.2	0.18	463.2	80.4	159.6	1.00	200.2	15	-150.2	0.12	505.3	74.0	212.8	1.00	217.1	15
332.1	83.9	15	-150.2	0.18	463.2	80.4	159.6	1.00	200.2	15	-150.2	0.12	505.3	74.0	212.8	1.00	217.1	15
374.5	83.9	15	-133.8	0.16	461.4	79.2	138.3	1.00	200.2	15	-133.8	0.16	503.4	72.7	276.6	1.00	217.1	15

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
400	365.8	153.2	362.4	151.9	83.9	200.2	15

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
-3.1	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
38.8	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
80.7	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
122.6	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
164.5	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
206.4	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
248.3	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
290.2	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
332.1	37.7	12.1	0.0	0.0	0.0	0.7	0	13
374.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13
374.5	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-7	3	1	-104	5	-92	3	1	-104	5	-5.0	2	0	-87	2	0.000	0.000	0.000			
81	-7	4	1	-99	5	-96	4	1	-99	5	-5.7	3	1	-82	2	0.000	0.000	0.000			
206	-7	6	1	-94	5	-99	6	1	-94	5	-6.4	4	1	-77	2	0.000	0.000	0.000			
332	-8	6	1	-85	3	-102	7	1	-88	5	-7.1	5	2	-72	2	0.000	0.000	0.000			
375	-8	7	1	-83	3	-103	7	1	-87	5	-7.4	5	2	-70	2	0.000	0.000	0.000			

asta sap n° 73

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 45

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.4	201	-51	-28	3 SLV

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX Co	N AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY Co	N AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax Co
380.0	1.6 11	-74.3 0.16	450.2	71.7	138.3	1.00	1.6 20	-119.8 0.16	500.4	70.8	276.6	1.00	1.7 11

SLV

quota	VEdX Co	N AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY Co	N AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax Co
380.0	83.9 15	-133.8 0.16	461.4	79.2	138.3	1.00	200.2 15	-133.8 0.16	503.4	72.7	276.6	1.00	217.1 15

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ Co
400	365.8	153.2	362.4	151.9	83.9	200.2 15

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	13

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N Co	sf.ra	Mx	My	N Co	sc.q.p.	Mx	My	N Co	Wk ra	Wk fr	Wk q.p
380	-8	7	1	-82 3	-104	8	1	-86 5	-7.4	5	3	-64 1	0.000	0.000	0.000

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	10	45.0	30.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 151°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 225°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=45

b,y=30

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00349

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00524

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo	Grd*Somm(Mb,rd,x)	Somm(Mc,rd,x)	Grd*Somm(Mb,rd,y)	Somm(Mc,rd,y)
------------	-------------------	---------------	-------------------	---------------

Pilastrata 19

forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 70

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 77

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
-45.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.2	278	-46	-179	16 SLV
80.7	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	3.1	-95	26	-161	1 SLV
206.4	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	5.3	-62	13	-169	16 SLV
332.1	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.4	-227	41	-164	16 SLV
374.5	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.1	-289	51	-162	16 SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEdX Co	N AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY Co	N AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax Co
-45.0	2.9 12	-194.2 0.20	471.0	85.6	172.9	1.00	43.2 20	-296.7 0.13	534.8	93.7	230.5	1.00	43.3 20
80.7	2.9 12	-194.2 0.20	471.0	85.6	172.9	1.00	43.2 20	-296.7 0.13	534.8	93.7	230.5	1.00	43.3 20
206.4	2.9 12	-194.2 0.20	471.0	85.6	172.9	1.00	43.2 20	-296.7 0.13	534.8	93.7	230.5	1.00	43.3 20
332.1	2.9 12	-194.2 0.20	471.0	85.6	172.9	1.00	43.2 20	-296.7 0.13	534.8	93.7	230.5	1.00	43.3 20
374.5	2.9 12	-173.7 0.16	468.7	84.1	138.3	1.00	43.2 20	-276.2 0.16	532.3	92.0	276.6	1.00	43.3 20

SLV

quota	VEdX Co	N AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY Co	N AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEDmax Co
-45.0	90.7 7	-234.2 0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	215.8 7	-234.2 0.13	522.5	85.5	230.5	1.00	234.1 7
80.7	90.7 7	-234.2 0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	215.8 7	-234.2 0.13	522.5	85.5	230.5	1.00	234.1 7
206.4	90.7 7	-234.2 0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	215.8 7	-234.2 0.13	522.5	85.5	230.5	1.00	234.1 7
332.1	90.7 7	-234.2 0.20	479.0	90.9	172.9	1.00	215.8 7	-234.2 0.13	522.5	85.5	230.5	1.00	234.1 7
374.5	90.7 7	-218.4 0.16	477.2	89.7	138.3	1.00	215.8 7	-218.4 0.16	520.6	84.2	276.6	1.00	234.1 7

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
385	378.5	159.4	376.8	158.2	90.7	215.8	7

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
-3.1	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
38.8	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
80.7	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
122.6	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
164.5	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
206.4	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
248.3	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
290.2	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
332.1	37.7	13.1	0.0	0.0	0.0	0.8	0	4
374.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4
374.5	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-35	45	4	-216	5	207	45	4	-216	5	-26.6	34	3	-172	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
81	-17	5	6	-211	5	-227	5	6	-211	5	-14.0	4	5	-167	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
206	-34	-33	9	-206	5	171	-33	9	-206	5	-27.3	-25	8	-162	2	0.000	0.000	0.000	0.000		
332	-61	-71	11	-201	5	676	-71	11	-201	5	-48.6	-53	10	-157	2	0.010	0.008	0.007	0.007		
375	-70	-85	12	-199	5	885	-85	12	-199	5	-56.5	-64	11	-155	2	0.014	0.011	0.010	0.010		

asta sap n° 71

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione rettangolare H tot. 55.0 B 30.0 rot. 77

Verifiche a pressoflessione

quota	Asp	copX	copY	ApX	cop	ApY	cop	coef	MsdX	MsdY	Nsd	Co
380.0	6.3	6.5	5.0	3.1	5.0	3.1	5.0	1.1	-296	52	-161	16 SLV

Verifiche a taglio

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	2.9	12	-173.7	0.16	468.7	84.1	138.3	1.00	43.2	20	-276.2	0.16	532.3	92.0	276.6	1.00	43.3	20

quota	VEdX	Co	N	AstX	VRcdX	VRdX	VRsdX	cotg	VEdY	Co	N	AstY	VRcdY	VRdY	VRsdY	cotg	VEdmax	Co
380.0	90.7	7	-218.4	0.16	477.2	89.7	138.3	1.00	215.8	7	-218.4	0.16	520.6	84.2	276.6	1.00	234.1	7

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
385	378.5	159.4	376.8	158.2	90.7	215.8	7

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
380.0	37.7	15.7	0.0	0.0	0.0	1.9	0	4

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
380	-72	-87	12	-198	5	911	-87	12	-198	5	-57.5	-66	11	-155	2	0.015	0.012	0.011	0.011		

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
393	NO	10	55.0	50.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Nodo a quota 393

Travature con direzione inclinata di 185°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Travature con direzione inclinata di 270°

Nodo trave-colonna esterni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=55

b,y=50

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00286

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00314

(0.05*fck)/fyk=0.00277

(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Som(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Som(Mc,rd,y)

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Pilastrata 20forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 7

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co	
-45.0	10.8	4.7	2.27	-22	9	-31	8	SLV
77.7	10.8	4.7	4.14	12	-5	-20	9	SLV
159.5	10.8	4.7	6.52	8	-4	-18	10	SLV
200.4	10.8	4.7	5.21	7	9	-20	16	SLV
323.1	10.8	4.7	2.39	-3	-22	-19	1	SLV
364.0	10.8	4.7	2.02	-3	-25	-18	1	SLV

Verifiche a taglio

SLU

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	1.0	-2.4	2.6	20	-17.9	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	1.0	-2.4	2.6	20	-17.9	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	1.0	-2.4	2.6	20	-17.9	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	1.0	-2.4	2.6	20	-17.9	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	1.0	-2.4	2.6	20	-17.9	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	1.0	-2.4	2.6	20	-17.9	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VEd _x	VEd _y	VEd	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	3.5	-8.5	28.3	8	-17.9	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	3.5	-8.5	28.3	8	-17.9	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	3.5	-8.5	28.3	8	-17.9	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	3.5	-8.5	28.3	8	-17.9	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	3.5	-8.5	28.3	8	-17.9	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	3.5	-8.5	28.3	8	-17.9	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.8	28.3	0.0	8

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-8	-2	1	-27	5	41	-2	1	-27	5	-6.9	-2	1	-27	2	0.000	0.000	0.000			
78	-3	0	0	-24	1	-39	0	0	-24	1	-2.8	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000			
160	-6	2	-1	-22	1	20	2	-1	-22	1	-6.0	2	-1	-22	1	0.000	0.000	0.000			
200	-8	2	-1	-21	1	71	2	-1	-21	1	-8.5	2	-1	-21	1	0.000	0.000	0.000			
323	-17	4	-2	-18	5	307	4	-2	-18	5	-17.3	4	-2	-18	2	0.000	0.000	0.000			
364	-21	5	-2	-17	5	399	5	-2	-17	5	-20.2	5	-2	-17	2	0.000	0.000	0.000			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 225°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

b,x=40

b,y=35

(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357

(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408

(0.05*fck)/fyk=0.00277

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

 $(n_{st} \cdot A_{st}) / (i \cdot b), \min > (0.05 \cdot f_{ck}) / f_{yk}$

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Somm(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Somm(Mc,rd,y)

Pilastrata 21forze in kN, momenti in kN*m, tensioni in daN/cm², apertura fessure in mmacciaio fyk 4500 (daN/cm²)

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

asta sap n° 8

calcestruzzo Rck 300 (daN/cm²)

sezione circolare diam. 35.0

Verifiche a pressoflessione

quota	Atot.	cop	coef	Msd _x	Msd _y	Nsd	Co	
-45.0	10.8	4.7	2.28	-22	-9	-31	11	SLV
77.7	10.8	4.7	4.19	12	5	-19	6	SLV
159.5	10.8	4.7	6.70	8	4	-17	6	SLV
200.4	10.8	4.7	5.06	7	-9	-20	3	SLV
323.1	10.8	4.7	2.38	12	-19	-17	3	SLV
364.0	10.8	4.7	2.01	-4	25	-17	14	SLV

Verifiche a taglio

quota	VED _x	VED _y	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-0.9	-2.2	2.4	20	-17.3	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-0.9	-2.2	2.4	20	-17.3	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-0.9	-2.2	2.4	20	-17.3	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-0.9	-2.2	2.4	20	-17.3	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-0.9	-2.2	2.4	20	-17.3	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-0.9	-2.2	2.4	20	-17.3	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

SLV

quota	VED _x	VED _y	VED	Co	N	Ast	VRcd	VRd	VRsd	cotg
-45.0	-3.4	-8.2	28.2	11	-17.3	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
77.7	-3.4	-8.2	28.2	11	-17.3	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
159.5	-3.4	-8.2	28.2	11	-17.3	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
200.4	-3.4	-8.2	28.2	11	-17.3	0.10	259.2	36.5	91.0	1.00
323.1	-3.4	-8.2	28.2	11	-17.3	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00
364.0	-3.4	-8.2	28.2	11	-17.3	0.14	259.2	36.5	132.4	1.00

Tagli plastici secondo (7.4.5) in combinazione SLV

Luce	Mxp,i	Myp,i	Mxp,s	Myp,s	Txp	Typ	Co
399	0.0	51.6	0.0	50.8	28.2	0.0	11

Verifica a torsione

quota	A.l.	A.st.	A.l.r.	A.st.r.	A.l.disp.	A.st.Disp.	MtMax	Co
-45.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10
-4.1	8.1	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10
36.8	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
77.7	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
118.6	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
159.5	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
200.4	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
241.3	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
282.2	10.8	9.8	0.0	0.0	0.0	9.8	0	10
323.1	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10
364.0	10.8	14.3	0.0	0.0	0.0	7.4	0	10

Verifiche di esercizio

quota	sc.ra	Mx	My	N	Co	sf.ra	Mx	My	N	Co	sc.q.p.	Mx	My	N	Co	Wk	ra	Wk	fr	Wk	q.p
-45	-8	-2	-1	-26	5	45	-2	-1	-26	5	-6.8	-2	-1	-26	2	0.000	0.000	0.000			
78	-3	0	0	-23	5	-38	0	0	-23	5	-2.5	0	0	-24	1	0.000	0.000	0.000			
160	-5	1	1	-22	1	-57	1	0	-21	3	-5.3	1	1	-22	1	0.000	0.000	0.000			
200	-8	2	1	-21	1	50	2	1	-21	1	-7.5	2	1	-21	1	0.000	0.000	0.000			
323	-16	4	2	-18	1	259	4	2	-18	1	-15.7	4	2	-18	1	0.000	0.000	0.000			
364	-18	5	2	-17	1	337	5	2	-17	1	-18.4	5	2	-17	1	0.000	0.000	0.000			

Verifiche di instabilità non necessaria

Verifica dei nodi secondo 7.4.6.2.3

Quota	Confinato	i	bx	by	nst*Ast,x	nst*Ast,y	0.05*fck/fyk
374	NO	11	40.0	35.0	1.57	1.57	0.00277

Dettaglio verifica nodi (daN,cm)

Nodo a quota 374

Calcolo travature incompleto!!

Travature con direzione inclinata di 180°

Nodo trave-colonna interni

Verificata poichè rispetta i minimi di staffe 7.4.6.2.3

Verifica secondo 7.4.6.2.3

Nodo non confinato

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

```

b,x=40
b,y=35
(nst*Ast)/(i*b),x=0.00357
(nst*Ast)/(i*b),y=0.00408
(0.05*fck)/fyk=0.00277
(nst*Ast)/(i*b),min > (0.05*fck)/fyk

```

Dati per la determinazione dei momenti da gerarchia

Gamma,rd (Grd) = 1.1

quota nodo Grd*Som(Mb,rd,x) Som(Mc,rd,x) Grd*Som(Mb,rd,y) Som(Mc,rd,y)

7.2 Verifiche travate C.A.

x	distanza da sinistra della sezione in stampa
Asup	area di acciaio efficace superiore considerata in verifica
cs	distanza tra baricentro armature superiori e lembo superiore
Ainf	area di acciaio efficace inferiore considerata in verifica
ci	distanza tra baricentro armature inferiori e lembo inferiore
Mela	momento flettente derivante da calcolo elastico lineare
x/d	distanza dal bordo compresso dell'asse neutro / altezza utile
Ast	area di staffatura presente (cmq/cm)
Afp+	area di sagomati come area di staffa equivalenti per taglio positivo
Afp-	area di sagomati come area di staffa equivalenti per taglio negativo
MEd	momento flettente di progetto (traslato e ridistribuito)
MRd	momento flettente ultimo
VRcd	massima forza di taglio che può essere sopportata senza rottura dell'anima
VEd	taglio agente allo stato limite ultimo
VED.rid	taglio agente allo stato limite ultimo ridotto
VRd	resistenza a taglio di calcolo della sezione priva di armatura a taglio
VRsd	resistenza a taglio di calcolo della sezione con armatura a taglio
teta	angolo tra puntone compresso di calcestruzzo e l'asse della trave perpendicolare al taglio
M. rara	momento flettente in esercizio in combinazione rara
M. QP	momento flettente in esercizio in combinazione quasi permanente
sc	tensione nel calcestruzzo in esercizio
sf	tensione nell'acciaio in esercizio
srmi	distanza tra le fessure al lembo inferiore
wki rara	apertura caratteristica delle fessure al lembo inferiore in comb. rara
wki freq.	apertura caratteristica delle fessure al lembo inferiore in comb. frequente
wki QP	apertura caratteristica delle fessure al lembo inferiore in comb. quasi permanente
srms	distanza tra le fessure al lembo superiore
wks rara	apertura caratteristica delle fessure al lembo superiore in comb. rara
wks freq.	apertura caratteristica delle fessure al lembo superiore in comb. frequente
wks QP	apertura caratteristica delle fessure al lembo superiore in comb. quasi permanente
fg. rara	freccia della sezione in combinazione rara valutata a sezione interamente reagente con riferimento alla congiungente gli
appoggi	
ff. rara	freccia della sezione in combinazione rara valutata considerando la fessurazione con riferimento alla congiungente gli appoggi
fg. QP	freccia della sezione in combinazione quasi permanente valutata a sezione interamente reagente con riferimento alla
congiungente gli appoggi	
ff. QP	freccia della sezione in combinazione quasi permanente valutata considerando la fessurazione con riferimento alla
congiungente gli appoggi	
st.max.	massima pressione sul terreno (per travi di fondazione)
st.min.	minima pressione sul terreno (per travi di fondazione)

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

Trave a "Piano 1" 3-4

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 3 e tra il filo a1; asta sap n° 92

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	18.85	5.3	12.57	4	-2894598	-2894598	-3018530	0.186	0	0	0	43177	15715	8843	0	45
28	18.85	5.3	12.57	4	-2714313	-2714313	-3018530	0.186	0.157	0	0	42542	14986	8782	24708	45
28	18.85	5.3	12.57	4					0.157	0	0	42542	-727	8782	-24708	45
47	18.85	5.3	12.57	4	-2472045	-2714313	-3018530	0.186	0.157	0	0	43177	14461	8843	25077	45
47	18.85	5.3	12.57	4					0.157	0	0	43177	-1252	8843	-25077	45
93	18.85	5.3	12.57	4	-1963139	-2172622	-3018530	0.186	0.1	0	0	43177	13135	8843	16019	45
93	18.85	5.3	12.57	4					0.1	0	0	43177	-2578	8843	-16019	45
140	18.85	5.3	12.57	4	-1563077	-1725557	-3018530	0.186	0.1	0	0	43177	11736	8843	16019	45
140	18.85	5.3	12.57	4					0.1	0	0	43177	-3977	8843	-16019	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	7502	2	-7500	5884	15715	8213	14621
28	6773	-727	-7500	5260	14986	8213	13123
47	6248	-1252	-7500	4837	14461	8213	12103
93	4922	-2578	-7500	3845	13135	8213	9710
140	3523	-3977	-7500	2910	11736	8213	7442

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-2069081	126	2919	-1502267	91					19.4	0.026	0.02	0.018	0	0	0	0
28	-1939257	118	2735	-1404138	85					19.4	0.024	0.019	0.017	0	0	0	0
47	-1764815	107	2489	-1272374	77					19.4	0.022	0.017	0.015	0	0	0	0
93	-1398541	85	1973	-996464	60					19.4	0.017	0.013	0.011	0	0	0	0
140	-1110828	67	1567	-780820	47					19.4	0.013	0.009	0.008	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo a1 e tra il filo a2; asta sap n° 91

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	18.85	5.3	12.57	4	-1472788	-1472788	-3018530	0.186	0.1	0	0	43177	11736	8843	16019	45
0	18.85	5.3	12.57	4					0.1	0	0	43177	-3977	8843	-16019	45
140	13.77	4.4	12.57	4	-752339	-818369	-2276243	0.139	0.075	0	0	43645	9255	8005	12071	45
140	13.77	4.4	12.57	4					0.075	0	0	43645	-6458	7764	-12071	45
280	13.17	4.2	12.57	4	-674771	-718112	-2187160	0.134	0.075	0	0	43724	6774	7770	12093	45
280	13.17	4.2	12.57	4					0.075	0	0	43724	-8939	7893	-12093	45
420	15.71	4.8	12.57	4	-1240083	-1240083	-2560860	0.155	0.11	0	0	43431	4293	8344	17659	45
420	15.71	4.8	12.57	4					0.11	0	0	43431	-11420	8344	-17659	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	3523	-3977	-7500	2910	11736	8213	7442
140	1042	-6458	-7500	1039	9255	8213	2850
280	-1439	-8939	-7500	-1742	6774	8213	-489
420	-3920	-11420	-7500	-6334	4293	8213	-2550

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-1046626	64	1476	-735540	45					19.4	0.012	0.009	0.008	0	0	0	0
140	-528999	34	951	-349749	22					20.5	0.007	0.004	0.004	0	0	0	0
280	-473932	31	458	-311269	20									0	0	0	0
420	-881425	55	1433	-620102	39					20.8	0.012	0.009	0.008	0	0	0	0

campata n. 3 tra il filo a2 e tra il filo 4; asta sap n° 90

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	15.71	4.8	12.57	4	-1352301	-1492532	-2560860	0.155	0.11	0	0	43431	4293	8344	17659	45
0	15.71	4.8	12.57	4					0.11	0	0	43431	-11420	8344	-17659	45
40	15.71	4.8	12.57	4	-1647144	-1830040	-2560860	0.155	0.11	0	0	43431	3011	8344	17659	45
40	15.71	4.8	12.57	4					0.11	0	0	43431	-12702	8344	-17659	45
80	15.71	4.8	12.57	4	-2026807	-2164610	-2560860	0.155	0.157	0	0	43431	1801	8344	25225	45
80	15.71	4.8	12.57	4					0.157	0	0	43431	-13912	8344	-25225	45
93	15.71	4.8	12.57	4	-2164610	-2164610	-2560860	0.155	0	0	0	43050	1436	8310	0	45
93	15.71	4.8	12.57	4					0	0	0	43050	-14277	8310	0	45
120	15.71	4.8	12.57	4	-2319423	-2319423	-2560860	0.155	0	0	0	43431	664	8344	0	45
120	15.71	4.8	12.57	4					0	0	0	43431	-15049	8344	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	-3920	-11420	-7500	-6334	4293	8213	-2550
40	-5202	-12702	-7500	-8386	3011	8213	-3400
80	-6412	-13912	-7500	-10563	1801	8213	-4306
93	-6777	-14277	-7500	-11273	1436	8213	-4602
120	-7549	-15049	-7500	-12864	664	8213	-5267

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-961215	60	1563	-676355	42					20.8	0.013	0.01	0.009	0	0	0	0
40	-1173667	74	1908	-837186	52					20.8	0.017	0.013	0.011	0	0	0	0
80	-1447361	91	2353	-1045100	65					20.8	0.022	0.016	0.015	0	0	0	0
93	-1546725	97	2515	-1120721	70					20.8	0.023	0.018	0.016	0	0	0	0
120	-1658360	104	2696	-1205710	76					20.8	0.025	0.019	0.017	0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	3	2130155	-3018530
1	140	a1	2130155	-3018530
2	0	a1	2130155	-3018530
2	420	a2	2118420	-2560860
3	0	a2	2118420	-2560860
3	93	4	2118420	-2560860

Trave a "Piano 1" 3-8

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 3 e tra il filo 8; asta sap n° 108

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	7.7	4.7	1045770	1045770	1269513	0.134	0	0	0	43145	12829	6558	0	45
0	6.16	4.7	7.7	4.7	-962243	-962243	-1024568	0.117								
15	6.16	4.7	7.7	4.7	1051286	1059869	1269513	0.134	0.157	0	0	43145	12354	6558	25059	45
15	6.16	4.7	7.7	4.7	-897533	-897533	-1024568	0.117	0.157	0	0	43145	-164	6558	-25059	45
133	6.16	4.7	7.7	4.7	920836	974912	1269513	0.134	0.071	0	0	43145	8421	6558	11283	45
133	6.16	4.7	7.7	4.7	-96938	-204197	-1024568	0.117	0.071	0	0	43145	-4097	6558	-11283	45
266	6.16	4.7	7.7	4.7	403658	512331	1269513	0.134	0.071	0	0	43145	4097	6558	11283	45
266	6.16	4.7	7.7	4.7	92746	-31818	-1024568	0.117	0.071	0	0	43145	-8421	6558	-11283	45
382	6.16	4.7	7.7	4.7	92217	158816	1269513	0.134	0.157	0	0	43145	242	6088	25059	45
382	6.16	4.7	7.7	4.7	-867941	-867941	-1024568	0.117	0.157	0	0	43145	-12506	6088	-25059	45
399	6.16	4.7	7.7	4.7	56774	56774	1269513	0.134	0	0	0	43145	-13484	6088	0	45
399	6.16	4.7	7.7	4.7	-960784	-960784	-1024568	0.117								

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	6570	311	-6259	1248	12829	6259	9147
15	6095	-164	-6259	773	12354	6259	8673
133	2162	-4097	-6259	-3020	8421	6259	4880
266	-2162	-8421	-6259	-7446	4097	6259	453
382	-6017	-12506	-6259	-12506	242	6259	-3453
399	-6613	-13484	-6259	-13484	-354	6259	-4036

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	61173	4	65	41763	3									0	0	0	0
15	103803	7	110	76877	6									0	0	0	0
133	508576	47	1623	411949	38	24.5	0.013	0.01	0.01					0.07	0.06	0.06	0.05
266	295776	21	315	243051	17									0.06	0.05	0.04	0.04
382	-482171	46	1906	-387862	37					27.2	0.017	0.013	0.013	0	0	0	0
399	-561128	54	2219	-452005	44					27.2	0.021	0.017	0.015	0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	15	3	1269513	-1024568
1	382	8	1269513	-1024568

Trave a "Piano 1" 4-10

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 4 e tra il filo a6; asta sap n° 89

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	18.85	5.3	12.57	4	1669774	1669774	2130155	0.145	0	0	0	43177	19440	8843	0	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	18.85	5.3	12.57	4	-2881798	-2881798	-3018530	0.186	0	0	0	43177	-5834	8843	0	45	
28	18.85	5.3	12.57	4	1611478	1611478	2130155	0.145	0.157	0	0	42542	18600	8782	24708	45	
28	18.85	5.3	12.57	4	-2730342	-2730342	-3018530	0.186	0.157	0	0	42542	-6674	8782	-24708	45	
110	18.85	5.3	12.57	4	1196885	1313173	2130155	0.145	0.112	0	0	43177	16270	8843	17932	45	
110	18.85	5.3	12.57	4	-1890395	-2086447	-3018530	0.186	0.112	0	0	43177	-9003	8573	-17932	45	
219	12.57	4	12.57	4	405647	575834	2097838	0.13	0.112	0	0	43812	13591	7778	18196	45	
219	12.57	4	12.57	4	-1007590	-1149742	-2097838	0.13	0.112	0	0	43812	-11683	7778	-18196	45	
329	12.57	4	12.57	4	-1155714	-1155714	-2097838	0.13	0.174	0	0	43812	11401	7778	28259	45	
329	12.57	4	12.57	4					0.174	0	0	43812	-13873	7778	-28259	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	5602	-5834	-11435	-3722	19440	13838	11533
28	4761	-6674	-11435	-4225	18600	13838	11030
110	2432	-9003	-11435	-5911	16270	13838	9344
219	-248	-11683	-11435	-8591	13591	13838	6664
329	-2437	-13873	-11435	-11761	11401	13838	3494

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-827980	50	1168	-606012	37					19.4	0.009	0.007	0.006	0	0	0	0	
28	-768194	47	1084	-559432	34					19.4	0.008	0.006	0.005	0	0	0	0	
110	-497791	30	702	-346755	21					19.4	0.004	0.003	0.003	0	0	0	0	
219	-449940	29	437	-300972	19									0	0	0	0	
329	-821081	53	1583	-576148	38					21.7	0.014	0.01	0.009	0	0	0	0	

campata n. 2 tra il filo a6 e tra il filo 10; asta sap n° 88
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	12.57	4	12.57	4	-1219342	-1388798	-2097838	0.13	0.174	0	0	43812	11401	7778	28259	45	
0	12.57	4	12.57	4					0.174	0	0	43812	-13873	7778	-28259	45	
32	12.57	4	12.57	4	-1493976	-1704438	-2097838	0.13	0.174	0	0	43812	10214	7778	28259	45	
32	12.57	4	12.57	4					0.174	0	0	43812	-15059	7778	-28259	45	
64	12.57	4	12.57	4	-1832757	-1884063	-2097838	0.13	0.174	0	0	43812	9068	7778	28259	45	
64	12.57	4	12.57	4					0.174	0	0	43812	-16206	7778	-28259	45	
68	12.57	4	12.57	4	-1884063	-1884063	-2097838	0.13	0	0	0	43812	8915	7778	0	45	*
68	12.57	4	12.57	4					0	0	0	43812	-16359	7778	0	45	*
96	12.57	4	12.57	4	-2048265	-2048265	-2097838	0.13	0	0	0	43812	7961	7778	0	45	
96	12.57	4	12.57	4					0	0	0	43812	-17312	7778	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	-2437	-13873	-11435	-11761	11401	13838	3494
32	-3624	-15059	-11435	-12867	10214	13838	2387
64	-4770	-16206	-11435	-14014	9068	13838	1241
68	-4923	-16359	-11435	-14173	8915	13838	1081
96	-5877	-17312	-11435	-15200	7961	13838	54

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-866328	56	1670	-608065	40					21.7	0.015	0.011	0.009	0	0	0	0	
32	-1063942	69	2051	-757165	49					21.7	0.019	0.014	0.012	0	0	0	0	
64	-1307916	85	2521	-942132	61					21.7	0.024	0.018	0.016	0	0	0	0	
68	-1344878	88	2593	-970215	63					21.7	0.025	0.019	0.017	0	0	0	0	
96	-1463176	95	2821	-1060109	69					21.7	0.027	0.021	0.019	0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	4	2130155	-3018530
1	329	a6	2097838	-2097838
2	0	a6	2097838	-2097838
2	68	10	2097838	-2097838

Trave a "Piano 1" 7-3

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 7 e tra il filo a5; asta sap n° 94

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	15.71	4	12.57	4	-2006960	-2006960	-2610033	0.152	0	0	0	43812	18866	8378	0	45
0	15.71	4	12.57	4					0	0	0	43812	-7818	8378	0	45
28	15.71	4	12.57	4	-1854176	-1854176	-2610033	0.152	0.184	0	0	43812	17915	8378	29797	45
28	15.71	4	12.57	4					0.184	0	0	43812	-8769	8378	-29797	45
32	15.71	4	12.57	4	-1805352	-1854176	-2610033	0.152	0.184	0	0	43812	17759	8378	29797	45
32	15.71	4	12.57	4					0.184	0	0	43812	-8926	8378	-29797	45
64	15.71	4	12.57	4	-1492227	-1685489	-2610033	0.152	0.184	0	0	43812	16611	8378	29797	45
64	15.71	4	12.57	4					0.184	0	0	43812	-10073	8378	-29797	45
96	15.71	4	12.57	4	-1243508	-1395735	-2610033	0.152	0.184	0	0	43812	15423	8378	29797	45
96	15.71	4	12.57	4					0.184	0	0	43812	-11261	8378	-29797	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	6034	-7818	-13853	-407	18866	12832	14707
28	5083	-8769	-13853	-1433	17915	12832	13681
32	4927	-8926	-13853	-1595	17759	12832	13519
64	3779	-10073	-13853	-2743	16611	12832	12371
96	2591	-11261	-13853	-3850	15423	12832	11264

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-1433713	88	2230	-1039056	63					20.1	0.02	0.015	0.014	0	0	0	0
28	-1323552	81	2059	-954959	58					20.1	0.018	0.014	0.012	0	0	0	0
32	-1288349	79	2004	-928088	57					20.1	0.018	0.013	0.012	0	0	0	0
64	-1062652	65	1653	-756112	46					20.1	0.014	0.01	0.009	0	0	0	0
96	-883502	54	1374	-620147	38					20.1	0.011	0.008	0.007	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo a5 e tra il filo 3; asta sap n° 93

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	15.71	4	12.57	4	-1181772	-1181772	-2610033	0.152	0.184	0	0	43812	15423	8378	29797	45
0	15.71	4	12.57	4					0.184	0	0	43812	-11261	8281	-29797	45
110	13.18	4	12.57	4	332234	492362	2098130	0.127	0.113	0	0	43812	13079	7903	18242	45
110	13.18	4	12.57	4	-1054043	-1203375	-2198903	0.134	0.113	0	0	43812	-13606	7903	-18242	45
219	18.63	5.3	12.57	4	1068246	1174487	2129496	0.145	0.113	0	0	43191	10249	8372	17983	45
219	18.63	5.3	12.57	4	-1973475	-2176694	-2987159	0.184	0.113	0	0	43191	-16435	8810	-17983	45
301	18.85	5.3	12.57	4	1441529	1441529	2130155	0.145	0.157	0	0	42542	7895	8782	24708	45
301	18.85	5.3	12.57	4	-2840001	-2840001	-3018530	0.186	0.157	0	0	42542	-18790	8782	-24708	45
329	18.85	5.3	12.57	4	1493060	1493060	2130155	0.145	0	0	0	43177	7389	8843	0	45
329	18.85	5.3	12.57	4	-2996288	-2996288	-3018530	0.186	0	0	0	43177	-19296	8843	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	2591	-11261	-13853	-3850	15423	12832	11264
110	247	-13606	-13853	-7014	13079	12832	8100
219	-2583	-16435	-13853	-9693	10249	12832	5421
301	-4937	-18790	-13853	-11381	7895	12832	3733
329	-5443	-19296	-13853	-11885	7389	12832	3229

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-839602	51	1306	-589183	36					20.1	0.011	0.008	0.007	0	0	0	0
110	-534268	34	983	-360904	23					20.7	0.007	0.005	0.004	0	0	0	0
219	-646645	39	920	-452614	28					19.4	0.007	0.005	0.004	0	0	0	0
301	-964761	59	1361	-699236	42					19.4	0.011	0.008	0.007	0	0	0	0
329	-1032679	63	1457	-751614	46					19.4	0.012	0.009	0.008	0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	7	2098739	-2610033
1	96	a5	2098739	-2610033
2	0	a5	2098739	-2610033
2	301	3	2130155	-3018530

Trave a "Piano 1" 7-8

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 7 e tra il filo 8; asta sap n° 99
sezione rettangolare H tot. 25 B 50 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	7.7	4.7	7.7	4.7	495283	495283	545704	0.242	0	0	0	32224	2919	6463	0	45
0	7.7	4.7	7.7	4.7	-536975	-536975	-545704	0.242	0	0	0	32224	-1566	6463	0	45
15	7.7	4.7	7.7	4.7	485058	485058	545704	0.242	0	0	0	32224	2872	6463	0	45
15	7.7	4.7	7.7	4.7	-517644	-517644	-545704	0.242	0	0	0	32224	-1613	6463	0	45
144	4.62	4.7	5.72	4.7	282829	298910	421745	0.216	0.099	0	0	32224	2468	5852	7099	45
144	4.62	4.7	5.72	4.7	-210195	-230467	-353091	0.204	0.099	0	0	32224	-2017	5451	-7099	45
289	4.62	4.7	4.62	4.7	71409	87055	352531	0.201	0.099	0	0	32224	2017	5451	7099	45
289	4.62	4.7	4.62	4.7	-4814	-25424	-352531	0.201	0.099	0	0	32224	-2468	5451	-7099	45
416	4.62	4.7	4.62	4.7	264731	264731	352531	0.201	0.314	0	0	32224	1621	5451	22459	45
416	4.62	4.7	4.62	4.7	-311030	-311030	-352531	0.201	0.314	0	0	32224	-2865	5451	-22459	45
433	4.62	4.7	4.62	4.7	276400	276400	352531	0.201	0	0	0	32224	1566	5451	0	45
433	4.62	4.7	4.62	4.7	-333840	-333840	-352531	0.201	0	0	0	32224	-2919	5451	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	677	-1566	-2243	-1315	2919	2243	2626
15	630	-1613	-2243	-1362	2872	2243	2579
144	226	-2017	-2243	-1766	2468	2243	2175
289	-226	-2468	-2243	-2217	2017	2243	1724
416	-622	-2865	-2243	-2613	1621	2243	1328
433	-677	-2919	-2243	-2668	1566	2243	1273

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-21536	4	57	-21536	4									0	0	0	0
15	-16995	3	45	-16995	3									0	0	0	0
144	38762	7	105	36317	7									0.03	0.03	0.03	0.03
289	36568	7	100	33297	6									0.03	0.03	0.03	0.03
416	-24537	4	67	-24537	4									0	0	0	0
433	-30122	5	82	-30122	5									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	15	7	545704	-545704
1	416	8	352531	-352531

Trave a "Piano 1" 7-11

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 7 e tra il filo 11; asta sap n° 95
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	14.07	3.8	8.04	3.8	1155722	1155722	1364865	0.098	0	0	0	44002	23194	8093	0	45
0	14.07	3.8	8.04	3.8	-2312503	-2312503	-2353376	0.168	0	0	0	44002	-13082	8093	0	45
28	14.07	3.8	8.04	3.8	1024294	1024294	1364865	0.098	0.157	0	0	44002	22124	8093	25557	45
28	14.07	3.8	8.04	3.8	-2041870	-2041870	-2353376	0.168	0.157	0	0	44002	-14151	8093	-25557	45
87	14.07	3.8	8.04	3.8	393761	626086	1364865	0.098	0.135	0	0	44002	19823	8093	21906	45
87	14.07	3.8	8.04	3.8	-946267	-1309251	-2353376	0.168	0.135	0	0	44002	-16452	8093	-21906	45
173	14.07	3.8	8.04	3.8	421521	700356	1364865	0.098	0.135	0	0	44002	16452	8093	21906	45
173	14.07	3.8	8.04	3.8	-784985	-1105156	-2353376	0.168	0.135	0	0	44002	-19823	8093	-21906	45
233	14.07	3.8	8.04	3.8	1183682	1183682	1364865	0.098	0.157	0	0	44002	14151	8093	25557	45
233	14.07	3.8	8.04	3.8	-1754099	-1754099	-2353376	0.168	0.157	0	0	44002	-22124	8093	-25557	45
260	14.07	3.8	8.04	3.8	1345249	1345249	1364865	0.098	0	0	0	44002	13082	8093	0	45
260	14.07	3.8	8.04	3.8	-1994888	-1994888	-2353376	0.168	0	0	0	44002	-23194	8093	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	5056	-13082	-18138	-8490	23194	18138	20784
28	3987	-14151	-18138	-9560	22124	18138	19714
87	1685	-16452	-18138	-11861	19823	18138	17413
173	-1685	-19823	-18138	-15232	16452	18138	14042
233	-3987	-22124	-18138	-17533	14151	18138	11741
260	-5056	-23194	-18138	-18603	13082	18138	10672

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-796382	55	1381	-578391	40					19.1	0.011	0.008	0.007	0	0	0	0	
28	-706017	49	1225	-508788	35					19.1	0.009	0.007	0.006	0	0	0	0	
87	-403497	27	392	-276253	19									0	0	0	0	
173	-277571	19	269	-181732	12									0	0	0	0	
233	-408153	28	396	-285209	19									0	0	0	0	
260	-458559	31	445	-324819	22									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	7	1364865	-2353376
1	233	11	1364865	-2353376

Trave a "Piano 1" 8-9

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 8 e tra il filo 9; asta sap n° 105

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	6.16	4.7	6.16	4.7	541623	541623	1024713	0.12	0	0	0	43145	9596	6088	0	45	
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-828402	-828402	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-8621	6088	0	45	
18	6.16	4.7	6.16	4.7	496471	496471	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	9530	6088	25059	45	
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-775147	-775147	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-8687	6088	-25059	45	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	140403	247594	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	9271	6088	12028	45	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-372922	-490102	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-8946	6088	-12028	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	144058	251060	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	8946	6088	12028	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-369393	-482990	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-9271	6088	-12028	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	499747	499747	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	8687	6088	25059	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-759775	-759775	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-9530	6088	-25059	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	542893	542893	1024713	0.12	0	0	0	43145	8621	6088	0	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-809572	-809572	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-9596	6088	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	488	-8621	-9109	-4972	9596	9109	6029
18	422	-8687	-9109	-5037	9530	9109	5964
87	163	-8946	-9109	-5297	9271	9109	5704
173	-162	-9271	-9109	-5622	8946	9109	5379
243	-422	-9530	-9109	-5881	8687	9109	5120
260	-488	-9596	-9109	-5947	8621	9109	5054

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-172240	12	186	-143389	10									0	0	0	0	
18	-168056	12	182	-139338	10									0	0	0	0	
87	-143927	10	156	-116259	8									0	0	0	0	
173	-139020	10	151	-112668	8									0	0	0	0	
243	-155317	11	168	-130014	9									0	0	0	0	
260	-158510	11	172	-133340	10									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	8	1024713	-1024713
1	243	9	1024713	-1024713

Trave a "Piano 1" 8-12

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 8 e tra il filo 12; asta sap n° 102
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	6.16	4.7	410979	410979	1024713	0.12	0	0	0	43145	12349	6088	0	45
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-1000395	-1000395	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-5868	6088	0	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	391200	391200	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	11912	6088	25059	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-921461	-921461	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-6305	6088	-25059	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	174585	250805	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	10189	6088	12028	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-356165	-511178	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-8029	6088	-12028	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	260336	352219	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	8029	6088	12028	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-341669	-464977	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-10189	6088	-12028	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	531682	531682	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	6305	6088	25059	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-801684	-801684	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-11912	6088	-25059	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	560832	560832	1024713	0.12	0	0	0	43145	5868	6088	0	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-869745	-869745	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-12349	6088	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	3240	-5868	-9109	-1861	12349	9109	9498
18	2804	-6305	-9109	-2297	11912	9109	9062
87	1080	-8029	-9109	-4021	10189	9109	7338
173	-1080	-10189	-9109	-6181	8029	9109	5178
243	-2804	-11912	-9109	-7905	6305	9109	3454
260	-3240	-12349	-9109	-8341	5868	9109	3018

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-369258	27	400	-294708	21									0	0	0	0
18	-333150	24	361	-265130	19									0	0	0	0
87	-119966	9	130	-90790	7									0	0	0	0
173	-57360	4	62	-40666	3									0	0	0	0
243	-170614	12	185	-135001	10									0	0	0	0
260	-194081	14	210	-154457	11									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	8	1024713	-1024713
1	243	12	1024713	-1024713

Trave a "Piano 1" 9-4

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 9 e tra il filo 4; asta sap n° 107
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	5.7	6.16	4.7	114390	114390	1042637	0.136	0	0	0	42669	12584	6056	0	45
0	6.16	5.7	6.16	4.7	-933316	-933316	-1000618	0.122								
18	6.16	5.7	6.16	4.7	146666	203311	1042637	0.136	0.157	0	0	42192	11622	6025	24506	45
18	6.16	5.7	6.16	4.7	-845453	-845453	-1000618	0.122	0.157	0	0	42192	-212	6025	-24506	45
133	5.82	5.5	6.16	4.7	382199	463169	1039644	0.134	0.065	0	0	43145	7712	6088	10440	45
133	5.82	5.5	6.16	4.7	73017	-40255	-952479	0.119	0.065	0	0	43145	-4122	6088	-10440	45
266	7.7	4.7	6.16	4.7	838513	880982	1024568	0.117	0.065	0	0	43145	3278	6088	10440	45
266	7.7	4.7	6.16	4.7	-171161	-286361	-1269513	0.134	0.065	0	0	43145	-8556	6088	-10440	45
384	7.7	4.7	6.16	4.7	901371	920802	1024568	0.117	0	0	0	43145	-12358	6558	0	45
384	7.7	4.7	6.16	4.7	-1017731	-1017731	-1269513	0.134								
399	7.7	4.7	6.16	4.7	891523	891523	1024568	0.117	0	0	0	43145	-12833	6558	0	45
399	7.7	4.7	6.16	4.7	-1085388	-1085388	-1269513	0.134								

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	6679	371	-6308	3664	12584	5525	12584
18	6096	-212	-6308	3081	11622	5525	11606
133	2186	-4122	-6308	-829	7712	5525	6884
266	-2248	-8556	-6308	-5263	3278	5525	2450
384	-6050	-12358	-6308	-9065	-524	5525	-1352
399	-6524	-12833	-6308	-9562	-999	5525	-1826

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-502857	52	2097	-409463	42					28.2	0.02	0.016	0.014	0	0	0	0	
18	-429525	44	1791	-349393	36					28.2	0.015	0.013	0.012	0	0	0	0	
133	273969	20	298	227608	17									0.05	0.04	0.04	0.03	
266	400099	28	430	333676	24									0.05	0.05	0.04	0.04	
384	-82874	6	88	-58180	4									0	0	0	0	
399	-130513	9	139	-96933	7									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	9	1042637	-1000618
1	384	4	1024568	-1269513

Trave a "Piano 1" 9-10

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 9 e tra il filo 10; asta sap n° 101

sezione rettangolare H tot. 25 B 50 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	281537	281537	352531	0.201	0	0	0	32224	2919	5451	0	45	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-333111	-333111	-352531	0.201	0	0	0	32224	-1566	5451	0	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	269420	269420	352531	0.201	0.314	0	0	32224	2865	5451	22459	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-310501	-310501	-352531	0.201	0.314	0	0	32224	-1621	5451	-22459	45	
144	4.62	4.7	4.62	4.7	69623	85739	352531	0.201	0.099	0	0	32224	2468	5451	7099	45	
144	4.62	4.7	4.62	4.7	-7188	-27585	-352531	0.201	0.099	0	0	32224	-2017	5451	-7099	45	
289	4.62	4.7	4.62	4.7	277197	293067	352531	0.201	0.099	0	0	32224	2017	5451	7099	45	
289	4.62	4.7	4.62	4.7	-219395	-240138	-352531	0.201	0.099	0	0	32224	-2468	5451	-7099	45	
418	7.7	4.7	7.7	4.7	476476	476476	545704	0.242	0	0	0	32224	1613	6463	0	45	
418	7.7	4.7	7.7	4.7	-533457	-533457	-545704	0.242	0	0	0	32224	-2872	6463	0	45	
433	7.7	4.7	7.7	4.7	486529	486529	545704	0.242	0	0	0	32224	1566	6463	0	45	
433	7.7	4.7	7.7	4.7	-553172	-553172	-545704	0.242	0	0	0	32224	-2919	6463	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	677	-1566	-2243	-1324	2919	2243	2645
18	622	-1621	-2243	-1379	2865	2243	2591
144	226	-2017	-2243	-1775	2468	2243	2194
289	-226	-2468	-2243	-2226	2017	2243	1743
418	-630	-2872	-2243	-2630	1613	2243	1339
433	-677	-2919	-2243	-2677	1566	2243	1292

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-27716	5	75	-27716	5									0	0	0	0	
18	-22401	4	61	-22401	4									0	0	0	0	
144	33712	6	92	31217	6									0.03	0.03	0.03	0.02	
289	29141	5	79	29141	5									0.03	0.02	0.02	0.02	
418	-31929	6	84	-28491	5									0	0	0	0	
433	-36922	6	97	-33322	6									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	9	352531	-352531
1	418	10	545704	-545704

Trave a "Piano 1" 9-13

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 9 e tra il filo 13; asta sap n° 104
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	6.16	4.7	6.16	4.7	392176	392176	1024713	0.12	0	0	0	43145	12343	6088	0	45	
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-934484	-934484	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-5874	6088	0	45	
18	6.16	4.7	6.16	4.7	378670	378670	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	11912	6088	25059	45	
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-859631	-859631	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-6305	6088	-25059	45	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	211672	273228	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	10189	6088	12028	45	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-327439	-472676	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-8029	6088	-12028	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	236323	313869	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	8029	6088	12028	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-231150	-335233	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-10189	6088	-12028	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	463993	463993	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	6305	6088	25059	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-630975	-630975	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-11912	6088	-25059	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	490428	490428	1024713	0.12	0	0	0	43145	5868	6088	0	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-694233	-694233	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-12349	6088	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	3234	-5874	-9109	-1140	12343	9109	9003
18	2804	-6305	-9109	-1570	11912	9109	8573
87	1080	-8029	-9109	-3294	10189	9109	6849
173	-1080	-10189	-9109	-5454	8029	9109	4689
243	-2804	-11912	-9109	-7178	6305	9109	2965
260	-3240	-12349	-9109	-7614	5868	9109	2529

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-337637	24	366	-271154	20									0	0	0	0
18	-299732	22	324	-240481	17									0	0	0	0
87	-72851	5	79	-57884	4									0	0	0	0
173	7138	1	8	2587	0									0	0	0	0
243	-92638	7	100	-83491	6									0	0	0	0
260	-114372	8	124	-101902	7									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	9	1024713	-1024713
1	243	13	1024713	-1024713

Trave a "Piano 1" 10-14

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 10 e tra il filo 14; asta sap n° 123
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	14.07	3.8	8.04	3.8	1079177	1079177	1364865	0.098	0	0	0	44002	23186	8093	0	45	
0	14.07	3.8	8.04	3.8	-2226568	-2226568	-2353376	0.168	0	0	0	44002	-13090	8093	0	45	
28	14.07	3.8	8.04	3.8	944052	944052	1364865	0.098	0.157	0	0	44002	22116	8093	25557	45	
28	14.07	3.8	8.04	3.8	-1975274	-1975274	-2353376	0.168	0.157	0	0	44002	-14159	8093	-25557	45	
87	14.07	3.8	8.04	3.8	296380	535268	1364865	0.098	0.135	0	0	44002	19821	8093	21906	45	
87	14.07	3.8	8.04	3.8	-961618	-1296889	-2353376	0.168	0.135	0	0	44002	-16454	8093	-21906	45	
173	14.07	3.8	8.04	3.8	281415	531473	1364865	0.098	0.135	0	0	44002	16456	8093	21906	45	
173	14.07	3.8	8.04	3.8	-902295	-1227727	-2353376	0.168	0.135	0	0	44002	-19820	8093	-21906	45	
233	14.07	3.8	8.04	3.8	960479	960479	1364865	0.098	0.157	0	0	44002	14156	8093	25557	45	
233	14.07	3.8	8.04	3.8	-1886476	-1886476	-2353376	0.168	0.157	0	0	44002	-22119	8093	-25557	45	
260	14.07	3.8	8.04	3.8	1102694	1102694	1364865	0.098	0	0	0	44002	13093	8093	0	45	
260	14.07	3.8	8.04	3.8	-2130808	-2130808	-2353376	0.168	0	0	0	44002	-23182	8093	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	5048	-13090	-18138	-8751	23186	18138	19369
28	3979	-14159	-18138	-9821	22116	18138	18300
87	1683	-16454	-18138	-12121	19821	18138	16000
173	-1682	-19820	-18138	-15487	16456	18138	12633
233	-3981	-22119	-18138	-17783	14156	18138	10338
260	-5045	-23182	-18138	-18844	13093	18138	9277

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-790313	55	1371	-573696	40					19.1	0.01	0.008	0.007	0	0	0	0	
28	-715206	49	1241	-515611	36					19.1	0.009	0.007	0.006	0	0	0	0	
87	-478313	33	830	-332619	23					19.1	0.005	0.004	0.003	0	0	0	0	
173	-448231	30	435	-310440	21									0	0	0	0	
233	-643863	44	1117	-462998	32					19.1	0.008	0.006	0.005	0	0	0	0	
260	-709440	49	1231	-514057	36					19.1	0.009	0.007	0.006	0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	10	1364865	-2353376
1	233	14	1364865	-2353376

Trave a "Piano 1" 11-12

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 11 e tra il filo 12; asta sap n° 98
sezione rettangolare H tot. 25 B 50 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	7.7	4.7	7.7	4.7	350408	350408	545704	0.242	0	0	0	32224	2919	6463	0	45	
0	7.7	4.7	7.7	4.7	-485240	-485240	-545704	0.242	0	0	0	32224	-1566	6463	0	45	
15	7.7	4.7	7.7	4.7	344126	344126	545704	0.242	0	0	0	32224	2872	6463	0	45	
15	7.7	4.7	7.7	4.7	-467627	-467627	-545704	0.242	0	0	0	32224	-1613	6463	0	45	
144	4.62	4.7	5.72	4.7	209892	221120	421745	0.216	0.099	0	0	32224	2468	5852	7099	45	
144	4.62	4.7	5.72	4.7	-189825	-207979	-353091	0.204	0.099	0	0	32224	-2017	5451	-7099	45	
289	4.62	4.7	4.62	4.7	59296	72704	352531	0.201	0.099	0	0	32224	2017	5451	7099	45	
289	4.62	4.7	4.62	4.7	-2472	-18107	-352531	0.201	0.099	0	0	32224	-2468	5451	-7099	45	
416	4.62	4.7	4.62	4.7	223187	223187	352531	0.201	0.314	0	0	32224	1621	5451	22459	45	
416	4.62	4.7	4.62	4.7	-241650	-241650	-352531	0.201	0.314	0	0	32224	-2865	5451	-22459	45	
433	4.62	4.7	4.62	4.7	232847	232847	352531	0.201	0	0	0	32224	1566	5451	0	45	
433	4.62	4.7	4.62	4.7	-259856	-259856	-352531	0.201	0	0	0	32224	-2919	5451	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	677	-1566	-2243	-789	2919	2243	2397
15	630	-1613	-2243	-836	2872	2243	2350
144	226	-2017	-2243	-1241	2468	2243	1946
289	-226	-2468	-2243	-1692	2017	2243	1495
416	-622	-2865	-2243	-2088	1621	2243	1099
433	-677	-2919	-2243	-2143	1566	2243	1044

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-80817	14	212	-67416	12									0	0	0	0	
15	-74736	13	196	-61751	11									0	0	0	0	
144	12193	2	33	12193	2									0.01	0.01	0.01	0.01	
289	30595	6	83	28412	5									0.02	0.02	0.02	0.02	
416	-12603	2	34	-12603	2									0	0	0	0	
433	-17055	3	46	-17055	3									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	15	11	545704	-545704
1	416	12	352531	-352531

Trave a "Piano 1" 11-17

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 11 e tra il filo a15; asta sap n° 96
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	4	9.42	4	110179	110179	1582432	0.12	0	0	0	43812	16999	7066	0	45
0	9.42	4	9.42	4	-1334393	-1334393	-1582432	0.12	0	0	0	43812	-12445	7066	0	45
28	9.42	4	9.42	4	32029	32029	1582432	0.12	0.184	0	0	43812	15981	7066	29797	45
28	9.42	4	9.42	4	-1208973	-1208973	-1582432	0.12	0.184	0	0	43812	-13463	7066	-29797	45
32	9.42	4	9.42	4	6532	32029	1582432	0.12	0.184	0	0	43812	15820	7066	29797	45
32	9.42	4	9.42	4	-1171351	-1208973	-1582432	0.12	0.184	0	0	43812	-13623	7066	-29797	45
64	9.42	4	9.42	4	-1108259	-1141412	-1582432	0.12	0.184	0	0	43812	14702	7066	29797	45
64	9.42	4	9.42	4					0.184	0	0	43812	-14742	7066	-29797	45
96	9.42	4	9.42	4	-1107431	-1107431	-1582432	0.12	0.184	0	0	43812	13643	7066	29797	45
96	9.42	4	9.42	4					0.184	0	0	43812	-15801	7066	-29797	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	4932	-12445	-17377	-4655	16999	12067	10150
28	3914	-13463	-17377	-5673	15981	12067	9132
32	3754	-13623	-17377	-5834	15820	12067	8972
64	2635	-14742	-17377	-6952	14702	12067	7854
96	1577	-15801	-17377	-8011	13643	12067	6795

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-873545	67	2234	-612107	47					24.4	0.023	0.016	0.014	0	0	0	0
28	-841519	64	2152	-588472	45					24.4	0.022	0.016	0.014	0	0	0	0
32	-831522	64	2126	-581107	44					24.4	0.021	0.015	0.013	0	0	0	0
64	-786603	60	2011	-549005	42					24.4	0.02	0.014	0.012	0	0	0	0
96	-786675	60	2012	-551673	42					24.4	0.02	0.014	0.012	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo a15 e tra il filo 17; asta sap n° 97
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	4	9.42	4	-1080395	-1110733	-1582432	0.12	0.184	0	0	43812	13643	7066	29797	45
0	9.42	4	9.42	4					0.184	0	0	43812	-15801	7066	-29797	45
75	13.05	4.4	9.42	4	-1295831	-1402952	-2155168	0.151	0.139	0	0	43635	11522	7053	22347	45
75	13.05	4.4	9.42	4					0.139	0	0	43635	-17922	7862	-22347	45
150	18.85	4.7	9.42	4	53840	107962	1624247	0.118	0.157	0	0	43494	9718	8360	25262	45
150	18.85	4.7	9.42	4	-1932672	-2181693	-3035562	0.24	0.157	0	0	43494	-19726	8873	-25262	45
197	18.85	4.7	9.42	4	166235	166235	1624247	0.118	0.157	0	0	43177	8740	8843	25077	45
197	18.85	4.7	9.42	4	-2523199	-2523199	-3035562	0.24	0.157	0	0	43177	-20704	8843	-25077	45
225	18.85	4.7	9.42	4	192262	192262	1624247	0.118	0	0	0	43494	8231	8873	0	45
225	18.85	4.7	9.42	4	-2700748	-2700748	-3035562	0.24	0	0	0	43494	-21213	8873	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	1577	-15801	-17377	-8011	13643	12067	6795
75	-544	-17922	-17377	-10132	11522	12067	4674
150	-2349	-19726	-17377	-11936	9718	12067	2870
197	-3327	-20704	-17377	-12914	8740	12067	1892
225	-3836	-21213	-17377	-13423	8231	12067	1383

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-767452	59	1962	-538120	41					24.4	0.019	0.014	0.012	0	0	0	0
75	-924600	65	1764	-665193	47					20.7	0.015	0.011	0.01	0	0	0	0
150	-1273981	81	1743	-939416	60					19.2	0.014	0.011	0.01	0	0	0	0
197	-1581262	101	2163	-1178482	75					19.2	0.019	0.015	0.013	0	0	0	0
225	-1678875	107	2296	-1254243	80					19.2	0.02	0.016	0.014	0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	11	1582432	-1582432
1	96	a15	1582432	-1582432
2	0	a15	1582432	-1582432
2	197	17	1624247	-3035562

Trave a "Piano 1" 12-13

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 12 e tra il filo 13; asta sap n° 103

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	6.16	4.7	351779	351779	1024713	0.12	0	0	0	43145	12251	6088	0	45
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-751031	-751031	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-5966	6088	0	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	341350	341350	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	11834	6088	25059	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-686408	-686408	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-6383	6088	-25059	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	200022	253559	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	10171	6088	12028	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-231176	-354064	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-8046	6088	-12028	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	234616	302889	1024713	0.12	0.075	0	0	43145	8061	6088	12028	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-199295	-305895	-1024713	0.12	0.075	0	0	43145	-10156	6088	-12028	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	424765	424765	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	6355	6088	25059	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-600511	-600511	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-11862	6088	-25059	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	442072	442072	1024713	0.12	0	0	0	43145	5920	6088	0	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-659431	-659431	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-12297	6088	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	3143	-5966	-9109	-842	12251	9109	7874
18	2725	-6383	-9109	-1259	11834	9109	7456
87	1063	-8046	-9109	-2921	10171	9109	5794
173	-1048	-10156	-9109	-5032	8061	9109	3683
243	-2754	-11862	-9109	-6738	6355	9109	1977
260	-3188	-12297	-9109	-7172	5920	9109	1543

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-240873	17	261	-199626	14									0	0	0	0
18	-207862	15	225	-172529	12									0	0	0	0
87	-17370	1	19	-15577	1									0	0	0	0
173	25165	2	27	17661	1									0	0	0	0
243	-102039	7	110	-87873	6									0	0	0	0
260	-127188	9	138	-108680	8									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	12	1024713	-1024713
1	243	13	1024713	-1024713

Trave a "Piano 1" 13-14

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 13 e tra il filo 14; asta sap n° 100

sezione rettangolare H tot. 25 B 50 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	4.62	4.7	4.62	4.7	203899	203899	352531	0.201	0	0	0	32224	2680	5451	0	45
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-287435	-287435	-352531	0.201	0	0	0	32224	-1327	5451	0	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	195529	195529	352531	0.201	0.314	0	0	32224	2625	5451	22459	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-268087	-268087	-352531	0.201	0.314	0	0	32224	-1381	5451	-22459	45
144	4.62	4.7	4.62	4.7	50342	62389	352531	0.201	0.099	0	0	32224	2229	5451	7099	45
144	4.62	4.7	4.62	4.7	-12339	-29179	-352531	0.201	0.099	0	0	32224	-1778	5451	-7099	45
289	4.62	4.7	4.62	4.7	218854	231288	352531	0.201	0.099	0	0	32224	1778	5451	7099	45
289	4.62	4.7	4.62	4.7	-177467	-194262	-352531	0.201	0.099	0	0	32224	-2229	5451	-7099	45
418	6.16	4.7	6.16	4.7	369985	369985	449770	0.224	0	0	0	32224	1374	5999	0	45
418	6.16	4.7	6.16	4.7	-436197	-436197	-449770	0.224	0	0	0	32224	-2633	5999	0	45
433	6.16	4.7	6.16	4.7	377247	377247	449770	0.224	0	0	0	32224	1327	5999	0	45
433	6.16	4.7	6.16	4.7	-452704	-452704	-449770	0.224	0	0	0	32224	-2680	5999	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	677	-1327	-2003	-897	2680	2003	2273

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
18	622	-1381	-2003	-951	2625	2003	2219
144	226	-1778	-2003	-1348	2229	2003	1822
289	-226	-2229	-2003	-1799	1778	2003	1371
418	-630	-2633	-2003	-2203	1374	2003	967
433	-677	-2680	-2003	-2250	1327	2003	920

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-41961	8	114	-41961	8									0	0	0	0
18	-36431	7	99	-36431	7									0	0	0	0
144	19441	4	53	19441	4									0.02	0.01	0.02	0.01
289	21806	4	59	21806	4									0.02	0.01	0.02	0.01
418	-37797	7	101	-33106	6									0	0	0	0
433	-42518	8	114	-37729	7									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	13	352531	-352531
1	418	14	449770	-449770

Trave a "Piano 1" 13-18

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 13 e tra il filo 18; asta sap n° 122

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	5.7	6.16	4.7	286914	286914	1042637	0.136	0	0	0	42669	10367	6056	0	45
0	6.16	5.7	6.16	4.7	-579056	-579056	-1000618	0.122	0	0	0	42669	-1660	6056	0	45
18	6.16	5.7	6.16	4.7	296405	310792	1042637	0.136	0.157	0	0	42192	9788	6025	24506	45
18	6.16	5.7	6.16	4.7	-520708	-520708	-1000618	0.122	0.157	0	0	42192	-2238	6025	-24506	45
131	7.47	5.4	6.16	4.7	238987	273752	1042005	0.129	0.061	0	0	43145	6556	6088	9707	45
131	7.47	5.4	6.16	4.7	51115	-24650	-1213357	0.133	0.061	0	0	43145	-5470	6088	-9707	45
262	7.7	4.7	6.16	4.7	390281	409653	1024568	0.117	0.061	0	0	43145	4019	6088	9707	45
262	7.7	4.7	6.16	4.7	-273567	-373701	-1269513	0.134	0.061	0	0	43145	-8008	6088	-9707	45
378	7.7	4.7	6.16	4.7	442484	442484	1024568	0.117	0	0	0	43145	2893	6558	0	45
378	7.7	4.7	6.16	4.7	-899259	-899259	-1269513	0.134	0	0	0	43145	-9133	6558	0	45
393	7.7	4.7	6.16	4.7	442342	442342	1024568	0.117	0	0	0	43145	2828	6558	0	45
393	7.7	4.7	6.16	4.7	-943216	-943216	-1269513	0.134	0	0	0	43145	-9198	6558	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	4751	-1660	-6411	1605	10367	5615	7453
18	4173	-2238	-6411	1028	9788	5615	6876
131	941	-5470	-6411	-2205	6556	5615	3643
262	-1597	-8008	-6411	-4743	4019	5615	1105
378	-2722	-9133	-6411	-5867	2893	5615	-20
393	-2787	-9198	-6411	-5933	2828	5615	-86

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-171268	12	186	-146071	11									0	0	0	0
18	-131201	10	143	-112152	8									0	0	0	0
131	165329	12	178	145051	10									0.02	0.01	0.02	0.01
262	64789	5	70	64789	5									0.01	0.01	0.01	0.01
378	-316340	23	337	-228387	16									0	0	0	0
393	-343518	25	366	-250437	18									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	13	1042637	-1000618
1	378	18	1024568	-1269513

Trave a "Piano 1" 13-19

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 13 e tra il filo 19; asta sap n° 109
sezione rettangolare H tot. 25 B 50 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.03	4.6	6.03	4.6	51685	51685	443723	0.218	0	0	0	32382	2896	5971	0	45
0	6.03	4.6	6.03	4.6	-191992	-191992	-443723	0.218	0	0	0	32382	-1546	5971	0	45
18	6.03	4.6	6.03	4.6	52106	54161	443723	0.218	0.201	0	0	32382	2842	5971	14444	45
18	6.03	4.6	6.03	4.6	-177805	-177805	-443723	0.218	0.201	0	0	32382	-1601	5971	-14444	45
144	6.03	4.6	6.03	4.6	53963	55135	443723	0.218	0.078	0	0	32382	2446	5971	5620	45
144	6.03	4.6	6.03	4.6	-16769	-26581	-443723	0.218	0.078	0	0	32382	-1996	5971	-5620	45
288	6.03	4.6	6.03	4.6	117411	123353	443723	0.218	0.078	0	0	32382	1996	5971	5620	45
288	6.03	4.6	6.03	4.6	-16641	-23077	-443723	0.218	0.078	0	0	32382	-2446	5971	-5620	45
417	6.03	4.6	6.03	4.6	177569	177569	443723	0.218	0	0	0	32382	1593	5971	0	45
417	6.03	4.6	6.03	4.6	-129925	-129925	-443723	0.218	0	0	0	32382	-2850	5971	0	45
432	6.03	4.6	6.03	4.6	179570	179570	443723	0.218	0	0	0	32382	1546	5971	0	45
432	6.03	4.6	6.03	4.6	-138011	-138011	-443723	0.218	0	0	0	32382	-2896	5971	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	675	-1546	-2221	222	2896	2221	1569
18	620	-1601	-2221	167	2842	2221	1515
144	225	-1996	-2221	-228	2446	2221	1119
288	-225	-2446	-2221	-678	1996	2221	669
417	-628	-2850	-2221	-1081	1593	2221	266
432	-675	-2896	-2221	-1128	1546	2221	219

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-74160	13	198	-70154	13									0	0	0	0
18	-66649	12	178	-62849	11									0	0	0	0
144	18938	3	51	18938	3									0.02	0.02	0.02	0.02
288	52966	9	142	50385	9									0.04	0.03	0.03	0.03
417	29446	5	79	23822	4									0	0	0	0
432	26581	5	71	20780	4									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	13	443723	-443723
1	417	19	443723	-443723

Trave a "Piano 1" 17-12

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 17 e tra il filo 12; asta sap n° 106
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	6.16	4.7	928154	928154	1024713	0.12	0	0	0	43145	8928	6088	0	45
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-412310	-412310	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-2437	6088	0	45
15	6.16	4.7	6.16	4.7	914483	914483	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	8859	6088	25059	45
15	6.16	4.7	6.16	4.7	-383194	-383194	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-2506	6088	-25059	45
131	6.16	4.7	6.16	4.7	648273	705501	1024713	0.12	0.054	0	0	43145	6762	6088	8653	45
131	6.16	4.7	6.16	4.7	12516	-46923	-1024713	0.12	0.054	0	0	43145	-4603	6088	-8653	45
262	6.16	4.7	6.16	4.7	277239	346226	1024713	0.12	0.054	0	0	43145	5127	6088	8653	45
262	6.16	4.7	6.16	4.7	46824	-64389	-1024713	0.12	0.054	0	0	43145	-6238	6088	-8653	45
376	6.16	4.7	6.16	4.7	76113	127187	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	1774	6088	25059	45
376	6.16	4.7	6.16	4.7	-719834	-719834	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-10013	6088	-25059	45
393	6.16	4.7	6.16	4.7	46687	46687	1024713	0.12	0	0	0	43145	1322	6088	0	45
393	6.16	4.7	6.16	4.7	-793081	-793081	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-10962	6088	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	3245	-2437	-5683	-1756	8928	5683	3955
15	3177	-2506	-5683	-1822	8859	5683	3888
131	1079	-4603	-5683	-2957	6762	5683	2753
262	-555	-6238	-5683	-5555	5127	5683	156
376	-3909	-10013	-5683	-10013	1774	5683	-3085
393	-4361	-10962	-5683	-10962	1322	5683	-3651

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	334291	24	362	257922	19									0	0	0	0
15	342494	25	371	265644	19									0	0	0	0
131	407064	29	441	330394	24									0.05	0.05	0.04	0.04
262	192764	14	209	162032	12									0.04	0.04	0.03	0.03
376	-403273	29	437	-321860	23									0	0	0	0
393	-466355	47	1846	-373197	37					27.2	0.016	0.013	0.012	0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	15	17	1024713	-1024713
1	376	12	1024713	-1024713

Trave a "Piano 1" 17-19

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 17 e tra il filo a20; asta sap n° 84

sezione rettangolare H tot. 65 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	20.61	5.9	12.57	5	-4124886	-4124886	-4391067	0.176	0	0	0	56706	20969	10369	0	45
0	20.61	5.9	12.57	5					0	0	0	56706	-2764	10369	0	45
28	20.61	5.9	12.57	5	-3884060	-3884060	-4391067	0.176	0.145	0	0	56267	20430	10330	30167	45
28	20.61	5.9	12.57	5					0.145	0	0	56267	-3303	10330	-30167	45
75	20.61	5.9	12.23	5	-3095173	-3536936	-4389138	0.178	0.145	0	0	56706	19404	10369	30402	45
75	20.61	5.9	12.23	5					0.145	0	0	56706	-4330	10369	-30402	45
150	20.61	5.9	9.42	5	-2043862	-2396382	-4353641	0.219	0.095	0	0	56706	17521	10369	19896	45
150	20.61	5.9	9.42	5					0.095	0	0	56706	-6213	10369	-19896	45
225	20.61	5.9	9.42	5	-1266752	-1514955	-4353641	0.219	0.097	0	0	56706	15317	10369	20292	45
225	20.61	5.9	9.42	5					0.097	0	0	56706	-8417	10369	-20292	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	8531	-2764	-11295	5025	20969	12438	18498
28	7992	-3303	-11295	4485	20430	12438	17519
75	6966	-4330	-11295	3459	19404	12438	15666
150	5083	-6213	-11295	1576	17521	12438	12285
225	2879	-8417	-11295	-628	15317	12438	9973

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-2965572	116	2826	-2227835	87					19.9	0.025	0.02	0.018	0	0	0	0
28	-2791501	109	2660	-2093308	82					19.9	0.024	0.019	0.017	0	0	0	0
75	-2221260	87	2118	-1652413	65					19.9	0.018	0.014	0.013	0	0	0	0
150	-1461257	60	1402	-1064216	44					19.8	0.011	0.008	0.007	0	0	0	0
225	-899497	37	863	-629241	26					19.8	0.006	0.004	0.004	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo a20 e tra il filo 19; asta sap n° 85

sezione rettangolare H tot. 65 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	20.61	5.9	9.42	5	-1220404	-1220404	-4353641	0.219	0.097	0	0	56706	15317	10369	20292	45
0	20.61	5.9	9.42	5					0.097	0	0	56706	-8417	10313	-20292	45
117	13.19	5.9	9.42	5	300065	438309	2109058	0.115	0.097	0	0	56727	10973	8937	20299	45
117	13.19	5.9	9.42	5	-912148	-1062523	-2841716	0.135	0.097	0	0	56727	-12760	7579	-20299	45
235	12.43	5.5	9.42	5	691495	704781	2100969	0.11	0.097	0	0	56899	6372	7590	20361	45
235	12.43	5.5	9.42	5	-1765289	-2041108	-2699514	0.128	0.097	0	0	56899	-17361	8775	-20361	45
325	14.33	5.4	9.42	5	623585	671648	2103101	0.107	0.145	0	0	56718	2812	9186	30408	45
325	14.33	5.4	9.42	5	-2786236	-2786236	-3103939	0.143	0.145	0	0	56718	-20922	9186	-30408	45
352	14.33	5.4	9.42	5	589400	589400	2103101	0.107	0	0	0	56932	1716	9203	0	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
352	14.33	5.4	9.42	5	-2966188	-2966188	-3103939	0.143	0	0	0	56932	-22017	9203	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	2879	-8417	-11295	-628	15317	12438	9973
117	-1464	-12760	-11295	-4971	10973	12438	5630
235	-6066	-17361	-11295	-9572	6372	12438	1029
325	-9626	-20922	-11295	-13793	2812	12438	-2532
352	-10722	-22017	-11295	-15732	1716	12438	-3627

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-866525	36	832	-605931	25					19.8	0.006	0.004	0.003	0	0	0	0
117	-477129	20	289	-306042	13									0	0	0	0
235	-768103	37	1173	-536897	26					22.8	0.009	0.006	0.006	0	0	0	0
325	-1461978	67	1943	-1081326	49					22.1	0.017	0.013	0.012	0	0	0	0
352	-1598593	73	2124	-1188394	54					22.1	0.019	0.015	0.013	0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	17	2793747	-4391067
1	225	a20	2133385	-4353641
2	0	a20	2133385	-4353641
2	325	19	2103101	-3103939

Trave a "Piano 1" 18-14

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 18 e tra il filo a16; asta sap n° 87

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	4	9.42	4	971134	971134	1582432	0.12	0	0	0	43812	15728	7066	0	45
0	9.42	4	9.42	4	-1485078	-1485078	-1582432	0.12	0	0	0	43812	-9998	7066	0	45
28	9.42	4	9.42	4	897384	897384	1582432	0.12	0.157	0	0	43812	15220	7066	25446	45
28	9.42	4	9.42	4	-1385778	-1385778	-1582432	0.12	0.157	0	0	43812	-10505	7066	-25446	45
75	9.42	4	9.42	4	619201	744361	1582432	0.12	0.157	0	0	43812	14243	7066	25446	45
75	9.42	4	9.42	4	-1064104	-1196631	-1582432	0.12	0.157	0	0	43812	-11482	7066	-25446	45
150	11.99	4	9.42	4	77056	238211	1582732	0.113	0.106	0	0	43812	12440	7354	17195	45
150	11.99	4	9.42	4	-660310	-756832	-2000900	0.14	0.106	0	0	43812	-13286	7656	-17195	45
225	12.57	4	9.42	4	-1023406	-1023406	-2095230	0.145	0.174	0	0	43812	10315	7778	28259	45
225	12.57	4	9.42	4					0.174	0	0	43812	-15410	7778	-28259	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	3828	-9998	-13826	-4854	15728	11900	7732
28	3320	-10505	-13826	-5362	15220	11900	7224
75	2344	-11482	-13826	-6338	14243	11900	6247
150	540	-13286	-13826	-8142	12440	11900	4444
225	-1584	-15410	-13826	-10266	10315	11900	2319

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-353727	24	360	-256972	17									0	0	0	0
28	-339712	23	346	-244197	17									0	0	0	0
75	-320919	22	327	-222451	15									0	0	0	0
150	-427392	29	423	-291627	20									0	0	0	0
225	-726721	51	1409	-508417	36					21.7	0.012	0.009	0.007	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo a16 e tra il filo 14; asta sap n° 124

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	12.57	4	9.42	4	-1052534	-1219176	-2095230	0.145	0.174	0	0	43812	10315	7778	28259	45
0	12.57	4	9.42	4					0.174	0	0	43812	-15410	7778	-28259	45
32	12.57	4	9.42	4	-1322326	-1528463	-2095230	0.145	0.174	0	0	43812	9258	7778	28259	45
32	12.57	4	9.42	4					0.174	0	0	43812	-16468	7778	-28259	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
64	12.57	4	9.42	4	-1654103	-1704345	-2095230	0.145	0.174	0	0	43812	8141	7778	28259	45	
64	12.57	4	9.42	4					0.174	0	0	43812	-17585	7778	-28259	45	
68	12.57	4	9.42	4	-1704345	-1704345	-2095230	0.145	0	0	0	43812	7984	7778	0	45	*
68	12.57	4	9.42	4					0	0	0	43812	-17742	7778	0	45	*
96	12.57	4	9.42	4	-1865103	-1865103	-2095230	0.145	0	0	0	43812	6967	7778	0	45	
96	12.57	4	9.42	4					0	0	0	43812	-18758	7778	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	-1584	-15410	-13826	-10266	10315	11900	2319
32	-2642	-16468	-13826	-11324	9258	11900	1262
64	-3759	-17585	-13826	-12441	8141	11900	145
68	-3916	-17742	-13826	-12598	7984	11900	-12
96	-4933	-18758	-13826	-13614	6967	11900	-1029

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-747440	52	1449	-523059	37					21.7	0.012	0.009	0.008	0	0	0	0	
32	-940950	66	1825	-666236	47					21.7	0.016	0.012	0.011	0	0	0	0	
64	-1179249	82	2287	-844028	59					21.7	0.021	0.016	0.014	0	0	0	0	
68	-1215359	85	2357	-871070	61					21.7	0.022	0.017	0.015	0	0	0	0	
96	-1330901	93	2581	-957621	67					21.7	0.025	0.019	0.017	0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	18	1582432	-1582432
1	225	a16	1582808	-2095230
2	0	a16	1582808	-2095230
2	68	14	1582808	-2095230

Trave a "Piano 1" 19-18

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 19 e tra il filo 18; asta sap n° 86
sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	12.06	3.8	6.03	3.8	498627	498627	1031006	0.092	0	0	0	44002	16379	7688	0	45	
0	12.06	3.8	6.03	3.8	-1552623	-1552623	-2020623	0.166	0	0	0	44002	-4348	7688	0	45	
28	12.06	3.8	6.03	3.8	468908	468908	1031006	0.092	0.157	0	0	44002	15405	7688	25557	45	
28	12.06	3.8	6.03	3.8	-1384190	-1384190	-2020623	0.166	0.157	0	0	44002	-5321	7688	-25557	45	
106	9.95	3.8	6.03	3.8	201360	290165	1031113	0.094	0.096	0	0	44002	12871	7210	15698	45	
106	9.95	3.8	6.03	3.8	-521415	-727670	-1677522	0.139	0.096	0	0	44002	-7855	6102	-15698	45	
212	7.34	3.8	6.03	3.8	355595	492081	1031260	0.098	0.096	0	0	44002	10024	6102	15698	45	
212	7.34	3.8	6.03	3.8	-448393	-606960	-1247739	0.112	0.096	0	0	44002	-10703	6514	-15698	45	
290	8.04	3.8	6.03	3.8	828904	828904	1031218	0.097	0.157	0	0	44002	8341	6716	25557	45	
290	8.04	3.8	6.03	3.8	-1105397	-1105397	-1364220	0.119	0.157	0	0	44002	-12386	6716	-25557	45	
318	8.04	3.8	6.03	3.8	900938	900938	1031218	0.097	0	0	0	44002	7833	6716	0	45	
318	8.04	3.8	6.03	3.8	-1231515	-1231515	-1364220	0.119	0	0	0	44002	-12894	6716	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	4766	-4348	-9114	-1147	16379	11613	13265
28	3793	-5321	-9114	-2119	15405	11613	12292
106	1259	-7855	-9114	-4654	12871	11613	9757
212	-1589	-10703	-9114	-7502	10024	11613	6909
290	-3272	-12386	-9114	-9184	8341	11613	5227
318	-3780	-12894	-9114	-9693	7833	11613	4718

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-720384	55	1456	-526998	40					20	0.012	0.009	0.008	0	0	0	0	
28	-628952	48	1271	-457641	35					20	0.01	0.007	0.006	0	0	0	0	
106	-234388	16	241	-160028	11									0	0	0	0	
212	-76438	5	81	-46399	3									0	0	0	0	
290	-190114	13	200	-138246	10									0	0	0	0	
318	-224482	16	236	-165289	12									0	0	0	0	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	28	19	1031006	-2020623
1	290	18	1031218	-1364220

Trave a "Piano 2" 8-9

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 8 e tra il filo 9; asta sap n° 113

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	6.16	4.7	178140	178140	1024713	0.12	0	0	0	43145	9596	6088	0	45
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-459837	-459837	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-8621	6088	0	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	159644	159644	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	9530	6088	25059	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-433428	-433428	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-8687	6088	-25059	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	11052	52093	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	9271	6088	10024	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-233429	-290768	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-8946	6088	-10024	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	11052	52724	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	8946	6088	10024	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-228856	-283599	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-9271	6088	-10024	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	160497	160497	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	8687	6088	25059	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-420529	-420529	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-9530	6088	-25059	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	179595	179595	1024713	0.12	0	0	0	43145	8621	6088	0	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-446470	-446470	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-9596	6088	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	488	-8621	-9109	-2057	9596	9109	3094
18	422	-8687	-9109	-2123	9530	9109	3028
87	163	-8946	-9109	-2382	9271	9109	2769
173	-162	-9271	-9109	-2707	8946	9109	2444
243	-422	-9530	-9109	-2967	8687	9109	2184
260	-488	-9596	-9109	-3032	8621	9109	2119

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-157365	11	170	-140848	10									0	0	0	0
18	-153308	11	166	-136892	10									0	0	0	0
87	-130191	9	141	-114566	8									0	0	0	0
173	-126552	9	137	-111918	8									0	0	0	0
243	-143860	10	156	-130016	9									0	0	0	0
260	-147181	11	159	-133438	10									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	8	1024713	-1024713
1	243	9	1024713	-1024713

Trave a "Piano 2" 8-12

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 8 e tra il filo 12; asta sap n° 110

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	6.16	4.7	226865	226865	1024713	0.12	0	0	0	43145	9596	6088	0	45
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-519109	-519109	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-8621	6088	0	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	202687	202687	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	9530	6088	25059	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-486598	-486598	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-8687	6088	-25059	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	18123	74533	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	9271	6088	10024	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-254049	-320988	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-8946	6088	-10024	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	13416	71901	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	8946	6088	10024	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-239868	-304406	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-9271	6088	-10024	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	205401	205401	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	8687	6088	25059	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-464716	-464716	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-9530	6088	-25059	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	228589	228589	1024713	0.12	0	0	0	43145	8621	6088	0	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-494325	-494325	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-9596	6088	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	488	-8621	-9109	-2477	9596	9109	3562
18	422	-8687	-9109	-2543	9530	9109	3496
87	163	-8946	-9109	-2802	9271	9109	3237
173	-162	-9271	-9109	-3127	8946	9109	2912
243	-422	-9530	-9109	-3387	8687	9109	2652
260	-488	-9596	-9109	-3452	8621	9109	2587

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-162542	12	176	-146122	11									0	0	0	0
18	-158239	11	171	-141955	10									0	0	0	0
87	-133171	10	144	-117963	9									0	0	0	0
173	-127086	9	138	-113226	8									0	0	0	0
243	-142442	10	154	-129658	9									0	0	0	0
260	-145517	11	158	-132868	10									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	8	1024713	-1024713
1	243	12	1024713	-1024713

Trave a "Piano 2" 9-13

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 9 e tra il filo 13; asta sap n° 112

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	6.16	4.7	6.16	4.7	214606	214606	1024713	0.12	0	0	0	43145	9596	6088	0	45	
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-506463	-506463	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-8621	6088	0	45	
18	6.16	4.7	6.16	4.7	190158	190158	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	9530	6088	25059	45	
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-474578	-474578	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-8687	6088	-25059	45	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	11052	62975	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	9271	6088	10024	45	
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-250475	-314925	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-8946	6088	-10024	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	11052	62377	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	8946	6088	10024	45	
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-249407	-313444	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-9271	6088	-10024	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	189834	189834	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	8687	6088	25059	45	
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-472697	-472697	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-9530	6088	-25059	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	211948	211948	1024713	0.12	0	0	0	43145	8621	6088	0	45	
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-502128	-502128	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-9596	6088	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	488	-8621	-9109	-2457	9596	9109	3439
18	422	-8687	-9109	-2523	9530	9109	3373
87	163	-8946	-9109	-2782	9271	9109	3114
173	-162	-9271	-9109	-3107	8946	9109	2789
243	-422	-9530	-9109	-3366	8687	9109	2530
260	-488	-9596	-9109	-3432	8621	9109	2464

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-162211	12	176	-145929	11									0	0	0	0
18	-158515	11	172	-142210	10									0	0	0	0
87	-138244	10	150	-121758	9									0	0	0	0
173	-138172	10	150	-121459	9									0	0	0	0
243	-158326	11	171	-141432	10									0	0	0	0
260	-162007	12	175	-145090	10									0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	9	1024713	-1024713
1	243	13	1024713	-1024713

Trave a "Piano 2" 12-13

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 12 e tra il filo 13; asta sap n° 111

sezione rettangolare H tot. 50 B 30 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	6.16	4.7	6.16	4.7	108005	108005	1024713	0.12	0	0	0	43145	9596	6088	0	45
0	6.16	4.7	6.16	4.7	-405351	-405351	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-8621	6088	0	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	93609	93609	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	9530	6088	25059	45
18	6.16	4.7	6.16	4.7	-383805	-383805	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-8687	6088	-25059	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	11052	15944	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	9271	6088	10024	45
87	6.16	4.7	6.16	4.7	-222285	-268221	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-8946	6088	-10024	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	11052	15944	1024713	0.12	0.063	0	0	43145	8946	6088	10024	45
173	6.16	4.7	6.16	4.7	-218331	-263511	-1024713	0.12	0.063	0	0	43145	-9271	6088	-10024	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	82139	82139	1024713	0.12	0.157	0	0	43145	8687	6088	25059	45
243	6.16	4.7	6.16	4.7	-378167	-378167	-1024713	0.12	0.157	0	0	43145	-9530	6088	-25059	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	96805	96805	1024713	0.12	0	0	0	43145	8621	6088	0	45
260	6.16	4.7	6.16	4.7	-400437	-400437	-1024713	0.12	0	0	0	43145	-9596	6088	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	488	-8621	-9109	-1589	9596	9109	2538
18	422	-8687	-9109	-1654	9530	9109	2472
87	163	-8946	-9109	-1914	9271	9109	2213
173	-162	-9271	-9109	-2239	8946	9109	1888
243	-422	-9530	-9109	-2498	8687	9109	1629
260	-488	-9596	-9109	-2564	8621	9109	1563

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-165727	12	179	-148673	11									0	0	0	0
18	-162210	12	176	-145098	10									0	0	0	0
87	-143359	10	155	-125782	9									0	0	0	0
173	-145064	10	157	-126905	9									0	0	0	0
243	-166637	12	180	-148014	11									0	0	0	0
260	-170498	12	185	-151816	11									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	12	1024713	-1024713
1	243	13	1024713	-1024713

Trave a "Piano coronamento" 1-2

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 1 e tra il filo 2; asta sap n° 61

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	4.62	4.7	4.62	4.7	113491	113491	430845	0.175	0	0	0	32128	2491	5158	0	45
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-237936	-237936	-430846	0.175	0	0	0	32128	-829	5158	0	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	115053	116953	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2439	5158	23325	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-225897	-225897	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-882	5158	-23325	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	103113	106491	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1937	5158	7013	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-36929	-47337	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1383	5158	-7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	101839	105200	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1383	5158	7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	-35066	-45383	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1937	5158	-7013	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	113513	115433	430845	0.175	0.262	0	0	32128	882	5158	23325	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	-222702	-222702	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-2439	5158	-23325	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	111986	111986	430845	0.175	0	0	0	32128	829	5158	0	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	-234720	-234720	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2491	5158	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	831	-829	-1660	229	2491	1660	1436
18	779	-882	-1660	177	2439	1660	1384
185	277	-1383	-1660	-325	1937	1660	882
369	-277	-1937	-1660	-879	1383	1660	328
537	-779	-2439	-1660	-1380	882	1660	-173
554	-831	-2491	-1660	-1433	829	1660	-226

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-62919	10	147	-62223	10									0	0	0	0	
18	-56115	9	131	-55422	9									0	0	0	0	
185	33329	5	78	33329	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
369	33599	5	78	33599	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
537	-55105	9	128	-54594	8									0	0	0	0	
554	-61874	10	144	-61367	10									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	1	430845	-430846
1	537	2	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 2-6

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 2 e tra il filo 6; asta sap n° 60

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	88382	88382	430845	0.175	0	0	0	32128	2488	5158	0	45	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-210667	-210667	-430846	0.175	0	0	0	32128	-821	5158	0	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	90963	94360	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2436	5158	23325	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-199699	-199699	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-873	5158	-23325	45	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	100106	101406	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1932	5158	6996	45	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-32395	-40622	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1377	5158	-6996	45	
371	4.62	4.7	4.62	4.7	109329	111582	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1377	5158	6996	45	
371	4.62	4.7	4.62	4.7	-43030	-52387	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1932	5158	-6996	45	
538	4.62	4.7	4.62	4.7	104926	108066	430845	0.175	0	0	0	32128	873	5158	0	45	
538	4.62	4.7	4.62	4.7	-217632	-217632	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2436	5158	0	45	
556	4.62	4.7	4.62	4.7	102525	102525	430845	0.175	0	0	0	32128	821	5158	0	45	
556	4.62	4.7	4.62	4.7	-228914	-228914	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2488	5158	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	834	-821	-1655	322	2488	1655	1338
18	781	-873	-1655	270	2436	1655	1285
185	278	-1377	-1655	-234	1932	1655	782
371	-278	-1932	-1655	-789	1377	1655	226
538	-781	-2436	-1655	-1293	873	1655	-277
556	-834	-2488	-1655	-1345	821	1655	-330

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-61538	10	143	-61143	9									0	0	0	0	
18	-54771	9	128	-54368	8									0	0	0	0	
185	34065	5	79	34065	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
371	33424	5	78	33424	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
538	-57246	9	133	-56353	9									0	0	0	0	
556	-64096	10	149	-63195	10									0	0	0	0	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	2	430845	-430846
1	538	6	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 5-1

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 5 e tra il filo 1; asta sap n° 62

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	4.62	4.7	4.62	4.7	110790	110790	430845	0.175	0	0	0	32128	2489	5158	0	45
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-233843	-233843	-430846	0.175	0	0	0	32128	-824	5158	0	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	112887	115583	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2437	5158	23325	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-222366	-222366	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-877	5158	-23325	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	112007	114417	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1934	5158	6996	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-44737	-54120	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1379	5158	-6996	45
370	4.62	4.7	4.62	4.7	98061	99734	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1379	5158	6996	45
370	4.62	4.7	4.62	4.7	-31330	-40043	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1934	5158	-6996	45
538	4.62	4.7	4.62	4.7	88824	92263	430845	0.175	0.262	0	0	32128	877	5158	23325	45
538	4.62	4.7	4.62	4.7	-199821	-199821	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-2437	5158	-23325	45
555	4.62	4.7	4.62	4.7	86205	86205	430845	0.175	0	0	0	32128	824	5158	0	45
555	4.62	4.7	4.62	4.7	-210828	-210828	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2489	5158	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	833	-824	-1657	294	2489	1657	1368
18	780	-877	-1657	242	2437	1657	1315
185	278	-1379	-1657	-261	1934	1657	813
370	-278	-1934	-1657	-816	1379	1657	258
538	-780	-2437	-1657	-1318	877	1657	-245
555	-833	-2489	-1657	-1371	824	1657	-297

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-61994	10	144	-61527	10									0	0	0	0
18	-55211	9	129	-54740	9									0	0	0	0
185	33839	5	79	33839	5									0.03	0.03	0.03	0.03
370	33600	5	78	33600	5									0.03	0.03	0.03	0.03
538	-56201	9	131	-55499	9									0	0	0	0
555	-63017	10	147	-62311	10									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	5	430845	-430846
1	538	1	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 5-15

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 5 e tra il filo 15; asta sap n° 55

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	4.62	4.7	4.62	4.7	85920	85920	430845	0.175	0	0	0	32128	2491	5158	0	45
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-211761	-211761	-430846	0.175	0	0	0	32128	-829	5158	0	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	88522	91804	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2439	5158	23325	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-200707	-200707	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-882	5158	-23325	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	100312	101644	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1937	5158	7013	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-34409	-40421	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1383	5158	-7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	103294	104240	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1383	5158	7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	-35630	-40934	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1937	5158	-7013	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	92223	95298	430845	0.175	0.262	0	0	32128	882	5158	23325	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	-199460	-199460	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-2439	5158	-23325	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	89955	89955	430845	0.175	0	0	0	32128	829	5158	0	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	-210682	-210682	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2491	5158	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	831	-829	-1660	332	2491	1660	1339
18	779	-882	-1660	280	2439	1660	1287
185	277	-1383	-1660	-222	1937	1660	785
369	-277	-1937	-1660	-776	1383	1660	231
537	-779	-2439	-1660	-1277	882	1660	-270
554	-831	-2491	-1660	-1330	829	1660	-323

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-63808	10	149	-62921	10									0	0	0	0	
18	-56973	9	133	-56093	9									0	0	0	0	
185	33226	5	77	33226	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
369	34046	5	79	34046	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
537	-54044	8	126	-53619	8									0	0	0	0	
554	-60782	9	142	-60363	9									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	5	430845	-430846
1	537	15	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 6-16

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 6 e tra il filo 16; asta sap n° 59

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	89224	89224	430845	0.175	0	0	0	32128	2491	5158	0	45	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-214782	-214782	-430846	0.175	0	0	0	32128	-829	5158	0	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	91473	94562	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2439	5158	23325	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-203428	-203428	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-882	5158	-23325	45	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	101742	102705	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1937	5158	7013	45	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-36628	-42080	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1383	5158	-7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	99350	100602	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1383	5158	7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	-33601	-39823	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1937	5158	-7013	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	89694	92845	430845	0.175	0.262	0	0	32128	882	5158	23325	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	-199865	-199865	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-2439	5158	-23325	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	87165	87165	430845	0.175	0	0	0	32128	829	5158	0	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	-210880	-210880	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2491	5158	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	831	-829	-1660	323	2491	1660	1342
18	779	-882	-1660	271	2439	1660	1290
185	277	-1383	-1660	-231	1937	1660	788
369	-277	-1937	-1660	-785	1383	1660	234
537	-779	-2439	-1660	-1286	882	1660	-267
554	-831	-2491	-1660	-1339	829	1660	-320

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-63633	10	148	-62779	10									0	0	0	0	
18	-56830	9	132	-55978	9									0	0	0	0	
185	32867	5	77	32867	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
369	33177	5	77	33177	5									0.03	0.03	0.03	0.03	
537	-55871	9	130	-55086	9									0	0	0	0	
554	-62642	10	146	-61857	10									0	0	0	0	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	6	430845	-430846
1	537	16	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 15-20

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 15 e tra il filo 20; asta sap n° 56

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	4.62	4.7	4.62	4.7	114665	114665	430845	0.175	0	0	0	32128	2491	5158	0	45
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-234029	-234029	-430846	0.175	0	0	0	32128	-828	5158	0	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	116676	119246	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2438	5158	23325	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-222621	-222621	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-880	5158	-23325	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	113939	116561	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1936	5158	7013	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-46260	-55665	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1382	5158	-7013	45
370	4.62	4.7	4.62	4.7	98677	100410	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1382	5158	7013	45
370	4.62	4.7	4.62	4.7	-34452	-43396	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1936	5158	-7013	45
537	4.62	4.7	4.62	4.7	90689	94038	430845	0.175	0	0	0	32128	880	5158	0	45
537	4.62	4.7	4.62	4.7	-206341	-206341	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2438	5158	0	45
554	4.62	4.7	4.62	4.7	88130	88130	430845	0.175	0	0	0	32128	828	5158	0	45
554	4.62	4.7	4.62	4.7	-217528	-217528	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2491	5158	0	45

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	832	-828	-1659	285	2491	1659	1359
18	779	-880	-1659	233	2438	1659	1307
185	277	-1382	-1659	-269	1936	1659	805
370	-277	-1936	-1659	-824	1382	1659	251
537	-779	-2438	-1659	-1326	880	1659	-251
554	-832	-2491	-1659	-1378	828	1659	-304

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-59915	9	140	-59682	9									0	0	0	0
18	-53222	8	124	-52973	8									0	0	0	0
185	34050	5	79	34050	5									0.03	0.03	0.03	0.03
370	32452	5	76	32452	5									0.03	0.03	0.03	0.03
537	-59047	9	138	-57826	9									0	0	0	0
554	-65936	10	154	-64699	10									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	15	430845	-430846
1	537	20	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 20-21

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 20 e tra il filo 21; asta sap n° 57

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	4.62	4.7	4.62	4.7	115621	115621	430845	0.175	0	0	0	32128	2491	5158	0	45
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-246754	-246754	-430846	0.175	0	0	0	32128	-829	5158	0	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	117089	118911	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2439	5158	23325	45
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-234412	-234412	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-882	5158	-23325	45
185	4.62	4.7	4.62	4.7	104080	107534	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1937	5158	7013	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-40370	-51128	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1383	5158	-7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	104793	108555	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1383	5158	7013	45	
369	4.62	4.7	4.62	4.7	-36070	-46513	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1937	5158	-7013	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	122287	123776	430845	0.175	0.262	0	0	32128	882	5158	23325	45	
537	4.62	4.7	4.62	4.7	-225522	-225522	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-2439	5158	-23325	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	121019	121019	430845	0.175	0	0	0	32128	829	5158	0	45	
554	4.62	4.7	4.62	4.7	-237589	-237589	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2491	5158	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	831	-829	-1660	224	2491	1660	1466
18	779	-882	-1660	171	2439	1660	1413
185	277	-1383	-1660	-330	1937	1660	912
369	-277	-1937	-1660	-884	1383	1660	358
537	-779	-2439	-1660	-1386	882	1660	-144
554	-831	-2491	-1660	-1438	829	1660	-196

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-67083	10	156	-65566	10									0	0	0	0
18	-60148	9	140	-58661	9									0	0	0	0
185	32195	5	75	32195	5									0.03	0.03	0.03	0.03
369	34464	5	80	34464	5									0.03	0.03	0.03	0.03
537	-51730	8	121	-51730	8									0	0	0	0
554	-58409	9	136	-58409	9									0	0	0	0

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	20	430845	-430846
1	537	21	430845	-430846

Trave a "Piano coronamento" 21-16

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 21 e tra il filo 16; asta sap n° 58

sezione rettangolare H tot. 30 B 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	95571	95571	430845	0.175	0	0	0	32128	2489	5158	0	45	
0	4.62	4.7	4.62	4.7	-213984	-213984	-430846	0.175	0	0	0	32128	-824	5158	0	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	97924	100990	430845	0.175	0.262	0	0	32128	2437	5158	23325	45	
18	4.62	4.7	4.62	4.7	-202879	-202879	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-877	5158	-23325	45	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	101502	103787	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1934	5158	6996	45	
185	4.62	4.7	4.62	4.7	-31921	-41028	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1379	5158	-6996	45	
370	4.62	4.7	4.62	4.7	113171	115924	430845	0.175	0.079	0	0	32128	1379	5158	6996	45	
370	4.62	4.7	4.62	4.7	-46575	-56520	-430846	0.175	0.079	0	0	32128	-1934	5158	-6996	45	
538	4.62	4.7	4.62	4.7	116081	118667	430845	0.175	0.262	0	0	32128	877	5158	23325	45	
538	4.62	4.7	4.62	4.7	-229426	-229426	-430846	0.175	0.262	0	0	32128	-2437	5158	-23325	45	
555	4.62	4.7	4.62	4.7	114063	114063	430845	0.175	0	0	0	32128	824	5158	0	45	
555	4.62	4.7	4.62	4.7	-241149	-241149	-430846	0.175	0	0	0	32128	-2489	5158	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	833	-824	-1657	270	2489	1657	1379
18	780	-877	-1657	217	2437	1657	1327
185	278	-1379	-1657	-285	1934	1657	824
370	-278	-1934	-1657	-840	1379	1657	269
538	-780	-2437	-1657	-1343	877	1657	-234
555	-833	-2489	-1657	-1395	824	1657	-286

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-59266	9	138	-59266	9									0	0	0	0
18	-52529	8	122	-52529	8									0	0	0	0
185	34890	5	81	34890	5									0.03	0.03	0.03	0.03
370	33565	5	78	33565	5									0.03	0.03	0.03	0.03
538	-57793	9	135	-56673	9									0	0	0	0
555	-64685	10	151	-63543	10									0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	18	21	430845	-430846
1	538	16	430845	-430846

Trave a quota "base cop"- "Piano 2"- "Colmo"- "Piano 2"- "base cop" c8-c13

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo c8 e tra il filo 8; asta sap n° 120

sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	0	4	0	4	0	5091	0	0	0.203	0	0	50002	4255	7640	15034	45	*
0	0	4	0	4	0	-8478	0	0	0.203	0	0	50002	-5102	7640	-15034	45	*
62	12.06	4.7	10.05	4.9	-113196	-140975	-850232	0.254	0.203	0	0	48098	4255	9817	14461	45	
62	12.06	4.7	10.05	4.9					0.203	0	0	48098	-5102	9817	-14461	45	
124	12.06	4.6	10.05	5	-389777	-446305	-854740	0.256	0.203	0	0	48098	4255	9817	14461	45	
124	12.06	4.6	10.05	5					0.203	0	0	48098	-5143	9817	-14461	45	
169	12.06	4.6	10.05	5	-692467	-692467	-858006	0.257	0.628	0	0	48688	4255	9867	45245	45	
169	12.06	4.6	10.05	5					0.628	0	0	48688	-6558	9867	-45245	45	
187	12.06	4.5	10.05	5.1	-768181	-768181	-859325	0.257	0	0	0	48098	4255	9817	0	45	
187	12.06	4.5	10.05	5.1					0	0	0	48098	-7026	9817	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	0	-5102	-5102	-638	4255	4255	638
62	0	-5102	-5102	-2791	4255	4255	-1198
124	0	-5143	-5102	-5143	4255	4255	-2750
169	0	-6558	-5102	-6558	4255	4255	-3525
187	0	-7026	-5102	-7026	4255	4255	-3785

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	0	0	0	0	0									0	0	0	0
62	-75657	9	133	-67431	8									0	0	0	0
124	-287530	51	1357	-256534	45					23.6	0.011	0.009	0.009	0	0	0	0
169	-510961	90	2404	-456254	80					23.6	0.023	0.021	0.02	0	0	0	0
187	-566863	100	2663	-506257	89					23.5	0.026	0.023	0.023	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo 8 e tra il filo c1; asta sap n° 115

sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	12.06	4.5	10.05	5.1	-256229	-256229	-858788	0.258	0	0	0	48071	7117	9814	0	45	
0	12.06	4.5	10.05	5.1					0	0	0	48071	-2297	9814	0	45	
18	12.06	4.6	10.05	5.1	-220714	-220714	-857566	0.257	0.628	0	0	48664	6822	9865	45223	45	
18	12.06	4.6	10.05	5.1					0.628	0	0	48664	-2592	9865	-45223	45	
61	17.25	4.7	10.05	5	-96351	-116507	-1166321	0.309	0.229	0	0	48008	6165	10559	16226	45	
61	17.25	4.7	10.05	5					0.229	0	0	48008	-3249	11050	-16226	45	
123	28.15	6.2	10.05	4.9	15031	25276	864568	0.293	0.229	0	0	47835	5443	9217	16167	45	
123	28.15	6.2	10.05	4.9	5510	-6839	-1627600	0.487	0.229	0	0	47835	-3971	9217	-16167	45	
146	28.15	6.2	10.05	4.9	39557	39557	864577	0.293	0.229	0	0	47916	5225	9223	16194	45	
146	28.15	6.2	10.05	4.9					0.229	0	0	47916	-4189	9223	-16194	45	
184	18.1	4.8	20.11	5.2	57005	57005	1301545	0.308	0	0	0	47131	4626	9136	0	45	
184	18.1	4.8	20.11	5.2					0	0	0	47131	-4788	9136	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	2448	-2297	-4745	1894	7117	4669	3499
18	2153	-2592	-4745	1588	6822	4669	3043
61	1496	-3249	-4745	921	6165	4669	2054
123	774	-3971	-4745	225	5443	4669	1117
146	556	-4189	-4745	30	5225	4669	922
184	-43	-4788	-4745	-194	4626	4669	698

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-189245	22	331	-169730	20									0	0	0	0
18	-162946	19	285	-145985	17									0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
61	-67998	8	116	-60361	7									0	0	0	0	
123	11154	1	20	10270	1									0	0	0	0	
146	29161	3	51	25937	3									0	0	0	0	
184	41802	5	70	36646	4									0	0	0	0	

campata n. 3 tra il filo c1 e tra il filo 13; asta sap n° 117
sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	18.1	4.8	20.11	5.2	60662	60662	1302657	0.308	0	0	0	47156	4626	9140	0	45	
0	18.1	4.8	20.11	5.2					0	0	0	47156	-4788	9140	0	45	
38	28.15	6.2	10.05	5	40772	40772	858439	0.295	0	0	0	47672	4057	9204	0	45	
38	28.15	6.2	10.05	5					0	0	0	47672	-5358	9204	0	45	
61	28.15	6.2	10.05	5.1	14942	24810	855250	0.296	0.228	0	0	47478	3754	9181	16007	45	
61	28.15	6.2	10.05	5.1	3808	-8852	-1616763	0.493	0.228	0	0	47478	-5661	9181	-16007	45	
123	20.81	4.7	10.05	5.3	-101258	-124939	-1372581	0.359	0.228	0	0	47710	3133	11733	16085	45	
123	20.81	4.7	10.05	5.3					0.228	0	0	47710	-6281	10274	-16085	45	
166	12.06	4.4	10.05	5.4	-233851	-233851	-867756	0.266	0.628	0	0	49121	2831	9903	45647	45	
166	12.06	4.4	10.05	5.4					0.628	0	0	49121	-6584	9903	-45647	45	
184	12.06	4.3	10.05	5.5	-270320	-270320	-871449	0.267	0	0	0	47884	2742	9798	0	45	
184	12.06	4.3	10.05	5.5					0	0	0	47884	-6672	9798	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	-43	-4788	-4745	-766	4626	4669	143
38	-613	-5358	-4745	-990	4057	4669	-81
61	-916	-5661	-4745	-1185	3754	4669	-276
123	-1536	-6281	-4745	-2154	3133	4669	-970
166	-1839	-6584	-4745	-3140	2831	4669	-1636
184	-1927	-6672	-4745	-3595	2742	4669	-1941

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	44450	5	74	38774	4									0	0	0	0	
38	30040	3	53	26639	3									0	0	0	0	
61	9998	1	18	9375	1									0	0	0	0	
123	-74108	9	124	-65259	8									0	0	0	0	
166	-172445	20	302	-153573	18									0	0	0	0	
184	-199431	24	349	-177854	21									0	0	0	0	

mensola destra tra il filo 13 e tra il filo c13; asta sap n° 119
sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	12.06	4.3	10.05	5.5	-769103	-769103	-872676	0.265	0	0	0	47948	7030	9804	0	45	
18	12.06	4.3	10.05	5.4	-693338	-693338	-869989	0.264	0.209	0	0	49239	6562	9913	15253	45	
62	12.06	4.5	10.05	5.2	-390418	-446993	-863253	0.261	0.209	0	0	47999	5147	9808	14869	45	
124	12.06	4.6	10.05	5	-113563	-141396	-854187	0.257	0.209	0	0	48050	2796	9813	14884	45	
187	0	4	0	4	0	5085	0	0	0.209	0	0	50002	640	7640	15489	45	*
187	0	4	0	4	0	-8532	0	0	0.209	0	0	50002	-640	7640	-15489	45	*

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	0	3787	0	3787	7030	0	7030
18	0	3527	0	3527	6562	0	6562
62	0	2752	0	2752	5147	0	5147
124	0	1198	0	1198	2796	0	2796
187	0	-640	0	-640	640	0	640

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-567538	99	2634	-506847	88					23.5	0.026	0.023	0.022	0	0	0	0	
18	-511599	89	2380	-456811	80					23.5	0.023	0.02	0.02	0	0	0	0	
62	-287999	51	1349	-256944	45					23.5	0.011	0.009	0.009	0	0	0	0	
124	-75891	9	133	-67636	8									0	0	0	0	
187	0	0	0	0	0									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	0	c8	0	0
1	169	8	711287	-858006
2	18	8	710868	-857566
2	146	c1	864577	-1627688
3	38	c1	858439	-1620438
3	166	13	695917	-867756
mensola destra	18	13	696872	-869989

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Trave a quota "base cop"-"Piano 2"-"Colmo"-"Piano 2"-"base cop" c12-c9

Verifiche di resistenza SLE (§ 7.3.7.1) omesse in quanto garantite da uno spettro SLD sempre minore di quello SLV

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo c12 e tra il filo 12; asta sap n° 118

sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	0	4	0	4	0	5018	0	0	0.203	0	0	50002	4254	7640	15034	45	*
0	0	4	0	4	0	-8406	0	0	0.203	0	0	50002	-5101	7640	-15034	45	*
62	12.06	4.7	10.05	4.9	-112707	-140413	-850225	0.254	0.203	0	0	48098	4254	9817	14461	45	
62	12.06	4.7	10.05	4.9					0.203	0	0	48098	-5101	9817	-14461	45	
124	12.06	4.6	10.05	5	-389777	-446305	-854724	0.256	0.203	0	0	48098	4254	9817	14461	45	
124	12.06	4.6	10.05	5					0.203	0	0	48098	-5143	9817	-14461	45	
169	12.06	4.6	10.05	5	-692467	-692467	-857984	0.257	0.628	0	0	48687	4254	9867	45244	45	
169	12.06	4.6	10.05	5					0.628	0	0	48687	-6558	9867	-45244	45	
187	12.06	4.5	10.05	5.1	-768181	-768181	-859266	0.257	0	0	0	48098	4254	9817	0	45	
187	12.06	4.5	10.05	5.1					0	0	0	48098	-7026	9817	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	0	-5101	-5101	-631	4254	4254	631
62	0	-5101	-5101	-2791	4254	4254	-1205
124	0	-5143	-5101	-5143	4254	4254	-2750
169	0	-6558	-5101	-6558	4254	4254	-3525
187	0	-7026	-5101	-7026	4254	4254	-3785

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	0	0	0	0	0									0	0	0	0
62	-75657	9	133	-67431	8									0	0	0	0
124	-287530	51	1357	-256534	45					23.6	0.011	0.009	0.009	0	0	0	0
169	-510961	90	2404	-456254	80					23.6	0.023	0.021	0.02	0	0	0	0
187	-566863	100	2664	-506257	89					23.5	0.026	0.023	0.023	0	0	0	0

campata n. 2 tra il filo 12 e tra il filo c1; asta sap n° 114

sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	12.06	4.5	10.05	5.1	-263694	-263694	-858763	0.258	0	0	0	48071	7163	9814	0	45	
0	12.06	4.5	10.05	5.1					0	0	0	48071	-2258	9814	0	45	
18	12.06	4.6	10.05	5.1	-227853	-227853	-857540	0.257	0.628	0	0	48662	6868	9865	45221	45	
18	12.06	4.6	10.05	5.1					0.628	0	0	48662	-2554	9865	-45221	45	
61	17.25	4.7	10.05	5	-98392	-121312	-1166302	0.309	0.229	0	0	48009	6211	10559	16226	45	
61	17.25	4.7	10.05	5					0.229	0	0	48009	-3210	11050	-16226	45	
123	28.15	6.2	10.05	4.9	14653	22725	864568	0.293	0.229	0	0	47837	5489	9217	16168	45	
123	28.15	6.2	10.05	4.9	2814	-9280	-1627599	0.487	0.229	0	0	47837	-3932	9217	-16168	45	
146	28.15	6.2	10.05	4.9	37624	37624	864578	0.293	0.229	0	0	47918	5271	9223	16195	45	
146	28.15	6.2	10.05	4.9					0.229	0	0	47918	-4150	9223	-16195	45	
184	18.1	4.8	20.11	4.8	55969	55969	1331742	0.302	0	0	0	48045	4672	9234	0	45	
184	18.1	4.8	20.11	4.8					0	0	0	48045	-4749	9234	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	2448	-2258	-4706	1946	7163	4715	3534
18	2153	-2554	-4706	1641	6868	4715	3078
61	1496	-3210	-4706	974	6211	4715	2091
123	774	-3932	-4706	279	5489	4715	1114
146	556	-4150	-4706	84	5271	4715	918
184	-43	-4749	-4706	-140	4672	4715	695

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP
0	-194705	23	341	-174311	21									0	0	0	0
18	-168163	20	295	-150346	18									0	0	0	0
61	-71966	8	123	-63595	7									0	0	0	0
123	9017	1	16	8733	1									0	0	0	0
146	27823	3	49	25080	3									0	0	0	0
184	41133	5	68	36398	4									0	0	0	0

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

campata n. 3 tra il filo c1 e tra il filo 9; asta sap n° 116
sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	18.1	4.8	20.11	4.8	56606	56606	1331742	0.302	0	0	0	48045	4672	9234	0	45	
0	18.1	4.8	20.11	4.8					0	0	0	48045	-4749	9234	0	45	
38	28.15	6.2	10.05	4.9	37270	37270	862477	0.294	0	0	0	47918	4102	9223	0	45	
38	28.15	6.2	10.05	4.9					0	0	0	47918	-5319	9223	0	45	
61	28.15	6.2	10.05	4.9	12254	22810	861105	0.294	0.229	0	0	47837	3799	9217	16168	45	
61	28.15	6.2	10.05	4.9	6224	-6195	-1623577	0.488	0.229	0	0	47837	-5622	9217	-16168	45	
123	19.89	4.7	10.05	5	-96090	-118822	-1318618	0.341	0.229	0	0	47938	3178	11580	16202	45	
123	19.89	4.7	10.05	5					0.229	0	0	47938	-6243	10266	-16202	45	
166	12.06	4.6	10.05	5.1	-224322	-224322	-854800	0.258	0.628	0	0	48524	2875	9853	45093	45	
166	12.06	4.6	10.05	5.1					0.628	0	0	48524	-6546	9853	-45093	45	
184	12.06	4.6	10.05	5.1	-259863	-259863	-856245	0.258	0	0	0	48008	2787	9809	0	45	
184	12.06	4.6	10.05	5.1					0	0	0	48008	-6634	9809	0	45	

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	-43	-4749	-4706	-706	4672	4715	188
38	-613	-5319	-4706	-930	4102	4715	-36
61	-916	-5622	-4706	-1125	3799	4715	-231
123	-1537	-6243	-4706	-2065	3178	4715	-926
166	-1840	-6546	-4706	-3052	2875	4715	-1592
184	-1928	-6634	-4706	-3508	2787	4715	-1898

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	40384	4	67	35701	4									0	0	0	0	
38	27558	3	48	24837	3									0	0	0	0	
61	9292	1	16	8997	1									0	0	0	0	
123	-70299	8	118	-62026	7									0	0	0	0	
166	-165503	20	290	-147844	17									0	0	0	0	
184	-191819	23	336	-171597	20									0	0	0	0	

mensola destra tra il filo 9 e tra il filo c9; asta sap n° 121
sezione rettangolare H tot. 25 B 75 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	12.06	4.6	10.05	5.1	-769103	-769103	-856778	0.258	0	0	0	48035	7030	9811	0	45	
18	12.06	4.6	10.05	5	-693338	-693338	-855718	0.257	0.209	0	0	48573	6562	9857	15046	45	
62	12.06	4.7	10.05	5	-390418	-446993	-853077	0.256	0.209	0	0	48056	5147	9813	14886	45	
124	12.06	4.7	10.05	4.9	-113130	-140898	-849416	0.254	0.209	0	0	48078	2796	9815	14893	45	
187	0	4	0	4	0	5021	0	0	0.209	0	0	50002	634	7640	15489	45	*
187	0	4	0	4	0	-8468	0	0	0.209	0	0	50002	-634	7640	-15489	45	*

Valutazione dei tagli secondo gerarchia delle resistenze

x	contributo gravitazion.	VEd negativo	contributo mom.resist.	elastico	VEd positivo	contributo mom.resist.	elastico
0	0	3787	0	3787	7030	0	7030
18	0	3527	0	3527	6562	0	6562
62	0	2752	0	2752	5147	0	5147
124	0	1204	0	1204	2796	0	2796
187	0	-634	0	-634	634	0	634

Verifiche in esercizio

x	M.rara	sigma c. rara	sigma f. rara	M.QP	sigma c. QP	srmi	wki rara	wki freq.	wki QP	srms	wks rara	wks freq.	wks QP	fg. rara	ff. rara	fg. QP	ff. QP	
0	-567538	100	2674	-506847	89					23.6	0.026	0.023	0.023	0	0	0	0	
18	-511599	90	2413	-456811	81					23.6	0.023	0.021	0.02	0	0	0	0	
62	-287999	51	1362	-256944	45					23.6	0.011	0.009	0.009	0	0	0	0	
124	-75891	9	133	-67636	8									0	0	0	0	
187	0	0	0	0	0									0	0	0	0	

Momenti resistenti a filo appoggi (per controllo pilastri)

campata	x	appoggio	Mb,Rd +	Mb,Rd -
1	0	c12	0	0
1	169	12	711329	-857984
2	18	12	710890	-857540
2	146	c1	864578	-1627494
3	38	c1	862477	-1625022
3	166	9	711183	-854800
mensola destra	18	9	711551	-855718

Trave di fondazione a "Fondazione" 1-a1

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 1 e tra il filo a1; asta sap n° 27
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	213368	213368	4059848	0.305	0	0	0	88893	-3596	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-310760	-310760	-2532062	0.068									
18	9.42	5	15.71	5	193519	193519	4059848	0.305	0.066	0	0	88893	-2899	10473	-16232	45	
18	9.42	5	15.71	5	-329139	-370339	-2532062	0.068									
52	9.42	5	15.71	5	122071	186654	4059848	0.305	0.066	0	0	88893	509	10473	16232	45	
52	9.42	5	15.71	5	-372960	-375126	-2532062	0.068	0.066	0	0	88893	-2754	10473	-16232	45	
105	9.42	5	15.71	5	69376	153298	4059848	0.305	0.066	0	0	88893	3565	10473	16232	45	
105	9.42	5	15.71	5	-357677	-389449	-2532062	0.068	0.066	0	0	88893	-2790	10473	-16232	45	
137	9.42	5	15.71	5	155566	155566	4059848	0.305	0.066	0	0	88893	5301	10473	16232	45	
137	9.42	5	15.71	5	-390191	-390191	-2532062	0.068	0.066	0	0	88893	-2764	10473	-16232	45	
157	9.42	5	15.71	5	196658	196658	4059848	0.305	0	0	0	88893	6328	10473	0	45	
157	9.42	5	15.71	5	-405996	-405996	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-2725	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-53509	1	17	-48696	1									-0.96	-0.21	
18	-72837	1	23	-67810	1									-0.93	-0.22	
52	-131593	2	41	-125445	2									-0.87	-0.24	
105	-151045	2	47	-144150	2									-0.81	-0.25	
137	-122241	2	38	-117313	2									-0.79	-0.26	
157	-108575	2	34	-104669	2									-0.78	-0.25	

Trave di fondazione a "Fondazione" 3-8

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 3 e tra il filo 8; asta sap n° 126
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	649389	649389	4059848	0.305	0	0	0	88893	-8360	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1285098	-1285098	-2532062	0.068									
15	9.42	5	15.71	5	594800	594800	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7793	10473	0	45	
15	9.42	5	15.71	5	-1295003	-1326455	-2532062	0.068									
133	9.42	5	15.71	5	-1164627	-1259056	-2532062	0.068	0.06	0	0	88893	3560	10473	14892	45	
133	9.42	5	15.71	5				0.06	0	0	0	88893	-3747	10473	-14892	45	
266	9.42	5	15.71	5	-616449	-771406	-2532062	0.068	0.06	0	0	88893	7648	10473	14892	45	
266	9.42	5	15.71	5				0.06	0	0	0	88893	-867	10473	-14892	45	
382	9.42	5	15.71	5	703218	703218	4059848	0.305	0.06	0	0	88893	11995	12417	14892	45	
382	9.42	5	15.71	5	-288061	-319581	-2532062	0.068									
399	9.42	5	15.71	5	807345	807345	4059848	0.305	0	0	0	88893	12730	12417	0	45	
399	9.42	5	15.71	5	-275845	-275845	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-411424	6	129	-317855	5									-1.22	-0.42	
15	-448982	7	141	-350102	5									-1.15	-0.4	
133	-720975	11	226	-592891	9									-0.83	-0.3	
266	-443816	7	139	-370194	5									-0.76	-0.32	
382	233615	5	52	207579	4									-0.85	-0.39	
399	301163	6	67	265750	6									-0.86	-0.4	

Trave di fondazione a "Fondazione" 5-a5

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 5 e tra il filo a5; asta sap n° 28
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	247728	247728	4059848	0.305	0	0	0	88893	-3595	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-352715	-352715	-2532062	0.068									
18	9.42	5	15.71	5	227209	227209	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	-2947	10473	-17669	45	
18	9.42	5	15.71	5	-370688	-408367	-2532062	0.068									
49	9.42	5	15.71	5	156367	227209	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	452	10473	17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	-407861	-408964	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-2872	10473	-17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	89293	123468	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	3545	10473	17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	-382646	-407099	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-2825	10473	-17669	45	
127	9.42	5	15.71	5	108206	108206	4059848	0.305	0	0	0	88893	5404	10473	0	45	
127	9.42	5	15.71	5	-353131	-385051	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-2785	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	150574	150574	4059848	0.305	0	0	0	88893	6689	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	-369415	-369415	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-2734	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkIR	wkIF	wkIQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-58999	1	19	-52494	1									-1.08	-0.06	
18	-78642	1	25	-71739	1									-1.02	-0.12	
49	-134556	2	42	-125747	2									-0.91	-0.23	
98	-157582	2	49	-146676	2									-0.91	-0.25	
127	-131552	2	41	-122463	2									-0.93	-0.24	
147	-117304	2	37	-109420	2									-0.96	-0.22	

Trave di fondazione a "Fondazione" 7-10

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 7 e tra il filo 8; asta sap nø 47

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	1028423	1028423	4059848	0.305	0	0	0	88893	-8983	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1181056	-1181056	-2532062	0.068									
15	9.42	5	15.71	5	979528	979528	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7968	10473	0	45	
15	9.42	5	15.71	5	-1204195	-1269012	-2532062	0.068									
144	9.42	5	15.71	5	237640	393494	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	2990	10473	15567	45	
144	9.42	5	15.71	5	-1159704	-1234367	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-4705	10473	-15567	45	
289	9.42	5	15.71	5	-572861	-701774	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	6406	10473	15567	45	
289	9.42	5	15.71	5				0.063	0	0	0	88893	-1267	10473	-15567	45	
416	9.42	5	15.71	5	589593	589593	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	10199	12417	15567	45	
416	9.42	5	15.71	5	-182160	-254915	-2532062	0.068									
433	9.42	5	15.71	5	672361	672361	4059848	0.305	0	0	0	88893	10822	12417	0	45	
433	9.42	5	15.71	5	-159294	-159294	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkIR	wkIF	wkIQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-93229	1	29	-76317	1									-1.1	-0.23	
15	-135953	2	43	-112333	2									-1.01	-0.27	
144	-545142	8	171	-461032	7									-0.77	-0.28	
289	-396002	6	124	-336697	5									-0.74	-0.31	
416	227175	5	50	203717	4									-0.84	-0.39	
433	287701	6	64	256533	5									-0.86	-0.4	

campata n. 2 tra il filo 8 e tra il filo 9; asta sap nø 48

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	883400	883400	4059848	0.305	0	0	0	88893	-8549	12417	0	45	
18	9.42	5	15.71	5	814351	814351	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7893	12417	0	45	
18	9.42	5	15.71	5	-5631	-14765	-2532062	0.068									
87	9.42	5	15.71	5	376246	546927	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	1478	12417	15489	45	
87	9.42	5	15.71	5	6359	-11711	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-5080	12417	-15489	45	
173	9.42	5	15.71	5	357738	530205	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	4776	12417	15489	45	
173	9.42	5	15.71	5	-1588	-41487	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-1793	12417	-15489	45	
243	10.87	5	15.71	5	787708	787708	4062065	0.301	0.063	0	0	88893	7638	12417	15489	45	
243	10.87	5	15.71	5	-50408	-52105	-2901238	0.07									
260	10.87	5	15.71	5	854540	854540	4062065	0.301	0	0	0	88893	8302	12417	0	45	
260	10.87	5	15.71	5	-47600	-47600	-2901238	0.07									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkIR	wkIF	wkIQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	505572	11	112	442190	9									-0.86	-0.4	
18	462611	10	103	404360	8									-0.88	-0.41	
87	219894	5	49	191303	4									-0.93	-0.44	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
173	201482	4	45	178075	4									-0.92	-0.44	
243	412884	9	91	368650	8									-0.87	-0.41	
260	451652	9	100	403470	8									-0.85	-0.4	

campata n. 3 tra il filo 9 e tra il filo 10; asta sap n 49
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	10.87	5	15.71	5	643955	643955	4062065	0.301	0	0	0	88893	-10547	12417	0	45	
0	10.87	5	15.71	5	-162118	-162118	-2901238	0.07									
18	10.87	5	15.71	5	562268	562268	4062065	0.301	0	0	0	88893	-9955	12417	0	45	
18	10.87	5	15.71	5	-185867	-265244	-2901238	0.07									
144	9.42	5	15.71	5	-582428	-704635	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	1108	10473	15567	45	
144	9.42	5	15.71	5					0.063	0	0	88893	-6350	10473	-15567	45	
289	9.42	5	15.71	5	186974	347551	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	4716	10473	15567	45	
289	9.42	5	15.71	5	-1158045	-1236181	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-3003	10473	-15567	45	
418	9.42	5	15.71	5	962791	962791	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	8448	10473	15567	45	
418	9.42	5	15.71	5	-1208187	-1272852	-2532062	0.068									
433	9.42	5	15.71	5	1015477	1015477	4059848	0.305	0	0	0	88893	9556	10473	0	45	
433	9.42	5	15.71	5	-1184932	-1184932	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	266246	6	59	240919	5									-0.85	-0.4	
18	206907	4	46	188200	4									-0.83	-0.38	
144	-421305	6	132	-355177	5									-0.73	-0.31	
289	-579247	9	182	-485535	7									-0.79	-0.29	
418	-152075	2	48	-122698	2									-1.07	-0.33	
433	-106772	2	34	-84727	1									-1.12	-0.29	

Trave di fondazione a "Fondazione" 7-10

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 7 e tra il filo a5; asta sap n 33
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	2119480	2119480	4059848	0.305	0	0	0	88893	11097	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1955113	-1955113	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-21878	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	1828129	1828129	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	11179	12417	24042	45	
28	9.42	5	15.71	5	-1791195	-1791195	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-20471	12417	-24042	45	
32	9.42	5	15.71	5	1738773	1828129	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	11180	12417	24042	45	
32	9.42	5	15.71	5	-1742644	-1791195	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-20244	12417	-24042	45	
64	9.42	5	15.71	5	1126018	1734506	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	11100	10473	24042	45	
64	9.42	5	15.71	5	-1394323	-1740301	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-18626	10473	-24042	45	
76	9.42	5	15.71	5	910526	1545287	4059848	0.305	0	0	0	88893	11041	10473	0	45	*
76	9.42	5	15.71	5	-1265449	-1635510	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-18037	10473	0	45	*
96	9.42	5	15.71	5	736819	736819	4059848	0.305	0	0	0	88893	10918	10473	0	45	
96	9.42	5	15.71	5	-1161658	-1161658	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-17071	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	125047	3	28	82183	2									-1.1	-0.23	
28	45096	1	10	18467	0									-1.04	-0.25	
32	19504	0	4	-9779	0									-1.04	-0.24	
32	-9779	0	3	-9779	0											
64	-145540	2	46	-134152	2									-1	-0.22	
76	-199232	3	63	-177462	3									-0.99	-0.22	
96	-242478	4	76	-212420	3									-0.96	-0.22	

campata n. 2 tra il filo a5 e tra il filo 3; asta sap n 32
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	476958	476958	4059848	0.305	0	0	0	88893	8690	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1003397	-1003397	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-10889	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	378305	378305	4059848	0.305	0.067	0	0	88893	8569	10473	16468	45	
20	9.42	5	15.71	5	-918272	-918272	-2532062	0.068	0.067	0	0	88893	-9959	10473	-16468	45	
110	9.42	5	15.71	5	-404823	-515545	-2532062	0.068	0.067	0	0	88893	8427	10473	16468	45	
110	9.42	5	15.71	5					0.067	0	0	88893	-6017	10473	-16468	45	
219	9.42	5	15.71	5	948736	1399715	4059848	0.305	0.084	0	0	88893	13367	12417	20822	45	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
219	9.42	5	15.71	5	-866156	-1011734	-2532062	0.068	0.084	0	0	88893	-4815	12417	-20822	45	
301	9.42	5	15.71	5	2226037	2226037	4059848	0.305	0.084	0	0	88893	17711	12417	20822	45	
301	9.42	5	15.71	5	-1208423	-1208423	-2532062	0.068	0.084	0	0	88893	-3371	12417	-20822	45	
329	9.42	5	15.71	5	2468945	2468945	4059848	0.305	0	0	0	88893	18930	12417	0	45	
329	9.42	5	15.71	5	-1255283	-1255283	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-2542	12417	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-304660	5	96	-263220	4									-0.96	-0.22	
20	-314780	5	99	-269984	4									-0.95	-0.22	
110	-298281	4	94	-249628	4									-0.98	-0.31	
219	75009	2	17	41290	1									-1.15	-0.39	
301	683285	14	152	508807	11									-1.22	-0.42	
329	810948	17	180	606831	13									-1.22	-0.42	

campata n. 3 tra il filo 3 e tra il filo a1; asta sap n° 31

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	2454899	2454899	4059848	0.305	0	0	0	88893	6719	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1903581	-1903581	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-19070	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	2207761	2207761	4059848	0.305	0	0	0	88893	7575	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	-1799118	-1799118	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-17996	12417	0	45	*
47	9.42	5	15.71	5	1870732	2207761	4059848	0.305	0.085	0	0	88893	7945	12417	20904	45	
47	9.42	5	15.71	5	-1650561	-1799118	-2532062	0.068	0.085	0	0	88893	-17164	12417	-20904	45	
93	9.42	5	15.71	5	1121435	1619468	4059848	0.305	0.085	0	0	88893	8227	12417	20904	45	
93	9.42	5	15.71	5	-1273672	-1530899	-2532062	0.068	0.085	0	0	88893	-15087	12417	-20904	45	
120	9.42	5	15.71	5	739631	1248350	4059848	0.305	0.085	0	0	88893	8089	10473	20904	45	
120	9.42	5	15.71	5	-1061218	-1341561	-2532062	0.068	0.085	0	0	88893	-13957	10473	-20904	45	
140	9.42	5	15.71	5	582552	582552	4059848	0.305	0	0	0	88893	7881	10473	0	45	
140	9.42	5	15.71	5	-962694	-962694	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-13160	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	357269	7	79	275659	6									-1.22	-0.42	
28	267728	6	59	204322	4									-1.14	-0.39	
47	149676	3	33	110086	2									-1.08	-0.37	
93	-81616	1	26	-76118	1									-0.93	-0.31	
120	-185563	3	58	-160794	2									-0.84	-0.27	
140	-221331	3	70	-190071	3									-0.78	-0.25	

campata n. 4 tra il filo a1 e tra il filo a2; asta sap n° 30

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	512296	512296	4059848	0.305	0	0	0	88893	5435	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-996189	-996189	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-7109	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	438147	438147	4059848	0.305	0.062	0	0	88893	5160	10473	15285	45	
20	9.42	5	15.71	5	-933413	-933413	-2532062	0.068	0.062	0	0	88893	-6362	10473	-15285	45	
140	9.42	5	15.71	5	-503421	-596697	-2532062	0.068	0.062	0	0	88893	3270	10473	15285	45	
140	9.42	5	15.71	5				0.062	0	0	0	88893	-3188	10473	-15285	45	
280	9.42	5	15.71	5	-509504	-599264	-2532062	0.068	0.062	0	0	88893	3524	10473	15285	45	
280	9.42	5	15.71	5				0.062	0	0	0	88893	-3161	10473	-15285	45	
400	10.87	5	15.71	5	530672	530672	4062065	0.301	0.062	0	0	88893	6990	10473	15285	45	
400	10.87	5	15.71	5	-923999	-923999	-2901238	0.07	0.062	0	0	88893	-4961	10983	-15285	45	
420	10.87	5	15.71	5	593624	593624	4062065	0.301	0	0	0	88893	7779	10473	0	45	
420	10.87	5	15.71	5	-967406	-967406	-2901238	0.07	0	0	0	88893	-5198	10983	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-278928	4	88	-241946	4									-0.78	-0.25	
20	-287715	4	90	-247633	4									-0.75	-0.23	
140	-330825	5	104	-270448	4									-0.6	-0.14	
280	-312455	5	98	-256473	4									-0.61	-0.15	
400	-222921	3	69	-196664	3									-0.77	-0.25	
420	-209131	3	65	-186891	3									-0.81	-0.27	

campata n. 5 tra il filo a2 e tra il filo 4; asta sap n° 46

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	10.87	5	15.71	5	768546	768546	4062065	0.301	0	0	0	88893	14637	10983	0	45	
0	10.87	5	15.71	5	-1049893	-1049893	-2901238	0.07	0	0	0	88893	-8346	10473	0	45	
20	10.87	5	15.71	5	910990	1416174	4062065	0.301	0.086	0	0	88893	15459	12417	21260	45	
20	10.87	5	15.71	5	-1122962	-1387195	-2901238	0.07	0.086	0	0	88893	-8504	12417	-21260	45	
40	9.07	5	15.71	5	1225045	1758948	4059173	0.306	0.086	0	0	88893	16294	12417	21260	45	
40	9.07	5	15.71	5	-1289387	-1554605	-2436674	0.067	0.086	0	0	88893	-8552	12417	-21260	45	
80	9.42	5	15.71	5	1907429	2136098	4059848	0.305	0.086	0	0	88893	17933	12417	21260	45	
80	9.42	5	15.71	5	-1623617	-1725312	-2532062	0.068	0.086	0	0	88893	-8232	12417	-21260	45	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
93	9.42	5	15.71	5	2136098	2136098	4059848	0.305	0.086	0	0	88893	18416	12417	21260	45	
93	9.42	5	15.71	5	-1725312	-1725312	-2532062	0.068	0.086	0	0	88893	-7993	12417	-21260	45	
120	9.42	5	15.71	5	2388694	2388694	4059848	0.305	0	0	0	88893	19349	12417	0	45	
120	9.42	5	15.71	5	-1835110	-1835110	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-7193	12417	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-155523	2	48	-140673	2									-0.81	-0.27	
20	-112995	2	35	-105986	2									-0.86	-0.29	
40	-35656	1	11	-35656	1									-0.92	-0.31	
80	193141	4	43	141906	3									-1.04	-0.36	
93	272140	6	60	205393	4									-1.08	-0.37	
120	361080	8	80	276792	6									-1.15	-0.39	

campata n. 6 tra il filo 4 e tra il filo a6; asta sap n° 45
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	2493697	2493697	4059848	0.305	0	0	0	88893	3514	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1347562	-1347562	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-18918	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	2251678	2251678	4059848	0.305	0.084	0	0	88893	4153	12417	20771	45	
28	9.42	5	15.71	5	-1291054	-1291054	-2532062	0.068	0.084	0	0	88893	-17718	12417	-20771	45	
110	9.42	5	15.71	5	966858	1420637	4059848	0.305	0.084	0	0	88893	5191	12417	20771	45	
110	9.42	5	15.71	5	-901974	-1061500	-2532062	0.068	0.084	0	0	88893	-13483	12417	-20771	45	
219	9.42	5	15.71	5	-422739	-510142	-2532062	0.068	0.067	0	0	88893	5952	10473	16433	45	
219	9.42	5	15.71	5				0.067	0	0	0	88893	-8537	10473	-16433	45	
309	9.42	5	15.71	5	323689	323689	4059848	0.305	0.067	0	0	88893	9157	10473	16433	45	
309	9.42	5	15.71	5	-902012	-902012	-2532062	0.068	0.067	0	0	88893	-8016	10473	-16433	45	
329	9.42	5	15.71	5	414220	414220	4059848	0.305	0	0	0	88893	10077	10473	0	45	
329	9.42	5	15.71	5	-981527	-981527	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-8105	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	769063	16	171	573067	12									-1.15	-0.39	
28	648251	14	144	480312	10									-1.15	-0.39	
110	65113	1	14	32442	1									-1.1	-0.36	
219	-309208	5	97	-258255	4									-0.96	-0.31	
309	-340587	5	107	-289162	4									-0.93	-0.25	
329	-332220	5	104	-283653	4									-0.94	-0.25	

campata n. 7 tra il filo a6 e tra il filo 10; asta sap n° 44
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	658753	658753	4059848	0.305	0	0	0	88893	16240	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1132345	-1132345	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-10376	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	824637	1430827	4059848	0.305	0	0	0	88893	17197	10473	0	45	*
20	9.42	5	15.71	5	-1230848	-1579690	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-10452	10473	0	45	
32	9.42	5	15.71	5	1028727	1611910	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	17779	10473	24197	45	
32	9.42	5	15.71	5	-1351874	-1677735	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-10476	10473	-24197	45	
64	9.42	5	15.71	5	1614041	1697907	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	19394	10473	24197	45	
64	9.42	5	15.71	5	-1678877	-1723276	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-10430	10473	-24197	45	
68	9.42	5	15.71	5	1697907	1697907	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	19617	10473	24197	45	
68	9.42	5	15.71	5	-1723276	-1723276	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-10408	10473	-24197	45	
96	9.42	5	15.71	5	1987141	1987141	4059848	0.305	0	0	0	88893	21017	12417	0	45	
96	9.42	5	15.71	5	-1886332	-1886332	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-10156	12417	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-275367	4	86	-236796	4									-0.94	-0.25	
20	-233828	3	73	-203105	3									-0.97	-0.26	
32	-182486	3	57	-161573	2									-0.99	-0.26	
64	-36328	1	11	-36328	1									-1.06	-0.29	
68	3259	0	1	-18463	0									-1.07	-0.3	
68	-18463	0	6	-18463	0											
96	82395	2	18	50404	1									-1.12	-0.29	

Trave di fondazione a "Fondazione" 7-11

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 7 e tra il filo 11; asta sap n° 34
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	1531739	1531739	4059848	0.305	0	0	0	88893	5720	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-960233	-960233	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-15916	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	1322994	1322994	4059848	0.305	0.067	0	0	88893	6523	12417	16507	45	
28	9.42	5	15.71	5	-870082	-870082	-2532062	0.068	0.067	0	0	88893	-15169	12417	-16507	45	
87	9.42	5	15.71	5	466905	915138	4059848	0.305	0.067	0	0	88893	8334	12417	16507	45	
87	9.42	5	15.71	5	-427983	-678174	-2532062	0.068	0.067	0	0	88893	-13689	12417	-16507	45	
173	9.42	5	15.71	5	374179	697458	4059848	0.305	0.071	0	0	88893	10029	10473	17416	45	
173	9.42	5	15.71	5	-600405	-925119	-2532062	0.068	0.071	0	0	88893	-10865	10473	-17416	45	
233	9.42	5	15.71	5	987200	987200	4059848	0.305	0.071	0	0	88893	11495	10473	17416	45	
233	9.42	5	15.71	5	-1177572	-1177572	-2532062	0.068	0.071	0	0	88893	-9483	10473	-17416	45	
260	9.42	5	15.71	5	1128671	1128671	4059848	0.305	0	0	0	88893	12141	10473	0	45	
260	9.42	5	15.71	5	-1291590	-1291590	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-8847	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	400594	8	89	285753	6									-1.1	-0.23	
28	322874	7	72	226456	5									-1.11	-0.23	
87	51964	1	12	19461	0									-1.11	-0.21	
173	-119118	2	37	-113113	2									-1.09	-0.18	
233	-96533	1	30	-96441	1									-1.11	-0.13	
260	-84652	1	27	-84652	1									-1.15	-0.09	

Trave di fondazione a "Fondazione" 8-12

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 8 e tra il filo 12; asta sap n° 53
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	418757	418757	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7160	12417	0	45	
18	9.42	5	15.71	5	372351	372351	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	-6267	12417	-15489	45	
18	9.42	5	15.71	5	47592	-43401	-2532062	0.068									
87	9.42	5	15.71	5	121219	215489	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	-3331	12417	-15489	45	
87	9.42	5	15.71	5	-108392	-138955	-2532062	0.068									
173	9.42	5	15.71	5	131500	240452	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	2956	12417	15489	45	
173	9.42	5	15.71	5	-151908	-151989	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-238	12417	-15489	45	
243	9.42	5	15.71	5	409880	409880	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	5811	12417	15489	45	
243	9.42	5	15.71	5	-71202	-131201	-2532062	0.068									
260	9.42	5	15.71	5	453721	453721	4059848	0.305	0	0	0	88893	6749	12417	0	45	
260	9.42	5	15.71	5	-48103	-48103	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	280792	6	62	246133	5									-0.86	-0.4	
18	240021	5	53	209971	4									-0.87	-0.4	
87	10531	0	2	6413	0									-0.89	-0.42	
173	-10929	0	3	-10929	0									-0.9	-0.42	
243	194586	4	43	169339	4									-0.89	-0.42	
260	232351	5	52	202809	4									-0.89	-0.42	

Trave di fondazione a "Fondazione" 9-4

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE
campata n. 1 tra il filo 9 e tra il filo 4; asta sap n° 125
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovrarresistenza 0%
Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	791947	791947	4059848	0.305	0	0	0	88893	-12235	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-261920	-261920	-2532062	0.068									
18	9.42	5	15.71	5	691964	691964	4059848	0.305	0.06	0	0	88893	-11519	12417	-14892	45	
18	9.42	5	15.71	5	-273948	-305190	-2532062	0.068									
133	9.42	5	15.71	5	-565159	-709907	-2532062	0.068	0.06	0	0	88893	940	10473	14892	45	
133	9.42	5	15.71	5					0.06	0	0	88893	-7343	10473	-14892	45	
266	9.42	5	15.71	5	14764	151131	4059848	0.305	0.06	0	0	88893	4133	10473	14892	45	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
266	9.42	5	15.71	5	-1109043	-1204749	-2532062	0.068	0.06	0	0	88893	-3786	10473	-14892	45	
384	9.42	5	15.71	5	715886	715886	4059848	0.305	0	0	0	88893	8061	10473	0	45	
384	9.42	5	15.71	5	-1332922	-1333269	-2532062	0.068									
399	9.42	5	15.71	5	775927	775927	4059848	0.305	0	0	0	88893	8529	10473	0	45	
399	9.42	5	15.71	5	-1331268	-1331268	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkIR	wkIF	wkIQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	301713	6	67	265013	6									-0.85	-0.4	
18	237035	5	53	209008	4									-0.83	-0.38	
133	-407239	6	128	-343549	5									-0.75	-0.32	
266	-660091	10	207	-547139	8									-0.8	-0.29	
384	-395515	6	124	-308518	5									-1.09	-0.37	
399	-359971	5	113	-277671	4									-1.15	-0.39	

Trave di fondazione a "Fondazione" 9-13

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 9 e tra il filo 13; asta sap n° 54
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	433400	433400	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7133	12417	0	45	
18	9.42	5	15.71	5	389996	389996	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	-6263	12417	-15489	45	
18	9.42	5	15.71	5	17103	-68526	-2532062	0.068									
87	9.42	5	15.71	5	124647	226302	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	-3472	12417	-15489	45	
87	9.42	5	15.71	5	-127284	-155131	-2532062	0.068									
173	9.42	5	15.71	5	121453	225703	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	2966	12417	15489	45	
173	9.42	5	15.71	5	-173164	-174442	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-520	12417	-15489	45	
243	9.42	5	15.71	5	389192	389192	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	5365	12417	15489	45	
243	9.42	5	15.71	5	-105555	-158562	-2532062	0.068									
260	9.42	5	15.71	5	430548	430548	4059848	0.305	0	0	0	88893	6267	12417	0	45	
260	9.42	5	15.71	5	-83573	-83573	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkIR	wkIF	wkIQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	273353	6	61	239638	5									-0.85	-0.4	
18	232620	5	52	203550	4									-0.86	-0.4	
87	958	0	0	-1863	0									-0.87	-0.41	
87	-1863	0	1	-1863	0											
173	-30019	0	9	-25856	0									-0.88	-0.42	
243	155485	3	35	141819	3									-0.87	-0.41	
260	190390	4	42	173487	4									-0.87	-0.41	

Trave di fondazione a "Fondazione" 10-14

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 10 e tra il filo 14; asta sap n° 43
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	1445269	1445269	4059848	0.305	0	0	0	88893	6706	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-886474	-886474	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-15445	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	1261252	1261252	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	6833	12417	15111	45	
28	9.42	5	15.71	5	-798191	-798191	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	-13814	12417	-15111	45	
87	9.42	5	15.71	5	520925	904668	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	8481	12417	15111	45	
87	9.42	5	15.71	5	-356373	-608394	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	-11561	12417	-15111	45	
173	9.42	5	15.71	5	482835	832208	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	10737	12417	15111	45	
173	9.42	5	15.71	5	-335731	-568234	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	-8087	12417	-15111	45	
233	9.42	5	15.71	5	1147400	1147400	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	12307	12417	15111	45	
233	9.42	5	15.71	5	-732030	-732030	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	-5942	12417	-15111	45	
260	9.42	5	15.71	5	1292000	1292000	4059848	0.305	0	0	0	88893	13174	12417	0	45	
260	9.42	5	15.71	5	-789275	-789275	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-5183	12417	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	393659	8	87	279397	6									-1.12	-0.29	
28	330690	7	73	231530	5									-1.14	-0.29	
87	134857	3	30	82276	2									-1.16	-0.28	
173	126858	3	28	73552	2									-1.17	-0.25	
233	307801	6	68	207685	4									-1.19	-0.18	
260	366474	8	81	251363	5									-1.22	-0.13	

Trave di fondazione a "Fondazione" 11-14

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 11 e tra il filo a15; asta sap n° 35

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	1560602	1560602	4059848	0.305	0	0	0	88893	14903	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-2035230	-2035230	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-19132	10473	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	1330560	1330560	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	14598	10473	24042	45	
28	9.42	5	15.71	5	-1846035	-1846035	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-17584	10473	-24042	45	
32	9.42	5	15.71	5	1255438	1330560	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	14537	10473	24042	45	
32	9.42	5	15.71	5	-1783785	-1846035	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-17327	10473	-24042	45	
64	9.42	5	15.71	5	752152	1251870	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	14047	10473	24042	45	
64	9.42	5	15.71	5	-1347664	-1780800	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-15472	10473	-24042	45	
76	9.42	5	15.71	5	579418	1094366	4059848	0.305	0	0	0	88893	13855	10473	0	45	*
76	9.42	5	15.71	5	-1188935	-1647943	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-14783	10473	0	45	*
96	9.42	5	15.71	5	435984	435984	4059848	0.305	0	0	0	88893	13542	10473	0	45	
96	9.42	5	15.71	5	-1054823	-1054823	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-13639	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-293318	4	92	-237314	4									-1.15	-0.09	
28	-316430	5	99	-257738	4									-1.12	-0.09	
32	-323686	5	102	-264174	4									-1.12	-0.09	
64	-359248	5	113	-297756	4									-1.08	-0.11	
76	-365288	5	115	-304758	5									-1.06	-0.12	
96	-368773	5	116	-309420	5									-1.04	-0.14	

campata n. 2 tra il filo a15 e tra il filo 17; asta sap n° 36

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	217683	217683	4059848	0.305	0	0	0	88893	12806	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-811978	-811978	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-8829	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	140396	140396	4059848	0.305	0.075	0	0	88893	12792	10473	18594	45	
20	9.42	5	15.71	5	-686226	-686226	-2532062	0.068	0.075	0	0	88893	-7968	10473	-18594	45	
75	9.42	5	15.71	5	89199	474202	4059848	0.305	0.075	0	0	88893	12999	12417	18594	45	
75	9.42	5	15.71	5	-301212	-424044	-2532062	0.068	0.075	0	0	88893	-5594	12417	-18594	45	
150	9.42	5	15.71	5	1057393	1502590	4059848	0.305	0.082	0	0	88893	14470	12417	20211	45	
150	9.42	5	15.71	5	-556012	-592949	-2532062	0.068	0.082	0	0	88893	-2672	12417	-20211	45	
197	9.42	5	15.71	5	1737717	1737717	4059848	0.305	0.082	0	0	88893	17083	12417	20211	45	
197	9.42	5	15.71	5	-599785	-599785	-2532062	0.068	0.082	0	0	88893	-2044	12417	-20211	45	
225	9.42	5	15.71	5	1972501	1972501	4059848	0.305	0	0	0	88893	18472	12417	0	45	
225	9.42	5	15.71	5	-628235	-628235	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-1490	12417	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-350198	5	110	-297148	4									-1.04	-0.14	
20	-320113	5	101	-272915	4									-1.05	-0.15	
75	-110639	2	35	-106006	2									-1.09	-0.19	
150	343892	7	76	250690	5									-1.15	-0.28	
197	752178	16	167	568966	12									-1.18	-0.32	
225	884710	19	197	672133	14									-1.19	-0.28	

campata n. 3 tra il filo 17 e tra il filo a20; asta sap n° 37

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	1759444	1759444	4059848	0.305	0	0	0	88893	5677	12417	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1338762	-1338762	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-16903	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	1553182	1553182	4059848	0.305	0	0	0	88893	5700	12417	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	-1260636	-1260636	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-15077	12417	0	45	*
75	9.42	5	15.71	5	1032704	1349031	4059848	0.305	0.071	0	0	88893	5405	12417	17459	45	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
75	9.42	5	15.71	5	-1118446	-1196532	-2532062	0.068	0.071	0	0	88893	-12048	12417	-17459	45
150	9.42	5	15.71	5	408164	651824	4059848	0.305	0.071	0	0	88893	4590	10473	17459	45
150	9.42	5	15.71	5	-868357	-980840	-2532062	0.068	0.071	0	0	88893	-8188	10473	-17459	45
205	9.42	5	15.71	5	78893	220191	4059848	0.305	0	0	0	88893	4147	10473	0	45
205	9.42	5	15.71	5	-696536	-770565	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-6381	10473	0	45
225	9.42	5	15.71	5	33275	33275	4059848	0.305	0	0	0	88893	4243	10473	0	45
225	9.42	5	15.71	5	-673299	-673299	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-6106	10473	0	45

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	276184	6	61	210341	4									-1.19	-0.28
28	195531	4	43	146273	3									-1.15	-0.26
75	-43326	1	14	-43326	1									-1.04	-0.24
150	-270555	4	85	-230097	3									-0.83	-0.26
205	-362326	5	114	-308821	5									-0.72	-0.23
225	-374956	6	118	-320012	5									-0.7	-0.22

campata n. 4 tra il filo a20 e tra il filo 19; asta sap n° 38
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	5	15.71	5	-673629	-673629	-2532062	0.068	0	0	0	88893	3883	10473	0	45
0	9.42	5	15.71	5					0	0	0	88893	-4642	10473	0	45
20	9.42	5	15.71	5	-650723	-697536	-2532062	0.068	0.066	0	0	88893	3794	10473	16251	45
20	9.42	5	15.71	5					0.066	0	0	88893	-4219	10473	-16251	45
117	9.42	5	15.71	5	134023	252278	4059848	0.305	0.066	0	0	88893	5055	10473	16251	45
117	9.42	5	15.71	5	-784152	-843653	-2532062	0.068	0.066	0	0	88893	-3641	10473	-16251	45
235	9.42	5	15.71	5	726267	1068250	4059848	0.305	0.066	0	0	88893	10088	10473	16251	45
235	9.42	5	15.71	5	-983522	-1112338	-2532062	0.068	0.066	0	0	88893	-4271	10473	-16251	45
325	9.42	5	15.71	5	1842180	1842180	4059848	0.305	0	0	0	88893	16916	12417	0	45
325	9.42	5	15.71	5	-1332802	-1332802	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-5366	12417	0	45
352	9.42	5	15.71	5	2048265	2048265	4059848	0.305	0	0	0	88893	19140	12417	0	45
352	9.42	5	15.71	5	-1381572	-1381572	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-5460	12417	0	45

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	-402216	6	126	-343712	5									-0.7	-0.22
20	-405778	6	127	-345706	5									-0.69	-0.21
117	-388326	6	122	-325065	5									-0.77	-0.22
235	-145990	2	46	-128627	2									-1.07	-0.22
325	333997	7	74	254689	5									-1.3	-0.21
352	432509	9	96	333347	7									-1.39	-0.19

campata n. 5 tra il filo 19 e tra il filo a21; asta sap n° 39
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	5	15.71	5	2238204	2238204	4059848	0.305	0	0	0	88893	-20850	12417	0	45
0	9.42	5	15.71	5	-821469	-821469	-2532062	0.068								
28	9.42	5	15.71	5	1968220	1968220	4059848	0.305	0.105	0	0	88893	1007	12417	25875	45
28	9.42	5	15.71	5	-811776	-811776	-2532062	0.068	0.105	0	0	88893	-19953	12417	-25875	45
31	9.42	5	15.71	5	1903739	1968220	4059848	0.305	0.105	0	0	88893	1154	12417	25875	45
31	9.42	5	15.71	5	-809396	-811776	-2532062	0.068	0.105	0	0	88893	-19846	12417	-25875	45
62	10.87	5	15.71	5	1310738	1921845	4062065	0.301	0.105	0	0	88893	2663	12417	25875	45
62	10.87	5	15.71	5	-756708	-810077	-2901238	0.07	0.105	0	0	88893	-19091	12417	-25875	45
72	10.87	5	15.71	5	1107726	1682325	4062065	0.301	0.105	0	0	88893	3152	12417	25875	45
72	10.87	5	15.71	5	-726985	-795941	-2901238	0.07	0.105	0	0	88893	-18837	12417	-25875	45
92	10.87	5	15.71	5	923407	923407	4062065	0.301	0	0	0	88893	3936	12417	0	45
92	10.87	5	15.71	5	-699465	-699465	-2901238	0.07	0	0	0	88893	-18311	12417	0	45

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	929925	19	207	708367	15									-1.39	-0.19
28	767359	16	170	578222	12									-1.26	-0.28
31	728574	15	162	547171	11									-1.24	-0.29
62	391083	8	87	277015	6									-1.15	-0.37
72	282822	6	63	190370	4									-1.13	-0.39
92	184860	4	41	111971	2									-1.09	-0.4

campata n. 6 tra il filo a21 e tra il filo 18; asta sap n° 40
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	10.87	5	15.71	5	598013	598013	4062065	0.301	0	0	0	88893	5193	12417	0	45
0	10.87	5	15.71	5	-586225	-586225	-2901238	0.07	0	0	0	88893	-12669	12417	0	45
20	10.87	5	15.71	5	482331	482331	4062065	0.301	0	0	0	88893	5839	10983	0	45
20	10.87	5	15.71	5	-532419	-532419	-2901238	0.07	0	0	0	88893	-12082	10473	0	45
77	9.42	5	15.71	5	6444	249220	4059848	0.305	0.068	0	0	88893	7246	10473	16753	45
77	9.42	5	15.71	5	-322119	-498670	-2532062	0.068	0.068	0	0	88893	-10319	10473	-16753	45

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
155	9.42	5	15.71	5	469658	735419	4059848	0.305	0.068	0	0	88893	9369	10473	16753	45	
155	9.42	5	15.71	5	-881992	-1113015	-2532062	0.068	0.068	0	0	88893	-8913	10473	-16753	45	
205	9.42	5	15.71	5	889531	889531	4059848	0.305	0.068	0	0	88893	11370	10473	16753	45	
205	9.42	5	15.71	5	-1229376	-1229376	-2532062	0.068	0.068	0	0	88893	-8969	10473	-16753	45	
232	9.42	5	15.71	5	1008040	1008040	4059848	0.305	0	0	0	88893	12318	10473	0	45	
232	9.42	5	15.71	5	-1315053	-1315053	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-8918	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	49757	1	11	5894	0									-1.09	-0.4	
0	-10519	0	3	-10519	0											
20	9072	0	2	-37821	1									-1.06	-0.38	
20	-37821	1	12	-37821	0											
77	-168235	2	53	-157838	2									-0.99	-0.32	
155	-242090	4	76	-206167	3									-0.95	-0.23	
205	-204005	3	64	-169922	3									-0.97	-0.17	
232	-185320	3	58	-153507	2									-1.02	-0.1	

campata n. 7 tra il filo 18 e tra il filo a16; asta sap n° 41
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	1297813	1297813	4059848	0.305	0	0	0	88893	9317	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1579502	-1579502	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-14297	10473	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	1146428	1146428	4059848	0.305	0	0	0	88893	8909	10473	0	45	
28	9.42	5	15.71	5	-1483240	-1483240	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-12944	10473	0	45	*
75	9.42	5	15.71	5	633110	972243	4059848	0.305	0.062	0	0	88893	7986	10473	15229	45	
75	9.42	5	15.71	5	-1126392	-1369288	-2532062	0.068	0.062	0	0	88893	-10535	10473	-15229	45	
150	9.42	5	15.71	5	-495080	-763999	-2532062	0.068	0.062	0	0	88893	9499	10473	15229	45	
150	9.42	5	15.71	5				0.062	0	0	0	88893	-9914	10473	-15229	45	
205	9.42	5	15.71	5	120948	120948	4059848	0.305	0.062	0	0	88893	11009	10473	15229	45	
205	9.42	5	15.71	5	-703219	-703219	-2532062	0.068	0.062	0	0	88893	-9771	10473	-15229	45	
225	9.42	5	15.71	5	229790	229790	4059848	0.305	0	0	0	88893	11729	10473	0	45	
225	9.42	5	15.71	5	-799981	-799981	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-9816	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-171483	3	54	-140844	2									-1.02	-0.1	
28	-205565	3	65	-168406	2									-1.03	-0.07	
75	-301375	4	95	-246641	4									-1.02	-0.04	
150	-363912	5	114	-302048	4									-1.01	-0.04	
205	-341814	5	107	-291135	4									-1.03	-0.07	
225	-332446	5	104	-285096	4									-1.04	-0.09	

campata n. 8 tra il filo a16 e tra il filo 14; asta sap n° 42
sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	491079	491079	4059848	0.305	0	0	0	88893	16515	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-983079	-983079	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-10632	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	663322	1267586	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	17551	10473	24197	45	
20	9.42	5	15.71	5	-1089150	-1443901	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-10925	10473	-24197	45	
32	9.42	5	15.71	5	865399	1450856	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	18190	10473	24197	45	
32	9.42	5	15.71	5	-1210034	-1547644	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-11084	10473	-24197	45	
64	9.42	5	15.71	5	1453018	1538370	4059848	0.305	0.098	0	0	88893	19999	10473	24197	45	
64	9.42	5	15.71	5	-1548860	-1596529	-2532062	0.068	0.098	0	0	88893	-11432	10473	-24197	45	
68	9.42	5	15.71	5	1538370	1538370	4059848	0.305	0	0	0	88893	20253	10473	0	45	*
68	9.42	5	15.71	5	-1596529	-1596529	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-11467	10473	0	45	*
96	9.42	5	15.71	5	1807402	1807402	4059848	0.305	0	0	0	88893	21871	12417	0	45	
96	9.42	5	15.71	5	-1745228	-1745228	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-11588	12417	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-283925	4	89	-246000	4									-1.04	-0.09	
20	-243124	4	76	-212914	3									-1.07	-0.09	
32	-192935	3	61	-172317	3									-1.1	-0.09	
64	-51485	1	16	-51485	1									-1.17	-0.1	
68	-34430	1	11	-34430	1									-1.18	-0.11	
96	61198	1	14	31087	1									-1.22	-0.13	

Trave di fondazione a "Fondazione" 11-14

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 11 e tra il filo 12; asta sap n° 50

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	5	15.71	5	1091205	1091205	4059848	0.305	0	0	0	88893	-9480	12417	0	45
0	9.42	5	15.71	5	-949187	-949187	-2532062	0.068								
15	9.42	5	15.71	5	1054175	1054175	4059848	0.305	0	0	0	88893	-8586	10473	0	45
15	9.42	5	15.71	5	-989603	-1108469	-2532062	0.068								
144	9.42	5	15.71	5	364095	521959	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	2005	10473	15567	45
144	9.42	5	15.71	5	-1125805	-1167836	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-4804	10473	-15567	45
289	9.42	5	15.71	5	-539990	-715780	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	6045	10473	15567	45
289	9.42	5	15.71	5					0.063	0	0	88893	-1621	10473	-15567	45
416	9.42	5	15.71	5	500336	500336	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	10046	12417	15567	45
416	9.42	5	15.71	5	-129891	-195202	-2532062	0.068								
433	9.42	5	15.71	5	580846	580846	4059848	0.305	0	0	0	88893	10693	12417	0	45
433	9.42	5	15.71	5	-107299	-107299	-2532062	0.068								

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	98869	2	22	71009	1									-1.15	-0.09
15	52739	1	12	32286	1									-1.06	-0.14
144	-438469	6	138	-380855	6									-0.78	-0.28
289	-374606	6	118	-323467	5									-0.77	-0.32
416	207521	4	46	185223	4									-0.87	-0.4
433	266310	6	59	236774	5									-0.89	-0.42

campata n. 2 tra il filo 12 e tra il filo 13; asta sap n° 51

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	5	15.71	5	851238	851238	4059848	0.305	0	0	0	88893	-8256	12417	0	45
18	9.42	5	15.71	5	785117	785117	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7557	12417	0	45
87	9.42	5	15.71	5	407582	539537	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	718	12417	15489	45
87	9.42	5	15.71	5					0.063	0	0	88893	-4557	12417	-15489	45
173	9.42	5	15.71	5	383000	499236	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	4135	12417	15489	45
173	9.42	5	15.71	5	1832	-413	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-1017	12417	-15489	45
243	10.87	5	15.71	5	732646	732646	4062065	0.301	0.063	0	0	88893	7071	12417	15489	45
260	10.87	5	15.71	5	794502	794502	4062065	0.301	0	0	0	88893	7751	12417	0	45

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	540565	11	120	474211	10									-0.89	-0.42
18	494826	10	110	434088	9									-0.91	-0.43
87	235509	5	52	207801	4									-0.96	-0.46
173	212268	4	47	192416	4									-0.95	-0.46
243	430751	9	95	392394	8									-0.89	-0.43
260	470912	10	104	428976	9									-0.87	-0.41

campata n. 3 tra il filo 13 e tra il filo 14; asta sap n° 52

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	10.87	5	15.71	5	589816	589816	4062065	0.301	0	0	0	88893	-10895	12417	0	45
0	10.87	5	15.71	5	-96880	-96880	-2901238	0.07								
18	10.87	5	15.71	5	506129	506129	4062065	0.301	0	0	0	88893	-10263	12417	0	45
18	10.87	5	15.71	5	-120024	-187843	-2901238	0.07								
144	9.42	5	15.71	5	-575613	-764615	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	1291	10473	15567	45
144	9.42	5	15.71	5					0.063	0	0	88893	-6404	10473	-15567	45
289	9.42	5	15.71	5	287182	429612	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	4311	10473	15567	45
289	9.42	5	15.71	5	-1223432	-1279067	-2532062	0.068	0.063	0	0	88893	-2437	10473	-15567	45
418	9.42	5	15.71	5	918876	918876	4059848	0.305	0.063	0	0	88893	8235	10473	15567	45
418	9.42	5	15.71	5	-1127574	-1241814	-2532062	0.068								
433	9.42	5	15.71	5	950909	950909	4059848	0.305	0	0	0	88893	9277	10473	0	45
433	9.42	5	15.71	5	-1085211	-1085211	-2532062	0.068								

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	273247	6	60	246468	5									-0.87	-0.41
18	212696	4	47	193053	4									-0.85	-0.4
144	-412431	6	130	-350447	5									-0.74	-0.31
289	-555637	8	175	-468125	7									-0.78	-0.28
418	-129565	2	41	-104349	2									-1.12	-0.17
433	-85373	1	27	-67151	1									-1.22	-0.13

Trave di fondazione a "Fondazione" 13-18

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 13 e tra il filo 18; asta sap n° 128

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	5	15.71	5	697109	697109	4059848	0.305	0	0	0	88893	-11638	12417	0	45
0	9.42	5	15.71	5	-233237	-233237	-2532062	0.068								
18	9.42	5	15.71	5	602792	602792	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	-10884	12417	-15136	45
18	9.42	5	15.71	5	-235946	-238851	-2532062	0.068								
131	9.42	5	15.71	5	-476445	-667638	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	2079	10473	15136	45
131	9.42	5	15.71	5					0.061	0	0	88893	-6502	10473	-15136	45
262	9.42	5	15.71	5	440426	606061	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	4983	10473	15136	45
262	9.42	5	15.71	5	-1085629	-1152755	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	-2710	10473	-15136	45
378	9.42	5	15.71	5	1083628	1083628	4059848	0.305	0	0	0	88893	6853	10473	0	45
378	9.42	5	15.71	5	-1114118	-1170915	-2532062	0.068								
393	9.42	5	15.71	5	1124856	1124856	4059848	0.305	0	0	0	88893	7596	12417	0	45
393	9.42	5	15.71	5	-1092271	-1092271	-2532062	0.068								

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	254497	5	57	231936	5									-0.87	-0.41
18	200806	4	45	183423	4									-0.86	-0.4
131	-291810	4	92	-255300	4									-0.77	-0.33
262	-363738	5	114	-322602	5									-0.75	-0.28
378	-18603	0	6	-18364	0									-0.95	-0.16
393	28371	1	6	16292	0									-1.02	-0.1

Trave di fondazione a "Fondazione" 15-a15

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 15 e tra il filo a15; asta sap n° 63

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta
0	9.42	5	15.71	5	259269	259269	4059848	0.305	0	0	0	88893	-3572	10473	0	45
0	9.42	5	15.71	5	-360882	-360882	-2532062	0.068								
18	9.42	5	15.71	5	238524	238524	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	-2925	10473	-17669	45
18	9.42	5	15.71	5	-378246	-410115	-2532062	0.068								
49	9.42	5	15.71	5	163972	238524	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	149	10473	17669	45
49	9.42	5	15.71	5	-410115	-410115	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-2510	10473	-17669	45
98	9.42	5	15.71	5	67789	125066	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	2989	10473	17669	45
98	9.42	5	15.71	5	-352272	-402260	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-2182	10473	-17669	45
127	9.42	5	15.71	5	48030	71046	4059848	0.305	0	0	0	88893	4727	10473	0	45
127	9.42	5	15.71	5	-281297	-357024	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-2003	10473	0	45
147	9.42	5	15.71	5	60612	60612	4059848	0.305	0	0	0	88893	6032	10473	0	45
147	9.42	5	15.71	5	-266737	-266737	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-1957	10473	0	45

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min
0	-57183	1	18	-50806	1									-1.03	-0.11
18	-76668	1	24	-69861	1									-0.97	-0.18
49	-132055	2	41	-123072	2									-0.88	-0.26
98	-154232	2	48	-142242	2									-0.89	-0.27
127	-127503	2	40	-116633	2									-0.97	-0.2
147	-112977	2	35	-103062	2									-1.04	-0.14

Trave di fondazione a "Fondazione" 17-12

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 17 e tra il filo 12; asta sap n° 127

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3
sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	819917	819917	4059848	0.305	0	0	0	88893	-8731	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-1307560	-1307560	-2532062	0.068									
15	9.42	5	15.71	5	771244	771244	4059848	0.305	0	0	0	88893	-7542	10473	0	45	
15	9.42	5	15.71	5	-1326864	-1373984	-2532062	0.068									
131	9.42	5	15.71	5	159644	288589	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	3384	10473	15136	45	
131	9.42	5	15.71	5	-1261389	-1333075	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	-4171	10473	-15136	45	
262	9.42	5	15.71	5	-595538	-766094	-2532062	0.068	0.061	0	0	88893	7998	10473	15136	45	
262	9.42	5	15.71	5					0.061	0	0	88893	-1475	10473	-15136	45	
376	9.42	5	15.71	5	632952	632952	4059848	0.305	0.061	0	0	88893	12617	12417	15136	45	
376	9.42	5	15.71	5	-228906	-247121	-2532062	0.068									
393	9.42	5	15.71	5	742395	742395	4059848	0.305	0	0	0	88893	13394	12417	0	45	
393	9.42	5	15.71	5	-221528	-221528	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-308799	5	97	-243822	4									-1.19	-0.28	
15	-348704	5	110	-277810	4									-1.12	-0.31	
131	-662195	10	208	-550873	8									-0.84	-0.31	
262	-429274	6	135	-360668	5									-0.79	-0.34	
376	226680	5	50	202023	4									-0.87	-0.41	
393	294008	6	65	260433	5									-0.89	-0.42	

Trave di fondazione a "Fondazione" 20-a20

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo 20 e tra il filo a20; asta sap n° 64

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	224602	224602	4059848	0.305	0	0	0	88893	-3627	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-327231	-327231	-2532062	0.068									
18	9.42	5	15.71	5	204351	204351	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	-3171	10473	-17669	45	
18	9.42	5	15.71	5	-348060	-406429	-2532062	0.068									
49	9.42	5	15.71	5	134983	204351	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	-2675	10473	-17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	-403891	-425654	-2532062	0.068									
98	9.42	5	15.71	5	53489	101563	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	1266	10473	17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	-426449	-426935	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-2299	10473	-17669	45	
127	9.42	5	15.71	5	28827	56353	4059848	0.305	0	0	0	88893	2090	10473	0	45	
127	9.42	5	15.71	5	-413370	-426678	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-1858	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	26346	26346	4059848	0.305	0	0	0	88893	2563	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	-408629	-408629	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-1459	10473	0	45	

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-56736	1	18	-51314	1									-0.85	-0.15	
18	-77855	1	24	-71854	1									-0.79	-0.19	
49	-143713	2	45	-134454	2									-0.7	-0.27	
98	-203793	3	64	-186480	3									-0.66	-0.27	
127	-214400	3	67	-192272	3									-0.68	-0.24	
147	-214809	3	67	-191141	3									-0.7	-0.22	

Trave di fondazione a "Fondazione" a2-2

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo a2 e tra il filo 2; asta sap n° 29

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovraresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	253857	253857	4059848	0.305	0	0	0	88893	3364	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-447433	-447433	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-7074	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	203764	203764	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	3413	10473	17669	45	
20	9.42	5	15.71	5	-422921	-422921	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-5973	10473	-17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	100714	203764	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	3390	10473	17669	45	

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
49	9.42	5	15.71	5	-369497	-422921	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-4236	10473	-17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	137206	200754	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	3133	10473	17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	-373501	-376064	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-924	10473	-17669	45	
130	9.42	5	15.71	5	200754	200754	4059848	0.305	0	0	0	88893	2853	10473	0	45	
130	9.42	5	15.71	5	-334471	-374328	-2532062	0.068									
147	9.42	5	15.71	5	220144	220144	4059848	0.305	0	0	0	88893	3587	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	-316454	-316454	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-97421	1	31	-96788	1									-0.81	-0.27	
20	-111521	2	35	-109578	2									-0.83	-0.26	
49	-139086	2	44	-134391	2									-0.88	-0.22	
98	-123570	2	39	-118147	2									-0.98	-0.17	
130	-71782	1	23	-66859	1									-1.05	-0.14	
147	-52946	1	17	-48155	1									-1.09	-0.11	

Trave di fondazione a "Fondazione" a6-6

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo a6 e tra il filo 6; asta sap n° 26

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	134238	134238	4059848	0.305	0	0	0	88893	2688	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-367234	-367234	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-6580	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	99317	99317	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	2791	10473	17669	45	
20	9.42	5	15.71	5	-357515	-388432	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-5323	10473	-17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	82510	117932	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	2874	10473	17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	-386344	-408828	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-3493	10473	-17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	152569	225833	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	3006	10473	17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	-409764	-410766	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-504	10473	-17669	45	
130	9.42	5	15.71	5	225833	225833	4059848	0.305	0	0	0	88893	2982	10473	0	45	
130	9.42	5	15.71	5	-373014	-410236	-2532062	0.068									
147	9.42	5	15.71	5	246771	246771	4059848	0.305	0	0	0	88893	3601	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	-355094	-355094	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-126387	2	40	-116498	2									-0.94	-0.25	
20	-140088	2	44	-129099	2									-0.91	-0.26	
49	-164361	2	52	-151917	2									-0.9	-0.26	
98	-138266	2	43	-128598	2									-0.92	-0.21	
130	-81060	1	25	-73591	1									-1.03	-0.09	
147	-61180	1	19	-54161	1									-1.09	-0.03	

Trave di fondazione a "Fondazione" a16-16

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo a16 e tra il filo 16; asta sap n° 65

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	75297	75297	4059848	0.305	0	0	0	88893	1894	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-267476	-267476	-2532062	0.068	0	0	0	88893	-5864	10473	0	45	
20	9.42	5	15.71	5	59016	77931	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	1870	10473	17669	45	
20	9.42	5	15.71	5	-278452	-352158	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-4601	10473	-17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	75168	125031	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	2025	10473	17669	45	
49	9.42	5	15.71	5	-347637	-394411	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-2940	10473	-17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	160435	231175	4059848	0.305	0.072	0	0	88893	2389	10473	17669	45	
98	9.42	5	15.71	5	-401144	-401144	-2532062	0.068	0.072	0	0	88893	-156	10473	-17669	45	
130	9.42	5	15.71	5	231175	231175	4059848	0.305	0	0	0	88893	2885	10473	0	45	
130	9.42	5	15.71	5	-368305	-401144	-2532062	0.068									
147	9.42	5	15.71	5	251356	251356	4059848	0.305	0	0	0	88893	3602	10473	0	45	
147	9.42	5	15.71	5	-350771	-350771	-2532062	0.068									

Comune di Sortino - Area attendamenti e container

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	-102833	2	32	-96089	1									-1.04	-0.09	
20	-117588	2	37	-109718	2									-0.97	-0.16	
49	-145878	2	46	-136235	2									-0.89	-0.25	
98	-128362	2	40	-120355	2									-0.88	-0.28	
130	-74939	1	24	-68565	1									-0.97	-0.21	
147	-55733	1	18	-49708	1									-1.04	-0.16	

Trave di fondazione a "Fondazione" a21-21

Calcestruzzo fck,cub (cubica)= 300 fck (cilindrica)= 249 acciaio fyk= 4500

OUTPUT CAMPATE

campata n. 1 tra il filo a21 e tra il filo 21; asta sap n° 25

sezione a T rovescia H tot. 75 H ala 35 B ala 80 B anima 40 Cs 3 Ci 3

sovrarresistenza 0%

Verifiche in stato limite ultimo

x	Asup	cs	Ainf	ci	Mela	MEd	MRd	x/d	Ast	Afp+	Afp-	VRcd	VEd	VRd	VRsd	teta	
0	9.42	5	15.71	5	225275	225275	4059848	0.305	0	0	0	88893	-6578	10473	0	45	
0	9.42	5	15.71	5	-245328	-245328	-2532062	0.068									
20	9.42	5	15.71	5	198859	198859	4059848	0.305	0.064	0	0	88893	383	10473	15862	45	
20	9.42	5	15.71	5	-269644	-342409	-2532062	0.068	0.064	0	0	88893	-5478	10473	-15862	45	
45	9.42	5	15.71	5	163532	198859	4059848	0.305	0.064	0	0	88893	1162	10473	15862	45	
45	9.42	5	15.71	5	-333777	-372008	-2532062	0.068	0.064	0	0	88893	-3988	10473	-15862	45	
90	9.42	5	15.71	5	168026	207872	4059848	0.305	0.064	0	0	88893	2178	10473	15862	45	
90	9.42	5	15.71	5	-373072	-373800	-2532062	0.068	0.064	0	0	88893	-887	10473	-15862	45	
118	9.42	5	15.71	5	207872	207872	4059848	0.305	0.064	0	0	88893	2553	10473	15862	45	
118	9.42	5	15.71	5	-342190	-373103	-2532062	0.068									
135	9.42	5	15.71	5	224104	224104	4059848	0.305	0	0	0	88893	3569	10473	0	45	
135	9.42	5	15.71	5	-324922	-324922	-2532062	0.068									

Verifiche in esercizio e pressioni in fondazione

x	Mese.R	sigma c.	sigma f.	Mese.QP	sigma c.	srmi	wkiR	wkiF	wkiQP	srms	wksR	wksF	wksQP	sigma t.max	sigma t.min	
0	14655	0	3	-19229	0									-1.09	-0.4	
0	-19229	0	6	-19229	0											
20	-42678	1	13	-42678	1									-1.08	-0.43	
45	-88324	1	28	-88324	1									-1.06	-0.46	
90	-104861	2	33	-102523	2									-1.03	-0.41	
118	-71992	1	23	-67159	1									-1.11	-0.33	
135	-55643	1	17	-50409	1									-1.17	-0.27	