



CONSIGLIO DI STATO

Segretariato Generale per la Giustizia Amministrativa

PALAZZO SPADA: RIFACIMENTO DELLA COPERTURA AMBIENTE A2



PROGETTO ESECUTIVO

RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO
Ing. CLAUDIO VECCHI

PROGETTAZIONE



SQS Ingegneria srl

00154 Roma via Padre Semeria 65/d
tel. 0651605222 fax 0651883655
www.sqsingegneria.it

Ing. STEFANO MILITELLO
Arch. CLAUDIA PIETRONIRO
Ing. FRANCESCA BARBA
Arch. RAOUL VERGATI
e con:
Arch. LIVIA PUGLIESE

COMMESSA

CODICE ELABORATO

REV.

1 8 0 3 0 E S T R L 1 0 0 2

FASCICOLO DEI CALCOLI

N. rev	Nota di revisione	Data
1	Emissione	Giugno 2019
	aggiornamento Genio Civile OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112	Ottobre 2019
	Copia conforme all'originale pag.1 di 100	
	La copia originale e' conservata presso l'archivio digitale della Regione Lazio	
	Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:	
	MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)	

CONTR.	APPROV.	SCALA
STM	CLP	



Sommario

1	Dati generali	3
1.1	Materiali	3
1.1.1	Materiali muratura	3
1.1.1.1	Proprietà muratura base	3
1.1.1.2	Proprietà muratura NTC2018 1	3
1.1.1.3	Proprietà muratura NTC2018 2	3
1.1.1.4	Proprietà muratura Ord.3431	3
1.1.2	Materiali legno	4
1.2	Sezioni	4
1.2.1	Sezioni in legno	4
1.2.1.1	Sezioni rettangolari in legno	4
1.2.1.2	Caratteristiche inerziali sezioni in legno	5
2	Dati di definizione	6
2.1	Preferenze commessa	6
2.1.1	Preferenze di analisi	6
2.1.2	Preferenze di verifica	6
2.1.2.1	Normativa di verifica in uso	6
2.1.2.2	Normativa di verifica legno	6
2.1.3	Preferenze FEM	6
2.1.4	Moltiplicatori inerziali	7
2.1.5	Preferenze progetto muratura	7
2.2	Azioni e carichi	7
2.2.1	Condizioni elementari di carico	7
2.2.2	Combinazioni di carico	8
2.2.3	Definizioni di carichi superficiali	9
2.3	Quote	9
2.3.1	Livelli	9
2.3.2	Falde	10
2.3.3	Tronchi	10
3	Verifiche	10
3.1	Verifiche aste in legno	10
3.2	Verifiche superelementi in legno	80
3.3	Verifiche maschi in muratura	90
3.4	Verifica particolare capriata	96
3.5	Verifica collegamento secondario su capriata	97
3.6	Verifica appoggi muratura	99



1 Dati generali

1.1 Materiali

1.1.1 Materiali muratura

1.1.1.1 Proprietà muratura base

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

v: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

γ: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

α: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	E	G	v	γ	α
Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1	32000	Default (10738.26)	0.49	0.0018	0.000006

1.1.1.2 Proprietà muratura NTC2018 1

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Tipo blocchi: tipo di blocchi

Cat.blocchi: categoria blocchi

fbk: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento dichiarata dal produttore [daN/cm²]

fbk₀: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento in direzione orizzontale nel piano del muro. Dato da richiedere al produttore [daN/cm²]

Tipo malta: tipo di malta

Res.compr.malta: resistenza media a compressione della malta [daN/cm²]

GammaM: coefficiente parziale di sicurezza sulla resistenza a compressione della muratura Il valore è adimensionale.

Descrizione	Tipo blocchi	Cat.blocchi	fbk	fbk ₀	Tipo malta	Res.compr.malta	GammaM
Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1	Laterizio	II	60	12	Composizione prescritta	25	3

1.1.1.3 Proprietà muratura NTC2018 2

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Livello di conoscenza: indica se il materiale è nuovo o esistente, **Cl.esec.:** classe di esecuzione

fk: resistenza caratteristica a compressione della muratura [daN/cm²]

fvk0: resistenza caratteristica a taglio della muratura in assenza di tensioni normali [daN/cm²]

fhk: resistenza caratteristica della muratura a compressione in direzione orizzontale (nel piano della parete). [daN/cm²]

fkt: resistenza caratteristica a trazione [daN/cm²]

f medio: resistenza media a compressione della muratura, per materiale esistente. [daN/cm²]

tau medio: resistenza media a taglio della muratura, per materiale esistente. [daN/cm²]

E medio: valore medio del modulo di elasticità normale utilizzato per materiale esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

G medio: valore medio del modulo di elasticità tangenziale utilizzato per materiale esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

Descrizione	Livello di conoscenza	Cl.esec.	fk	fvk0	fhk	fkt	f medio	tau medio	E medio	G medio
Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1	LC1 (FC = 1,35)	2	32	1	6	0	30	0.8	18750	6250

1.1.1.4 Proprietà muratura Ord.3431

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Tipo blocchi: tipo di blocchi

fbk: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento. [daN/cm²]

fbk₀: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento in direzione orizzontale nel piano del muro. Dato da richiedere al produttore. [daN/cm²]

Tipo malta: classe della malta.

fk: resistenza caratteristica della muratura a compressione. [daN/cm²]

fvk0: resistenza caratteristica a taglio della muratura. [daN/cm²]

fhk: resistenza caratteristica della muratura a compressione in direzione orizzontale (nel piano della parete). [daN/cm²]



fkt: resistenza caratteristica a trazione. [daN/cm²]

f medio: resistenza media a compressione della muratura, per edificio esistente. [daN/cm²]

tau medio: resistenza media a taglio della muratura, per edificio esistente. [daN/cm²]

E medio: valore medio del modulo di elasticità normale utilizzato per edificio esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

G medio: valore medio del modulo di elasticità tangenziale utilizzato per edificio esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

Descrizione	Tipo blocchi	fbk	fbk	Tipo malta	fk	fvk0	fhk	fkt	f medio	tau medio	E medio	G medio
Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1	Laterizio	60	12	M4	32	1	6	0	32	0.76	15000	5000

1.1.2 Materiali legno

Descr.: descrizione o nome assegnato all'elemento.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

Pois.: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

Gam.: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

α: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C⁻¹]

Lavorazione: tipo di lavorazione.

σm,amm: tensione ammissibile per flessione. [daN/cm²]

St,0,a: tensione ammissibile per trazione parallela alle fibre. [daN/cm²]

St,90,a: tensione ammissibile per trazione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

Sc,0,a: tensione ammissibile per compressione parallela alle fibre. [daN/cm²]

Sc,90,a: tensione ammissibile per compressione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

Tau,a: τ ammissibile. [daN/cm²]

fm,k: resistenza caratteristica per flessione. [daN/cm²]

ft,0,k: resistenza caratteristica per trazione parallela alle fibre. [daN/cm²]

ft,90,k: resistenza caratteristica per trazione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

fc,0,k: resistenza caratteristica per compressione parallela alle fibre. [daN/cm²]

fc,90,k: resistenza caratteristica per compressione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

fv,k: resistenza caratteristica a taglio. [daN/cm²]

E0,05: modulo di elasticità parallelo alla fibratura 5-percentile. [daN/cm²]

G0,05: modulo di elasticità tangenziale parallelo alla fibratura 5-percentile. [daN/cm²]

Essenza: essenza, specie, di legno.

pk: massa volumica caratteristica 5-percentile. [daN/(cm/s²)/cm³]

pm: massa volumica media. [daN/(cm/s²)/cm³]

Descr.	E	G	Pois.	Gam.	α	Lavorazione	σm,amm	St,0,a	St,90,a	Sc,0,a	Sc,90,a	Tau,a	fm,k	ft,0,k	ft,90,k	fc,0,k	fc,90,k	fv,k	E0,05	G0,05	Essenza	pk	pm
Palazzo Spada Legno Cat. II	9.0E4	5000	0.3	5.4E-4	1.0E-5	Massiccio	70	60	0	150	20	9	200	180	6	180	40	14	5.4E4	3350		2.9E-7	5.4E-7
D24 EN338:2016	1.0E5	6300	0.25	5.8E-4	1.0E-5	Massiccio	240	140	6	210	49	37	240	140	6	210	49	37	8.4E4	5292		4.9E-7	5.8E-7

1.2 Sezioni

1.2.1 Sezioni in legno

1.2.1.1 Sezioni rettangolari in legno



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]

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

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

Jt FEM: 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]



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	H	B
R 20x32	533.33	533.33	54613.33	21333.33	51733.33	32	20
R 30x30	750	750	67500	67500	99900	30	30
R 15x15	187.5	187.5	4218.75	4218.75	6243.75	15	15
R 20x25	416.67	416.67	26041.67	16666.67	33066.67	25	20
R 17x17	240.83	240.83	6960.08	6960.08	10300.92	17	17
R 21x24	420	420	24192	18522	33246.99	24	21
R 24x36	720	720	93312	41472	96215.04	36	24
R 30x20	500	500	20000	45000	46400	20	30
R 19x19_1	300.83	300.83	10860.08	10860.08	16072.92	19	19

1.2.1.2 Caratteristiche inerziali sezioni in legno

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]

α: 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	α	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM
R 20x32	10	16	640	5.5E4	2.1E4	0	5.5E4	2.1E4	0	533.33	533.33	54613.33	21333.33	51733.33
R 30x30	15	15	900	67500	67500	0	67500	67500	0	750	750	67500	67500	99900
R 15x15	7.5	7.5	225	4.2E3	4.2E3	0	4.2E3	4.2E3	0	187.5	187.5	4218.75	4218.75	6243.75
R 20x25	10	12.5	500	2.6E4	1.7E4	0	2.6E4	1.7E4	0	416.67	416.67	26041.67	16666.67	33066.67
R 17x17	8.5	8.5	289	7.0E3	7.0E3	0	7.0E3	7.0E3	0	240.83	240.83	6960.08	6960.08	10300.92
R 21x24	10.5	12	504	24192	18522	0	24192	18522	0	420	420	24192	18522	33246.99
R 24x36	12	18	864	93312	41472	0	93312	41472	0	720	720	93312	41472	96215.04
R 30x20	15	10	600	20000	45000	0	20000	45000	0	500	500	20000	45000	46400
R 19x19_1	9.5	9.5	361	1.1E4	1.1E4	0	1.1E4	1.1E4	0	300.83	300.83	10860.08	10860.08	16072.92



2 Dati di definizione

2.1 Preferenze commessa

2.1.1 Preferenze di analisi

Metodo di analisi	D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Tipo di costruzione	2 - Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari
Vn	50
Classe d'uso	IV
Vr	50
Tipo di analisi	Lineare dinamica
Località	ROMA via Capo di Ferro

2.1.2 Preferenze di verifica

2.1.2.1 Normativa di verifica in uso

Norma di verifica	D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Cemento armato	Preferenze analisi di verifica in stato limite
Legno	Preferenze di verifica legno D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Acciaio	Preferenze di verifica acciaio D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Alluminio	Preferenze di verifica alluminio EC9
Pannelli in gessofibra (N.T.C.)	Preferenze di verifica pannelli gessofibra D.M. 17-01-18

2.1.2.2 Normativa di verifica legno

y combinazioni fondamentali massiccio	1.5
y combinazioni fondamentali lamellare	1.45
y combinazioni fondamentali unioni	1.5
y combinazioni eccezionali	1
y combinazioni esercizio	1
Kmod durata istantaneo, classe 1	1.1
Kmod durata istantaneo, classe 2	1.1
Kmod durata istantaneo, classe 3	0.9
Kmod durata breve, classe 1	0.9
Kmod durata breve, classe 2	0.9
Kmod durata breve, classe 3	0.7
Kmod durata media, classe 1	0.8
Kmod durata media, classe 2	0.8
Kmod durata media, classe 3	0.65
Kmod durata lunga, classe 1	0.7
Kmod durata lunga, classe 2	0.7
Kmod durata lunga, classe 3	0.55
Kmod durata permanente, classe 1	0.6
Kmod durata permanente, classe 2	0.6
Kmod durata permanente, classe 3	0.5
Kdef classe 1	0.6
Kdef classe 2	0.8
Kdef classe 3	2

2.1.3 Preferenze FEM

Dimensione massima ottimale mesh pareti (default)	80	[cm]
Dimensione massima ottimale mesh piastre (default)	80	[cm]
Tipo di mesh dei gusci (default)	Quadrilateri o triangoli	
Tipo di mesh imposta ai gusci	Specifico dell'elemento	
Metodo P-Delta	non utilizzato	



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Analisi buckling	non utilizzata	
Rapporto spessore flessionale/membranale gusci muratura verticali	0.2	
Spessori membranale e flessionale pareti XLAM da sole tavole verticali	No	
Moltiplicatore rigidità connettori pannelli pareti legno a diaframma	1	
Tolleranza di parallelismo	4.99	[deg]
Tolleranza di unicità punti	10	[cm]
Tolleranza generazione nodi di aste	1	[cm]
Tolleranza di parallelismo in suddivisione aste	4.99	[deg]
Tolleranza generazione nodi di gusci	4	[cm]
Tolleranza eccentricità carichi concentrati	100	[cm]
Considera deformabilità a taglio negli elementi guscio	No	
Modello elastico pareti in muratura	Gusci	
Concentra masse pareti nei vertici	No	
Segno risultati analisi spettrale	Analisi statica	
Memoria utilizzabile dal solutore	8000000	
Metodo di risoluzione della matrice	Intel MKL PARDISO	
Scrivi commenti nel file di input	No	
Scrivi file di output in formato testo	No	
Solidi colle e corpi ruvidi (default)	Solidi reali	
Moltiplicatore rigidità molla torsionale applicata ad aste di fondazione	1	
Modello trave su suolo alla Winkler nel caso di modellazione lineare	Equilibrio elastico	

2.1.4 Moltiplicatori inerziali

Tipologia: tipo di entità a cui si riferiscono i moltiplicatori inerziali.

J2: moltiplicatore inerziale di J2. Il valore è adimensionale.

J3: moltiplicatore inerziale di J3. Il valore è adimensionale.

Jt: moltiplicatore inerziale di Jt. Il valore è adimensionale.

A: moltiplicatore dell'area della sezione. Il valore è adimensionale.

A2: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 2. Il valore è adimensionale.

A3: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 3. Il valore è adimensionale.

Conci rigidi: fattore di riduzione dei tronchi rigidi. Il valore è adimensionale.

Tipologia	J2	J3	Jt	A	A2	A3	Conci rigidi
Trave C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Pilastro C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Trave di fondazione	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Palo	1	1	0.01	1	1	1	0
Trave in legno	1	1	1	1	1	1	1
Colonna in legno	1	1	1	1	1	1	1
Trave in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Colonna in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Trave di reticolare in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Maschio in muratura	0	1	0	1	1	1	1
Trave di accoppiamento in muratura	0	1	0	1	1	1	1
Trave di scala C.A. nervata	1	1	1	1	1	1	0.5
Trave tralicciata	1	1	0.01	1	1	1	0.5

2.1.5 Preferenze progetto muratura

Forza minima aggancio al piano (default)	0	[daN/cm]
Denominatore per momento ortogonale (default)	8	
Minima resistenza trazione travi (default)	30000	[daN]
Angolo cuneo verifica ribaltamento (default)	30	[deg]
Considera $d = 0.8 * h$ nei maschi senza fibre compresse	No	
Verifica pressoflessione deviata	No	
Considera effetto piastra in presenza di irrigidimenti	Si	

2.2 Azioni e carichi

2.2.1 Condizioni elementari di carico

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Nome breve: nome breve assegnato alla condizione elementare.

Durata: descrive la durata della condizione (necessario per strutture in legno).

ψ_0 : coefficiente moltiplicatore ψ_0 . Il valore è adimensionale.

ψ_1 : coefficiente moltiplicatore ψ_1 . Il valore è adimensionale.

ψ_2 : coefficiente moltiplicatore ψ_2 . Il valore è adimensionale.

Con segno: descrive se la condizione elementare ha la possibilità di variare di segno.



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Descrizione	Nome breve	Durata	ψ_0	ψ_1	ψ_2	Con segno
Pesi strutturali	Pesi	Permanente				
Permanenti portati	Port.	Permanente				
Neve	Neve	Media	0.5	0.2	0	
ΔT	ΔT	Media	0.6	0.5	0	No
Sisma X SLV	X SLV					
Sisma Y SLV	Y SLV					
Sisma Z SLV	Z SLV					
Eccentricità Y per sisma X SLV	EY SLV					
Eccentricità X per sisma Y SLV	EX SLV					
Sisma X SLD	X SLD					
Sisma Y SLD	Y SLD					
Sisma Z SLD	Z SLD					
Eccentricità Y per sisma X SLD	EY SLD					
Eccentricità X per sisma Y SLD	EX SLD					
Terreno sisma X SLV	Tr x SLV					
Terreno sisma Y SLV	Tr y SLV					
Terreno sisma Z SLV	Tr z SLV					
Terreno sisma X SLD	Tr x SLD					
Terreno sisma Y SLD	Tr y SLD					
Terreno sisma Z SLD	Tr z SLD					
Rig. Ux	R Ux					
Rig. Uy	R Uy					
Rig. Rz	R Rz					

2.2.2 Combinazioni di carico

Nome: E' il nome esteso che contraddistingue la condizione elementare di carico.

Nome breve: E' il nome compatto della condizione elementare di carico, che viene utilizzato altrove nella relazione.

Pesi: Pesi strutturali

Port.: Permanenti portati

Neve: Neve

ΔT : ΔT

X SLD: Sisma X SLD

Y SLD: Sisma Y SLD

Z SLD: Sisma Z SLD

EY SLD: Eccentricità Y per sisma X SLD

EX SLD: Eccentricità X per sisma Y SLD

Tr x SLD: Terreno sisma X SLD

Tr y SLD: Terreno sisma Y SLD

Tr z SLD: Terreno sisma Z SLD

X SLV: Sisma X SLV

Y SLV: Sisma Y SLV

Z SLV: Sisma Z SLV

EY SLV: Eccentricità Y per sisma X SLV

EX SLV: Eccentricità X per sisma Y SLV

Tr x SLV: Terreno sisma X SLV

Tr y SLV: Terreno sisma Y SLV

Tr z SLV: Terreno sisma Z SLV

R Ux: Rig. Ux

R Uy: Rig. Uy

R Rz: Rig. Rz

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

Il nome compatto della famiglia è SLU.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT
1	SLU 1	1	0.8	0	0
2	SLU 2	1	0.8	1.5	0
3	SLU 3	1	1.5	0	0
4	SLU 4	1	1.5	1.5	0
5	SLU 5	1.3	0.8	0	0
6	SLU 6	1.3	0.8	1.5	0
7	SLU 7	1.3	1.5	0	0
8	SLU 8	1.3	1.5	1.5	0



Famiglia SLE rara

Il nome compatto della famiglia è SLE RA.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT
1	SLE RA 1	1	1	0	0
2	SLE RA 2	1	1	1	0

Famiglia SLE frequente

Il nome compatto della famiglia è SLE FR.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT
1	SLE FR 1	1	1	0	0
2	SLE FR 2	1	1	0.2	0

Famiglia SLE quasi permanente

Il nome compatto della famiglia è SLE QP.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT
1	SLE QP 1	1	1	0	0

Famiglia SLU eccezionale

Il nome compatto della famiglia è SLU EX.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT
------	------------	------	-------	------	----

Famiglia SLD

Il nome compatto della famiglia è SLD.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT	X SLD	Y SLD	Z SLD	EY SLD	EX SLD	Tr x SLD	Tr y SLD	Tr z SLD
1	SLD 1	0.1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Famiglia SLV

Il nome compatto della famiglia è SLV.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT	X SLV	Y SLV	Z SLV	EY SLV	EX SLV	Tr x SLV	Tr y SLV	Tr z SLV
1	SLV 1	0.1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Famiglia SLV fondazioni

Il nome compatto della famiglia è SLV FO.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Neve	ΔT	X SLV	Y SLV	Z SLV	EY SLV	EX SLV	Tr x SLV	Tr y SLV	Tr z SLV
------	------------	------	-------	------	----	-------	-------	-------	--------	--------	----------	----------	----------

Famiglia Calcolo rigidità torsionale/flessionale di piano

Il nome compatto della famiglia è CRTFP.

Nome	Nome breve	R Ux	R Uy	R Rz
Rig. Ux+	CRTFP Ux+	1	0	0
Rig. Ux-	CRTFP Ux-	-1	0	0
Rig. Uy+	CRTFP Uy+	0	1	0
Rig. Uy-	CRTFP Uy-	0	-1	0
Rig. Rz+	CRTFP Rz+	0	0	1
Rig. Rz-	CRTFP Rz-	0	0	-1

2.2.3 Definizioni di carichi superficiali

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

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
Copertura	Pesi strutturali	0.001	Verticale
	Permanenti portati	0.0176	Verticale
	Neve	0.005	Verticale

2.3 Quote

2.3.1 Livelli

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al livello.



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

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	Livello 1 [Auto]	37.5	30
L2	Piano 1	337.5	24

2.3.2 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 [Auto]	0	1701.7	-319.5	-200.8	1720.8	-405	-203.9	1801.8	-385.8	-231.2
F2	Falda 2 [Auto]	0	845.4	-423.5	65.3	938.8	-413	31.1	856.6	-522.9	65.3
F3	Falda 3 [Auto]	0	738.9	-395.7	97.1	832.2	-385.3	62.9	750	-495.1	97.1
F4	Falda 4 [Auto]	0	625.1	-408.2	131.9	718.5	-397.8	97.7	636.1	-507.6	131.9
F5	Falda 5 [Auto]	0	402.9	-1332.5	243.5	309.5	-1343.2	277.7	391.4	-1233.1	243.5
F6	Falda 6 [Auto]	0	514.3	-1319.3	198.3	420.8	-1329.3	232.5	503.6	-1219.9	198.3
F7	Falda 7 [Auto]	0	186.3	-1357.3	268.1	91.9	-1368.2	237.2	174.8	-1257.9	268.1
F8	Falda 8 [Auto]	0	98.2	-1366.8	247.6	3.3	-1378.7	218.3	85.8	-1267.6	247.6
F9	Falda 9 [Auto]	0	-19.3	-1381	216.6	-114.3	-1391.6	187.4	-30.5	-1281.6	216.6
F10	Falda 10 [Auto]	0	47.6	-624.7	277.9	33.1	-531.8	243.9	146.3	-613.5	266.5
F11	Falda 11 [Auto]	0	611.4	-1308.8	166.4	518	-1319.2	200.6	600.3	-1209.4	166.4
F12	Falda 12 [Auto]	0	634.4	-1306.5	156.9	541	-1317	191.1	623.3	-1207.2	156.9

2.3.3 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	Tronco 1 [Auto]	0	59.1
T2	Tronco 2 [Auto]	Livello 1 [Auto]	187.1
T3	Tronco 3 [Auto]	Livello 1 [Auto]	Falda 1 [Auto]
T4	Falda 8 [Auto] - Piano 1	Falda 8 [Auto]	Piano 1
T5	Falda 8 [Auto] - 280	Falda 8 [Auto]	280
T6	Falda 1 [Auto] - 220	Falda 1 [Auto]	220

3 Verifiche

3.1 Verifiche aste in legno

Luce/Freccia amm.: valore ammissibile del rapporto luce su freccia

Beta x: coeff. moltiplicativo della luce per sbandamento in direzione x

Beta y: coeff. moltiplicativo della luce per sbandamento in direzione y

comb: combinazione di carico

Mx: momento flettente attorno all'asse x locale

My: momento flettente attorno all'asse y locale



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

N: sforzo normale

Kcrit: coeff. riduttivo per sbandamento laterale (EC5 5.2.2b)

Kmod: coeff. moltiplicativo della resistenza caratteristica (EC5 3.1.7)

Gamma: coeff. di sicurezza parziale (EC5 2.3.3.2)

Sm,y,d: tensione di progetto dovuta alla flessione attorno all'asse orizzontale della sezione (EC5 fig.6.1)

Sm,z,d: tensione di progetto dovuta alla flessione attorno all'asse verticale della sezione (EC5 fig.6.1)

fm,y,d: resistenza di progetto a flessione attorno all'asse orizzontale della sezione

fm,z,d: resistenza di progetto a flessione attorno all'asse verticale della sezione

fc,0,d: resistenza di progetto a compressione parallela alle fibre

ft,0,d: resistenza di progetto a trazione parallela alle fibre

fv,d: resistenza di progetto a taglio

Km: coefficiente di sezione (EC5 6.1.6 nota 2)

Snellezza,max: snellezza massima

fx,max: freccia massima in direzione x locale

fy,max: freccia massima in direzione y locale

Kdef: coeff. correttivo della deformazione per effetto di umidità e viscosità (EC5 4.1)

Luce asta: lunghezza effettiva dell'asta

L/fx,max: rapporto luce su freccia in direzione x locale

L/fy,max: rapporto luce su freccia in direzione y locale

Tau,x: tensione tangenziale in direzione x

Tau,y: tensione tangenziale in direzione y

Tau,max: tensione tangenziale risultante

Asta 1: Trave in legno a Z 291.5[cm] (280.6; -1341) (203.2; -695.1) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 651.2 cm
Sezione: R 20x32
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0^2 + 4.2^2} = 4.2 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = 1200.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 325.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m \cdot (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m \cdot (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(4.1/84)^2 + 56/96 + 0.7 \cdot 0/96 = 0.59 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -191122.7 daN*cm
My = 0 daN*cm
N = -2629.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.05 + 0.08 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = 1200.4 daN
Mt = 2879.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 651.2 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-4.11| \leq 84$
Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.11 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $N = -2629.1 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 651.2 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.96 \leq 18.35$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_t = 2879.1 \text{ daN}\cdot\text{cm}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 325.6 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst \text{ in } y} = -0.25 \text{ cm}$
 $U_{inst} = 0.25 \text{ cm}$
Luce/ $U_{inst,var} > \text{limite}$
 $651.2/0.25=2604.5 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 325.6 cm
 $K_{def} = 0,60$
 $U_{fin \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{fin \text{ in } y} = -2 \text{ cm}$
 $U_{fin} = 2 \text{ cm}$
Luce/ $U_{fin} > \text{limite}$
 $651.2/2=325.3 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Permanenti portati = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Neve = $0,500 + 0,500 = 1,000$

Asta 2: Trave in legno a Z 173[cm] (423.4; -468.7) (-64.3; -969.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 324 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
 $\beta_{x} = 0.8$
 $\beta_{y} = 0.8$
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 324 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m}(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + K_{m}(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $5.2/56+7.3/96+0.7*1.8/96=0.18 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = -32950 \text{ daN}\cdot\text{cm}$
 $M_y = 8113.7 \text{ daN}\cdot\text{cm}$
 $N = 4656.9 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\sigma_{t,0,d} \leq f_{t,0,d}$
 $5.17 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $N = 4656.9 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\text{Sqrt}(0.06^2+0.53^2) = 0.53 \leq 14.8$
 $k_{cr} = 0.67$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Tx = 25 daN
Ty = 211.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 25 daN
Ty = 211.6 daN
Mt = -1957.3 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 324 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq k_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.35 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -1957.3 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 324 cm
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 259,2
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
 $\sigma_{m,crit} = \frac{\pi \cdot \sqrt{E_{0,05} \cdot J_y \cdot G_{0,05} \cdot J_t}}{W_x \cdot l_{ef,y}} = 7583,4$
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,18
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Sm,d <= Kcrit*fm,d
9.1 <= 1*96
Combinazione:SLU, 7
Mx = -32950 daN*cm
My = 8113.7 daN*cm
N = 4656.9 daN

Asta 3: Trave in legno a a Z 173[cm] (423.4; -468.7) (-64.3; -969.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 378 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.7
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 378 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + k_m \cdot (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + k_m \cdot (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $11/56 + 36.6/96 + 0.7 \cdot 0.4/96 = 0.58 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -164527.1 daN*cm
My = -1601.5 daN*cm
N = 9870.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.09^2 + 1.97^2)} = 1.97 \leq 14.8$
kcr = 0.67



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -36.8 daN
Ty = 790.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.02 + 0.02 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -36.8 daN
Ty = 790.6 daN
Mt = -1540.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 378 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$
 $0.27 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -1540.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 378 cm
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 264,6
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = $\sqrt{PI * Sqr(E0,05 * Jy * G0,05 * Jt) / (Wx * lef,y)}$ = 7429,0
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = $\sqrt{fm,k / Sig,m,crit}$ = 0,18
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Sm,d <= Kcrit*fm,d
36.9 <= 1*96
Combinazione:SLU, 7
Mx = -164527.1 daN*cm
My = -1601.5 daN*cm
N = 9870.5 daN

Asta 4: Trave in legno a (186.9; -711.5; 271) (121.1; -779; 251.9) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 107.5 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.8
Beta,y = 0.8
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 107.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq fv,d$
 $\sqrt{0.15^2 + 2.54^2} = 2.54 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -59.6 daN
Ty = -1019.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 107.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.14 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$(5.9/84)^2 + 22.6/96 + 0.7 * 1.4/96 = 0.25 \leq 1$ [4.4.7a]

Combinazione: SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$M_x = 101804 \text{ daN*cm}$

$M_y = -6403.2 \text{ daN*cm}$

$N = -5289.7 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 107.5 cm

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d} / (k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$

$0.22 + 0.03 + 0 \leq 1$

$k_{cr} = 0.67$

Combinazione: SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$T_x = -59.6 \text{ daN}$

$T_y = -1019.5 \text{ daN}$

$M_t = -20892.5 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura

Sezione ad ascissa 0 cm

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$

$|-5.84| \leq 84$

Combinazione: SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$N = -5260.1 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 107.5 cm

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d} \leq k_{sh} * f_{v,d}$

$3.72 \leq 17.02$

Combinazione: SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$M_t = -20892.5 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 107.5 cm

$f_{c,0,k} = 210$

$f_{m,k} = 240$

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$f_{c,0,d} = K_{mod} * f_{c,0,k} / \gamma = 84,0$

$f_{m,d} = K * K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 96,0$

$K = 1,00$

$l_{eff,x}$ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\beta_{tX} * L = 86,0$

$l_{eff,y}$ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\beta_{tY} * L = 86,0$

Snellezza $l_{x} = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 9,9$

Snellezza $l_{y} = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 9,9$

$E_{0.5\%} = 84000$

$\sigma_{crit,x} = \pi^2 * E_{0.5\%} / (l_x^2) = 8409,9$

$\sigma_{crit,y} = \pi^2 * E_{0.5\%} / (l_y^2) = 8409,9$

Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 0,16$

Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,16$

$\beta_{t,c} = 0,20$

$\lambda_{rel,x} < 0.3$

$K_{cx} = 1$

$\lambda_{rel,y} < 0.3$

$K_{cy} = 1$

$\sigma_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{cx}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,d} + K_{\sigma} * (\sigma_{m,y,d} / f_{m,d}) \leq 1$

$\sigma_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{cy}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,d} + K_{\sigma} * (\sigma_{m,z,d} / f_{m,d}) + \sigma_{m,y,d} / f_{m,d} \leq 1$

$5.9 / (1 * 84) + 22.6 / 96 + 0.7 * 1.4 / 96 = 0.32 \leq 1$

Combinazione: SLU, 7

$M_x = 101804 \text{ daN*cm}$

$M_y = -6403.2 \text{ daN*cm}$

$N = -5289.7 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 107.5 cm

$f_{c,0,k} = 210$

$f_{m,k} = 240$

$K_{mod} = 0,60$

$\gamma = 1,50$

$f_{m,d} = K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 96$

Lunghezza efficace $l_{ef,y} = \beta_{tY} * L = 86,0$

$E_{0.5\%} = 84000$

$G_{0.5\%} = 5292$

$\sigma_{m,crit} = \pi * \sqrt{E_{0.5\%} * J_y * G_{0.5\%} * J_t} / (W_x * l_{ef,y}) = 22859,7$

$W_x = 4500,0$

$J_t = 99900,0$

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)

$L_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / \sigma_{m,crit}} = 0,10$

$L_{rel} \leq 0.75 \rightarrow K_{crit} = 1$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{F_c,0,k / \sigma_{crit,x}} = 0,16$
Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{F_c,0,k / \sigma_{crit,y}} = 0,16$
 $\lambda_{rel,x} < 0,3$
 $K_{cx} = 1$
 $\lambda_{rel,y} < 0,3$
 $K_{cy} = 1$
 $(\sigma_m, d / K_{crit} \cdot f_m, d)^2 + \sigma_{c,0,d} / K_c \cdot z \cdot f_{c,0,d} \leq 1$
 $0,1327 \leq 1$
Combinazione: SLU, 7
 $M_x = 101804 \text{ daN}\cdot\text{cm}$
 $M_y = -6403,2 \text{ daN}\cdot\text{cm}$
 $N = -5289,7 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 60.9 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst \text{ in } y} = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst} = 0 \text{ cm}$
 $Luce / U_{inst, var} > \limite$
 $107,5 / 0 = 70327,8 > 300$
Combinazione: SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 60.9 cm
 $K_{def} = 0,60$
 $U_{fin \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{fin \text{ in } y} = 0,01 \text{ cm}$
 $U_{fin} = 0,01 \text{ cm}$
 $Luce / U_{fin} > \limite$
 $107,5 / 0,01 = 8260,6 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Permanenti portati = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Neve = $0,500 + 0,500 = 1,000$

Asta 5: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.3 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
 $\beta_{a,x} = 0,8$
 $\beta_{a,y} = 0,8$
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 18.3 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{a,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0,06^2 + 0,2^2} = 0,21 \leq 14,8$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -25 \text{ daN}$
 $T_y = -79,7 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(\sigma_{c,0,d} / f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} + K_m \cdot (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d} / f_{c,0,d})^2 + K_m \cdot (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} \leq 1$
 $(5,4/84)^2 + 0,3/96 + 0,7 \cdot 0,1/96 = 0,01 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = 1353,6 \text{ daN}\cdot\text{cm}$
 $M_y = -459,5 \text{ daN}\cdot\text{cm}$
 $N = -4853,1 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-5,4| \leq 84$
Combinazione: SLU, 7



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -4856.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 18.3 cm

fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 14,7
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 14,7
Snellezza l,x = L,x / Sqrt(Jx / Area) = 1,7
Snellezza l,y = L,y / Sqrt(Jy / Area) = 1,7
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 288622,8
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 288622,8
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,03
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,03
Beta,c = 0,20
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
Sc,0,d / (fc,0,d * Kc,z) + Sm,z,d / fm,z,d + Km * (Sm,y,d / fm,y,d) <= 1
Sc,0,d / (fc,0,d * Kc,y) + Km * (Sm,z,d / fm,z,d) + Sm,y,d / fm,y,d <= 1
5.4 / (1*84) + 0.3 / 96 + 0.7 * 0.1 / 96 = 0.07 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = 1353.6 daN*cm
My = -459.5 daN*cm
N = -4853.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 0 cm

fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 14,7
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI * Sqr(E0,05 * Jy * G0,05 * Jt) / (Wx * lef,y) = 133918,4
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,04
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,03
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,03
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
(Sm,d / Kcrit * fm,d)^2 + Sc,0,d / Kc,z * fc,0,d <= 1
0.0642 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = 0 daN*cm
My = 0 daN*cm
N = -4856.8 daN

Asta 6: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 145.8 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.7
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,d <= fv,d



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.17 di 100

La copia originale è conservata presso l'Astata di Vigata Marzù della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$$\text{Sqrt}(0.71^2+3.56^2) = 3.63 \leq 14.8$$

$$kcr = 0.67$$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$$Tx = 287.3 \text{ daN}$$

$$Ty = 1429.5 \text{ daN}$$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione

Sezione ad ascissa 0 cm

$$Kmod = 0,60$$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$$(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$$

$$(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$$

$$(12.3/84)^2+33.6/96+0.7*3.6/96=0.4 \leq 1 \text{ [4.4.7a]}$$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$$Mx = 151122.1 \text{ daN*cm}$$

$$My = -16304.2 \text{ daN*cm}$$

$$N = -11028 \text{ daN}$$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 0 cm

$$Kmod = 0,60$$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$$\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$$

$$0.02 + 0.06 + 0 \leq 1$$

$$kcr = 0.67$$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$$Tx = 287.3 \text{ daN}$$

$$Ty = 1429.5 \text{ daN}$$

$$Mt = 1555.6 \text{ daN*cm}$$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 145.8 cm

$$Kmod = 0,60$$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$$\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$$

$$0.28 \leq 17.02$$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$$Mt = 1555.6 \text{ daN*cm}$$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 0 cm

$$fc,0,k = 210$$

$$fm,k = 240$$

$$Kmod = 0,60$$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$$fc,0,d = Kmod * fc,0,k / \gamma = 84,0$$

$$fm,d = K * Kmod * fm,k / \gamma = 96,0$$

$$K = 1,00$$

$$leff,x \text{ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione)} = \beta_{tX} * L = 102,0$$

$$leff,y \text{ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione)} = \beta_{tY} * L = 102,0$$

$$\text{Snellezza } l_{r,x} = L_x / \text{Sqrt}(J_x / \text{Area}) = 11,8$$

$$\text{Snellezza } l_{r,y} = L_y / \text{Sqrt}(J_y / \text{Area}) = 11,8$$

$$E_{0.5\%} = 84000$$

$$\text{Sig,crit,x} = \text{PI}^2 * E_{0.5\%} / (l_{r,x}^2) = 5971,3$$

$$\text{Sig,crit,y} = \text{PI}^2 * E_{0.5\%} / (l_{r,y}^2) = 5971,3$$

$$\text{Snellezza relativa } l_{rel,x} = \text{Sqrt}(fc,0,k / \text{Sig,crit,x}) = 0,19$$

$$\text{Snellezza relativa } l_{rel,y} = \text{Sqrt}(fc,0,k / \text{Sig,crit,y}) = 0,19$$

$$\beta_{t,c} = 0,20$$

$$\lambda_{rel,x} < 0.3$$

$$K_{cx} = 1$$

$$\lambda_{rel,y} < 0.3$$

$$K_{cy} = 1$$

$$Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z) + Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) \leq 1$$

$$Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y) + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d \leq 1$$

$$12.3/(1*84)+33.6/96+0.7*3.6/96=0.52 \leq 1$$

Combinazione:SLU, 7

$$Mx = 151122.1 \text{ daN*cm}$$

$$My = -16304.2 \text{ daN*cm}$$

$$N = -11028 \text{ daN}$$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 0 cm

$$fc,0,k = 210$$

$$fm,k = 240$$

$$Kmod = 0,60$$

$$\gamma = 1,50$$

$$fm,d = Kmod * fm,k / \gamma = 96$$

$$\text{Lunghezza efficace } lef,y = \beta_{tY} * L = 102,0$$

$$E_{0.5\%} = 84000$$

$$G_{0.5\%} = 5292$$

$$\text{Sig,m,crit} = \text{PI} * \text{Sqr}(E_{0.5\%} * J_y * G_{0.5\%} * J_t) / (W_x * lef,y) = 19262,4$$

$$W_x = 4500,0$$

$$J_t = 99900,0$$



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.18 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
 $L_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / \sigma_{m,crit}} = 0,11$
 $L_{rel} \leq 0,75 \rightarrow K_{crit} = 1$
Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{F_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 0,19$
Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{F_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,19$
 $\lambda_{rel,x} < 0,3$
 $K_{cx} = 1$
 $\lambda_{rel,y} < 0,3$
 $K_{cy} = 1$
 $(\sigma_{m,d} / K_{crit} * f_{m,d})^2 + \sigma_{c,0,d} / K_{c,z} * f_{c,0,d} \leq 1$
 $0,2961 \leq 1$
Combinazione:SLU, 7
 $M_x = 151122,1 \text{ daN*cm}$
 $M_y = -16304,2 \text{ daN*cm}$
 $N = -11028 \text{ daN}$

Asta 7: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22.7 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
 $\beta_{x} = 0,7$
 $\beta_{y} = 0,7$
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(3,01^2 + 0,55^2)} = 3,06 \leq 14,8$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -1209,3 \text{ daN}$
 $T_y = 219,4 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(\sigma_{c,0,d} / f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} + K_{m,z} * (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d} / f_{c,0,d})^2 + K_{m,y} * (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} \leq 1$
 $(10,4/84)^2 + 6,1/96 + 0,7 * 5,3/96 = 0,12 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = -27346,2 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 24000,1 \text{ daN*cm}$
 $N = -9372,8 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} / (k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0,18 + 0 + 0,04 \leq 1$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -1209,3 \text{ daN}$
 $T_y = 219,4 \text{ daN}$
 $M_t = -17594,2 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22.7 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $3,13 \leq 17,02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_t = -17594,2 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
 $f_{c,0,k} = 210$
 $f_{m,k} = 240$



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.19 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 15,9
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 15,9
Snellezza l,x = L,x / Sqrt(Jx / Area) = 1,8
Snellezza l,y = L,y / Sqrt(Jy / Area) = 1,8
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 247241,7
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 247241,7
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,03
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,03
Beta,c = 0,20
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
Sc,0,d / (fc,0,d * Kc,z) + Sm,z,d / fm,z,d + Km * (Sm,y,d / fm,y,d) <= 1
Sc,0,d / (fc,0,d * Kc,y) + Km * (Sm,z,d / fm,z,d) + Sm,y,d / fm,y,d <= 1
10.4 / (1*84) + 6.1 / 96 + 0.7 * 5.3 / 96 = 0.23 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -27346.2 daN*cm
My = 24000.1 daN*cm
N = -9372.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 0 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 15,9
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt) / (Wx*lef,y) = 123947,0
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,04
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,03
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,03
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
(Sm,d / Kcrit * fm,d)^2 + Sc,0,d / Kc,z * fc,0,d <= 1
0.1381 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -27346.2 daN*cm
My = 24000.1 daN*cm
N = -9372.8 daN

Asta 8: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 30 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.7
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio

Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,d <= fv,d
Sqrt(0.19^2 + 0.97^2) = 0.99 <= 14.8
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 75.4 daN
Ty = 390.1 daN



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.20 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione

Sezione ad ascissa 30 cm

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$

$(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$

$(8.4/84)^2 + 5/96 + 0.7*2.8/96 = 0.08 \leq 1$ [4.4.7a]

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$M_x = -22545.2$ daN*cm

$M_y = -12433.9$ daN*cm

$N = -7598.1$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 0 cm

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$

$0.03 + 0 + 0 \leq 1$

$k_{cr} = 0.67$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$T_x = 75.4$ daN

$T_y = 390.1$ daN

$M_t = -3338.4$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 30 cm

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$

$0.59 \leq 17.02$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$M_t = -3338.4$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 30 cm

$f_{c,0,k} = 210$

$f_{m,k} = 240$

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$f_{c,0,d} = K_{mod} * f_{c,0,k} / \gamma = 84,0$

$f_{m,d} = K * K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 96,0$

$K = 1,00$

$l_{eff,x}$ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\beta_{tX} * L = 21,0$

$l_{eff,y}$ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\beta_{tY} * L = 21,0$

Snellezza $l_x = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 2,4$

Snellezza $l_y = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 2,4$

$E_{0.5\%} = 84000$

$\sigma_{crit,x} = \pi^2 * E_{0.5\%} / (l_x^2) = 140687,1$

$\sigma_{crit,y} = \pi^2 * E_{0.5\%} / (l_y^2) = 140687,1$

Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 0,04$

Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,04$

$\beta_{t,c} = 0,20$

$\lambda_{rel,x} < 0.3$

$K_{cx} = 1$

$\lambda_{rel,y} < 0.3$

$K_{cy} = 1$

$Sc,0,d/(f_{c,0,d}*K_{c,z}) + Sm,z,d/f_{m,d} + Km*(Sm,y,d/f_{m,y,d}) \leq 1$

$Sc,0,d/(f_{c,0,d}*K_{c,y}) + Km*(Sm,z,d/f_{m,z,d}) + Sm,y,d/f_{m,y,d} \leq 1$

$8.4/(1*84) + 5/96 + 0.7*2.8/96 = 0.17 \leq 1$

Combinazione:SLU, 7

$M_x = -22545.2$ daN*cm

$M_y = -12433.9$ daN*cm

$N = -7598.1$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 30 cm

$f_{c,0,k} = 210$

$f_{m,k} = 240$

$K_{mod} = 0,60$

$\gamma = 1,50$

$f_{m,d} = K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 96$

Lunghezza efficace $l_{ef,y} = \beta_{tY} * L = 21,0$

$E_{0.5\%} = 84000$

$G_{0.5\%} = 5292$

$\sigma_{m,crit} = \pi * \sqrt{E_{0.5\%} * J_y * G_{0.5\%} * J_t} / (W_x * l_{ef,y}) = 93498,0$

$W_x = 4500,0$

$J_t = 99900,0$

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)

$L_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / \sigma_{m,crit}} = 0,05$

$L_{rel} \leq 0.75 \rightarrow K_{crit} = 1$

Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 0,04$

Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,04$

$\lambda_{rel,x} < 0.3$

$K_{cx} = 1$



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.21 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$\lambda_{rel,y} < 0.3$
Kcy = 1
 $(S_{m,d}/K_{crit} \cdot f_{m,d})^2 + S_{c,0,d}/K_c \cdot z \cdot f_{c,0,d} \leq 1$
 $0.1071 \leq 1$
Combinazione: SLU, 7
Mx = -22545.2 daN*cm
My = -12433.9 daN*cm
N = -7598.1 daN

Asta 9: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 122.6 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.8
Beta,y = 0.8
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 122.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.17^2 + 0.76^2} = 0.78 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -68.2 daN
Ty = -304.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(S_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m \cdot (S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(S_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m \cdot (S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(8.4/84)^2 + 7.2/96 + 0.7 \cdot 1.9/96 = 0.1 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -32479.5 daN*cm
My = 8357.7 daN*cm
N = -7554.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 122.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -68.2 daN
Ty = -304.7 daN
Mt = 1684.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 122.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-8.37| \leq 84$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -7529.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 122.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.3 \leq 17.02$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 1684.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.22 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 0 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 98,1
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 98,1
Snellezza l,x = L,x/ Sqrt(Jx / Area) = 11,3
Snellezza l,y = L,y/ Sqrt(Jy / Area) = 11,3
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 6467,5
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 6467,5
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,18
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,18
Beta,c = 0,20
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z) + Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) <= 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y) + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d <= 1
8.4/(1*84)+7.2/96+0.7*1.9/96=0.19 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -32479.5 daN*cm
My = 8357.7 daN*cm
N = -7554.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 0 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 98,1
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 20046,7
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,11
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,18
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,18
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
(Sm,d/Kcrit*fm,d)^2 + Sc,0,d/Kc,z*fc,0,d <= 1
0.1089 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -32479.5 daN*cm
My = 8357.7 daN*cm
N = -7554.2 daN

Asta 10: Trave in legno a (197.3; -700.8; 274) (197.3; -700.8; 210) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 101 cm
Sezione: R 30x20
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura

Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
St,0,d <= ft,0,d
6.02 <= 72
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 3615 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.23 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale del Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 101 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $3.19 \leq 6.86$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -8843.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 97.6 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $101/0=220572049046.3 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 90.9 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luce/Ufin > limite
 $101/0=16531695778.6 > 200$
Condizione base per ricombinare la freccia: Pesi strutturali
Combinazione:SLE quasi permanente, 1 + incrementi viscosi
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600

Asta 11: Trave in legno a falda Falda 5 [Auto] (317.5; -578.6) (404.1; -1330) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 756.9 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 756.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\text{Sqrt}(1.38^2+3.79^2) = 4.03 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 532 daN
Ty = -1461.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 378.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(2.2/84)^2+53.3/96+0.7*29.1/96=0.77 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -276488.8 daN*cm
My = -100633.7 daN*cm
N = -1930.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 756.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.07 + 0.01 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 532 daN
Ty = -1461.7 daN
Mt = -818.8 daN*cm



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.24 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 756.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $|-2.23| \leq 84$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -1930.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 756.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.17 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -818.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 378.5 cm
Kdef = 0
Uinst in x = -0.22 cm
Uinst in y = -0.28 cm
Uinst = 0.28 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $756.9/0.28=2725.8 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 378.5 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = -1.84 cm
Ufin in y = -2.29 cm
Ufin = 2.29 cm
Luce/Ufin > limite
 $756.9/2.29=331 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 12: Trave in legno a falda Falda 7 [Auto] (105.4; -637.2) (187.7; -1345.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 137.4 cm
Sezione: R 21x24
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 137.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.38^2+1.84^2} = 1.88 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -84.7 daN
Ty = -414.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 137.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(3.4/72)^2+15.8/80+0.7^2/80=0.22 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = 31808.8 daN*cm
My = -3454.9 daN*cm
N = -1729.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.25 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 137.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} / (k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}) + (\tau_{\text{y,d}} / f_{\text{v,d}})^2 + (\tau_{\text{z,d}} / f_{\text{v,d}})^2 \leq 1$
 $0.07 + 0.11 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -84.7 daN
Ty = -414.8 daN
Mt = 1002.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{\text{c,0,d}} \leq f_{\text{c,0,d}}$
 $|-3.43| \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -1729.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 137.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} \leq k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}$
 $0.44 \leq 6.56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 1002.6 daN*cm

Asta 13: Trave in legno a falda Falda 7 [Auto] (105.4; -637.2) (187.7; -1345.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 576.5 cm
Sezione: R 21x24
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{d}} \leq f_{\text{v,d}}$
 $\sqrt{(1.35^2 + 4.11^2)} = 4.32 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 303.9 daN
Ty = 924.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{\text{c,0,d}} / f_{\text{c,0,d}})^2 + \sigma_{\text{m,y,d}} / f_{\text{m,y,d}} + k_{\text{m}} (\sigma_{\text{m,z,d}} / f_{\text{m,z,d}}) \leq 1$
 $(\sigma_{\text{c,0,d}} / f_{\text{c,0,d}})^2 + k_{\text{m}} (\sigma_{\text{m,y,d}} / f_{\text{m,y,d}}) + \sigma_{\text{m,z,d}} / f_{\text{m,z,d}} \leq 1$
 $(4.5/72)^2 + 42.2/80 + 0.7 \cdot 16.8/80 = 0.68 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = 85075.6 daN*cm
My = -29713.9 daN*cm
N = -2289.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} / (k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}) + (\tau_{\text{y,d}} / f_{\text{v,d}})^2 + (\tau_{\text{z,d}} / f_{\text{v,d}})^2 \leq 1$
 $0 + 0.54 + 0.06 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 303.9 daN
Ty = 924.2 daN
Mt = -34.7 daN*cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 576.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $| -4.54 | \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -2289.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 576.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.02 \leq 6.56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -34.7 daN*cm

Asta 14: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 306.7 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 306.7 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $29.1/80+0.7*3.2/80=0.39 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = 60528.7 daN*cm
My = -5251.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 306.7 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.69^2+2.88^2)} = 2.96 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -153.7 daN
Ty = -643.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 306.7 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d}/(ksh*f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.27 + 0.02 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -153.7 daN
Ty = -643.9 daN
Mt = 164 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $| -0.03 | \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -15.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 306.7 cm
Kmod = 0,80



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $0.12 \leq 8.87$
Combinazione:SLU, 4
Durata minima del carico nella combinazione: media
 $M_t = 275.5 \text{ daN*cm}$

Asta 15: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 241.7 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 241.7 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m} * (S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_{m} * (S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $41.9/80 + 0.7 * 0.9/80 = 0.53 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = -87259.5 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 1543.8 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.7^2 + 4.27^2} = 4.32 \leq 5.6$
 $k_{cr} = 0.67$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = 156.1 \text{ daN}$
 $T_y = 952.9 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.58 + 0.02 \leq 1$
 $k_{cr} = 0.67$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = 156.1 \text{ daN}$
 $T_y = 952.9 \text{ daN}$
 $M_t = -184.1 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 241.7 cm
 $K_{mod} = 0,80$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $0.18 \leq 8.87$
Combinazione:SLU, 4
Durata minima del carico nella combinazione: media
 $M_t = -391.1 \text{ daN*cm}$

Asta 16: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.28 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione

Sezione ad ascissa 22 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50

$St,0,d/ft,0,d + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$

$St,0,d/ft,0,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$

$0.9/72+40/80+0.7*4.9/80=0.56 \leq 1$ [4.4.6a]

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Mx = -83391.6 daN*cm

My = 8096.4 daN*cm

N = 456.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio

Sezione ad ascissa 0 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50

$\tau,d \leq fv,d$

$\text{Sqrt}(0.83^2+0.51^2) = 0.98 \leq 5.6$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Tx = 186.2 daN

Ty = 113.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 0 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50

$\tau,\text{tor},d/(ksh*fv,d) + (\tau,y,d/fv,d)^2 + (\tau,z,d/fv,d)^2 \leq 1$

$0.16 + 0.01 + 0.02 \leq 1$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Tx = 186.2 daN

Ty = 113.7 daN

Mt = 2369.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 22 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50

$\tau,\text{tor},d \leq Ksh * fv,d$

$1.07 \leq 6.65$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Mt = 2369.2 daN*cm

Asta 17: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22 cm

Sezione: R 20x25

Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II

Rapporto luce/freccia elastica limite = 300

Rapporto luce/freccia elastica differita = 200

Mensola Y: Nessuno

Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione

Sezione ad ascissa 22 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50

$St,0,d/ft,0,d + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$

$St,0,d/ft,0,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$

$0.9/72+40.5/80+0.7*7.1/80=0.58 \leq 1$ [4.4.6a]

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Mx = -84331.6 daN*cm

My = 11812.2 daN*cm

N = 432.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio

Sezione ad ascissa 0 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50

$\tau,d \leq fv,d$

$\text{Sqrt}(0.8^2+0.23^2) = 0.83 \leq 5.6$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.29 di 100

La copia originale e' conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 178.7 daN
Ty = 51.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.17 + 0 + 0.02 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 178.7 daN
Ty = 51.1 daN
Mt = 2492.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$
 $1.13 \leq 6.65$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 2492.7 daN*cm

Asta 18: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Sm_{y,d}/fm_{y,d} + Km*(Sm_{z,d}/fm_{z,d}) \leq 1$
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Km*(Sm_{y,d}/fm_{y,d}) + Sm_{z,d}/fm_{z,d} \leq 1$
 $0.8/72+40.3/80+0.7*9/80=0.59 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -84000.8 daN*cm
My = 15072.1 daN*cm
N = 404.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq fv,d$
 $\sqrt{0.72^2+0.04^2} = 0.72 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 159.7 daN
Ty = -8.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.16 + 0 + 0.02 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 159.7 daN
Ty = -8.7 daN
Mt = 2379.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.30 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

1.08 <= 6.65
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 2379.2 daN*cm

Asta 19: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Sm_{y,d}/fm_{y,d} + Km*(Sm_{z,d}/fm_{z,d}) <= 1$
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Km*(Sm_{y,d}/fm_{y,d}) + Sm_{z,d}/fm_{z,d} <= 1$
 $0.7/72+39.5/80+0.7*10.9/80=0.6 <= 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -82306.1 daN*cm
My = 18108.7 daN*cm
N = 370.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} <= f_{v,d}$
 $\sqrt{0.62^2+0.5^2} = 0.8 <= 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 139.2 daN
Ty = -112.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh}*f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 <= 1$
 $0.17 + 0.01 + 0.01 <= 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 139.2 daN
Ty = -112.5 daN
Mt = 2463.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} <= K_{sh} * f_{v,d}$
1.11 <= 6.65
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 2463.4 daN*cm

Asta 20: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 170 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione

Sezione ad ascissa 0 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m^*}(S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$

$K_{m^*}(S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$

$42.6/80+0.7*9/80=0.61 \leq 1$ (formula 4.4.5a)

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$M_x = -88701.1$ daN*cm

$M_y = 14988.1$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio

Sezione ad ascissa 170 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$

$\sqrt{(0.76^2+3.54^2)} = 3.62 \leq 5.6$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$T_x = -170.2$ daN

$T_y = -790.2$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 170 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{v,tor,d}/(k_{sh}*f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$

$0.05 + 0.4 + 0.02 \leq 1$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$T_x = -170.2$ daN

$T_y = -790.2$ daN

$M_t = 690.3$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura

Sezione ad ascissa 170 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$

$|-0.3| \leq 72$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$N = -149.7$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 170 cm

Kmod = 0,80

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{v,tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$

$0.46 \leq 8.87$

Combinazione:SLU, 4

Durata minima del carico nella combinazione: media

$M_t = 1010.4$ daN*cm

Asta 21: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 460.7 cm

Sezione: R 20x25

Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II

Rapporto luce/freccia elastica limite = 300

Rapporto luce/freccia elastica differita = 200

Mensola Y: Nessuno

Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione

Sezione ad ascissa 460.7 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m^*}(S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$

$K_{m^*}(S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$

$35.7/80+0.7*14/80=0.57 \leq 1$ (formula 4.4.5a)

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

$M_x = 74478.2$ daN*cm

$M_y = -23298$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.32 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 460.7 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{1.19^2 + 3.89^2} = 4.07 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -266.7 daN
Ty = -868.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 460.7 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.08 + 0.48 + 0.05 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -266.7 daN
Ty = -868.6 daN
Mt = -1105.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-0.47| \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -237.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 460.7 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq k_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.5 \leq 6.65$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -1105.9 daN*cm

Asta 22: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 138.9 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + k_m \cdot (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $\sigma_{t,0,d}/f_{t,0,d} + k_m \cdot (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $0.6/72 + 29.6/80 + 0.7 \cdot 23.7/80 = 0.59 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = 61695.8 daN*cm
My = -39524.5 daN*cm
N = 275.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{2.17^2 + 4.11^2} = 4.64 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 483.9 daN
Ty = 917.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} / (k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}) + (\tau_{\text{y,d}} / f_{\text{v,d}})^2 + (\tau_{\text{z,d}} / f_{\text{v,d}})^2 \leq 1$
 $0.1 + 0.54 + 0.15 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 483.9 daN
Ty = 917.3 daN
Mt = 1475.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 138.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} \leq K_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}$
 $0.67 \leq 6.65$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 1475.5 daN*cm

Asta 23: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 88.1 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione

Sezione ad ascissa 88.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{\text{t,0,d}} / f_{\text{t,0,d}} + \sigma_{\text{m,y,d}} / f_{\text{m,y,d}} + K_{\text{m}} \cdot (\sigma_{\text{m,z,d}} / f_{\text{m,z,d}}) \leq 1$
 $\sigma_{\text{t,0,d}} / f_{\text{t,0,d}} + K_{\text{m}} \cdot (\sigma_{\text{m,y,d}} / f_{\text{m,y,d}}) + \sigma_{\text{m,z,d}} / f_{\text{m,z,d}} \leq 1$
 $0.6/72 + 26.5/80 + 0.7 \cdot 10.3/80 = 0.43 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -55250.6 daN*cm
My = 17193.9 daN*cm
N = 275.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio

Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{d}} \leq f_{\text{v,d}}$
 $\sqrt{(0.04^2 + 1.36^2)} = 1.36 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 9.8 daN
Ty = 304.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} / (k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}) + (\tau_{\text{y,d}} / f_{\text{v,d}})^2 + (\tau_{\text{z,d}} / f_{\text{v,d}})^2 \leq 1$
 $0.05 + 0.06 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 9.8 daN
Ty = 304.6 daN
Mt = 763.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 88.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} \leq K_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}$
 $0.35 \leq 6.65$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 763.4 daN*cm



Asta 24: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 170 cm
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 170 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St_{0,d} \leq ft_{0,d}$
 $0.55 \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 274.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Sm_{y,d}/fm_{y,d} + Km*(Sm_{z,d}/fm_{z,d}) \leq 1$
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Km*(Sm_{y,d}/fm_{y,d}) + Sm_{z,d}/fm_{z,d} \leq 1$
 $0.5/72+26.2/80+0.7*10.3/80=0.43 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -54525 daN*cm
My = 17202.3 daN*cm
N = 274.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 170 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq fv_{d}$
 $\sqrt{0.84^2+2.7^2} = 2.82 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -187.2 daN
Ty = -601.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 170 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv_{d}) + (\tau_{y,d}/fv_{d})^2 + (\tau_{z,d}/fv_{d})^2 \leq 1$
 $0.09 + 0.23 + 0.02 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -187.2 daN
Ty = -601.9 daN
Mt = 1395.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 170 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv_{d}$
 $0.63 \leq 6.65$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 1395.4 daN*cm

Asta 25: Trave in legno a (203.1; -687.7; 279.3) (-66.5; -544.8; 213.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 111.4 cm
Sezione: R 19x19_1
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 111.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.25^2 + 2.84^2} = 2.85 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 40.1 daN
Ty = -458.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 111.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(Sc, 0, d / fc, 0, d)^2 + Sm, y, d / fm, y, d + Km * (Sm, z, d / fm, z, d) \leq 1$
 $(Sc, 0, d / fc, 0, d)^2 + Km * (Sm, y, d / fm, y, d) + Sm, z, d / fm, z, d \leq 1$
 $(6.4/72)^2 + 43.3/80 + 0.7 * 3.9/80 = 0.58 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = 49514.1 daN*cm
My = 4468 daN*cm
N = -2301.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 111.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} / (ksh * f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.63 + 0.26 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 40.1 daN
Ty = -458.2 daN
Mt = -5833.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sc, 0, d \leq fc, 0, d$
 $|-6.36| \leq 72$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -2295.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 111.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $4.09 \leq 6.44$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -5833.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 63.1 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0.01 cm
Uinst = 0.01 cm
Luce/Uinst, var > limite
 $111.4/0.01 = 19500.1 > 300$
Combinazione: SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 63.1 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0.05 cm
Ufin = 0.05 cm
Luce/Ufin > limite
 $111.4/0.05 = 2252.5 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000



Asta 26: Trave in legno a (203.1; -687.7; 279.3) (-66.5; -544.8; 213.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 127 cm
Sezione: R 19x19_1
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.03^2 + 0.95^2)} = 0.95 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 4.7 daN
Ty = 153.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 127 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m \cdot (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m \cdot (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(13.9/72)^2 + 11.2/80 + 0.7 \cdot 0.2/80 = 0.18 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -12800.8 daN*cm
My = 203 daN*cm
N = -5020.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.11 + 0.03 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 4.7 daN
Ty = 153.2 daN
Mt = 967.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 127 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.68 \leq 6.44$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 967.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 80.4 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $127/0 = 80598 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 80.4 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -0.01 cm
Ufin = 0.01 cm
Luce/Ufin > limite
 $127/0.01 = 9778.1 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 27: Trave in legno a (203.1; -687.7; 279.3) (-66.5; -544.8; 213.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 74.4 cm
Sezione: R 19x19_1
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 74.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.1^2 + 1.31^2} = 1.31 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 15.4 daN
Ty = -211.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(14.2/72)^2 + 13.2/80 + 0.7 \cdot 1/80 = 0.21 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -15044.5 daN*cm
My = -1143.1 daN*cm
N = -5132.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 74.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{t,d}/f_{t,d})^2 \leq 1$
 $0.28 + 0.05 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 15.4 daN
Ty = -211.3 daN
Mt = -2575.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 74.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-14.23| \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -5136.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 74.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $1.8 \leq 6.44$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -2575.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 32.3 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $74.4/0 = 84205.1 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 32.3 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -0.01 cm
Ufin = 0.01 cm
Luce/Ufin > limite
 $74.4/0.01=10471.7 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 28: Trave in legno a falda Falda 10 [Auto] (306; -598.4) (91; -635.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 37.5 cm
Sezione: R 17x17
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.17^2 + 0.85^2)} = 0.86 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 21.5 daN
Ty = 109.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 37.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(7.5/72)^2 + 3.7/80 + 0.7*0.5/80 = 0.06 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -3044.7 daN*cm
My = 428.9 daN*cm
N = -2179.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d}/(ksh*f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0.02 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 21.5 daN
Ty = 109.3 daN
Mt = -103.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $|-7.57| \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -2187.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 37.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.1 \leq 6.44$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -103.4 daN*cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 20 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $37.5/0=327094.6 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 20 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luce/Ufin > limite
 $37.5/0=37346.4 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 29: Trave in legno a falda Falda 10 [Auto] (306; -598.4) (91; -635.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 182.4 cm
Sezione: R 17x17
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.88^2+2.37^2} = 2.53 \leq 5.6$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 113 daN
Ty = 306.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 91.2 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(7.8/72)^2+13.7/80+0.7*4.4/80=0.22 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -11184.3 daN*cm
My = 3627 daN*cm
N = -2240.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.05 + 0.18 + 0.02 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 113 daN
Ty = 306.4 daN
Mt = 355.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 182.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $|-7.67| \leq 72$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.40 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

N = -2216.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 182.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.35 \leq 6.44$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 355.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 91.2 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = -0.01 cm
Uinst = 0.01 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $182.4/0.01=16728.5 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 91.2 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.03 cm
Ufin in y = -0.09 cm
Ufin = 0.09 cm
Luce/Ufin > limite
 $182.4/0.09=2094.8 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 30: Trave in legno a (37.6; -864.8; 227.8) (-64.4; -969.5; 198.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 166.8 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.7
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 166.8 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.59^2+1.66^2} = 1.76 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -235.8 daN
Ty = -666 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(10.7/84)^2+32.1/96+0.7*1.9/96=0.36 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -144364 daN*cm
My = 8639.5 daN*cm
N = -9665.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 166.8 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d}/(ksh*f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.04 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag. 41 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -235.8 daN
Ty = -666 daN
Mt = 4199.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 166.8 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $0.75 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 4199.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 116,7
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 116,7
Snellezza l,x = L,x / Sqrt(Jx / Area) = 13,5
Snellezza l,y = L,y / Sqrt(Jy / Area) = 13,5
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 4562,5
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 4562,5
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,21
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,21
Beta,c = 0,20
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
 $Sc,0,d / (fc,0,d * Kc,z) + Sm,z,d / fm,z,d + Km * (Sm,y,d / fm,y,d) \leq 1$
 $Sc,0,d / (fc,0,d * Kc,y) + Km * (Sm,z,d / fm,z,d) + Sm,y,d / fm,y,d \leq 1$
 $10.7 / (1 * 84) + 32.1 / 96 + 0.7 * 1.9 / 96 = 0.48 \leq 1$
Combinazione:SLU, 7
Mx = -144364 daN*cm
My = 8639.5 daN*cm
N = -9665.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 0 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 116,7
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI * Sqr(E0,05 * Jy * G0,05 * Jt) / (Wx * lef,y) = 16837,5
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,12
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,21
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,21
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
 $(Sm,d / Kcrit * fm,d)^2 + Sc,0,d / Kc,z * fc,0,d \leq 1$
 $0.2533 \leq 1$
Combinazione:SLU, 7
Mx = -144364 daN*cm
My = 8639.5 daN*cm
N = -9665.2 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 77.8 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = -0.01 cm
Uinst = 0.01 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $166.8 / 0.01 = 22388.3 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 77.8 cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Kdef = 0,60
Ufin in x = -0.01 cm
Ufin in y = -0.07 cm
Ufin = 0.07 cm
Luce/Ufin > limite
166.8/0.07=2421.2 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 31: Trave in legno a (121.1; -779; 251.9) (37.6; -864.8; 227.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 136.6 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.7
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.59^2 + 3.53^2)} = 3.58 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -238.9 daN
Ty = 1418.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 136.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(10.6/84)^2 + 34.8/96 + 0.7 * 0.5/96 = 0.38 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -156501.1 daN*cm
My = 2133.6 daN*cm
N = -9556.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.07 + 0.06 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -238.9 daN
Ty = 1418.6 daN
Mt = -6311.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 136.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $1.12 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -6311.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 136.6 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.43 di 100

La copia originale e' conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\text{BetaX} * L = 95,6$
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\text{BetaY} * L = 95,6$
Snellezza l,x = $L, x / \text{Sqrt}(Jx / \text{Area}) = 11,0$
Snellezza l,y = $L, y / \text{Sqrt}(Jy / \text{Area}) = 11,0$
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = $\text{PI}^2 * E, 0.5\% / * (l, x^2) = 6802,5$
Sig,crit,y = $\text{PI}^2 * E, 0.5\% / * (l, y^2) = 6802,5$
Snellezza relativa lrel,x = $\text{Sqrt}(F_c, 0, k / \text{Sig}, \text{crit}, x) = 0,18$
Snellezza relativa lrel,y = $\text{Sqrt}(F_c, 0, k / \text{Sig}, \text{crit}, y) = 0,18$
Beta,c = 0,20
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z) + Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) <= 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y) + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d <= 1
 $10.6 / (1*84) + 34.8 / 96 + 0.7 * 0.5 / 96 = 0.49 <= 1$
Combinazione:SLU, 7
Mx = -156501.1 daN*cm
My = 2133.6 daN*cm
N = -9556.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 136.6 cm

fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = $\text{Kmod} * \text{fm}, k / \text{gamma} = 96$
Lunghezza efficace lef,y = $\text{BetaY} * L = 95,6$
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = $\text{PI} * \text{Sqr}(E0, 05 * Jy * G0, 05 * Jt) / (Wx * lef, y) = 20559,4$
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = $\text{Sqrt}(fm, k / \text{Sig}, m, \text{crit}) = 0,11$
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = $\text{Sqrt}(F_c, 0, k / \text{Sig}, \text{crit}, x) = 0,18$
Snellezza relativa lrel,y = $\text{Sqrt}(F_c, 0, k / \text{Sig}, \text{crit}, y) = 0,18$
lambda,rel,x < 0.3
Kcx = 1
lambda,rel,y < 0.3
Kcy = 1
 $(\text{Sm}, d / \text{Kcrit} * \text{fm}, d)^2 + \text{Sc}, 0, d / \text{Kc}, z * \text{fc}, 0, d <= 1$
0.2613 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -156501.1 daN*cm
My = 2133.6 daN*cm
N = -9556.6 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 81.9 cm

Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luca/Uinst,var > limite
 $136.6 / 0 = 37198.4 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 81.9 cm

Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.01 cm
Ufin in y = -0.03 cm
Ufin = 0.03 cm
Luca/Ufin > limite
 $136.6 / 0.03 = 4277.3 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 32: Trave in legno a a Z 173[cm] (-64.3; -969.4) (-149.1; -1056.4) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 122 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.8
Beta,y = 0.8
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.44 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $St,0,d/ft,0,d + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $St,0,d/ft,0,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $9.1/56+24.1/96+0.7*0/96=0.41 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -108535.1 daN*cm
My = 0 daN*cm
N = 8231.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 122 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $St,0,d \leq ft,0,d$
 $9.15 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 8231.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 122 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau,d \leq fv,d$
 $\sqrt{0^2+2.32^2} = 2.32 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = -930.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 122 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau,tor,d/(ksh*fv,d) + (\tau,y,d/fv,d)^2 + (\tau,z,d/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.1 + 0.02 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = -930.9 daN
Mt = 9970.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 122 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau,tor,d \leq Ksh * fv,d$
 $1.77 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 9970.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 0 cm
fm,k = 240
Kmod = 0,60
 $\gamma = 1,50$
 $fm,d = Kmod * fm,k / \gamma = 96$
Lunghezza efficace $lef,y = \beta Y * L = 97,6$
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
 $Sig,m,crit = \pi * \sqrt{E0,05 * Jy * G0,05 * Jt} / (Wx * lef,y) = 20135,5$
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (Formola 6.30)
 $L,rel = \sqrt{fm,k / Sig,m,crit} = 0,11$
 $L,rel \leq 0.75 \rightarrow Kcrit = 1$
 $Sm,d \leq Kcrit * fm,d$
 $24.1 \leq 1 * 96$
Combinazione:SLU, 7
Mx = -108535.1 daN*cm
My = 0 daN*cm
N = 8231.5 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.45 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 52.9 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
122/0=57527.6 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 52.9 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -0.02 cm
Ufin = 0.02 cm
Luce/Ufin > limite
122/0.02=6147.7 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 33: Trave in legno a (-64.4; -969.5; 198.2) (-125.1; -1031.8; 180.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 99.3 cm
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 0.8
Beta,y = 0.8
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 99.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0^2 + 3.82^2} = 3.82 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = -1534.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(9.7/84)^2 + 32.8/96 + 0.7*0/96 = 0.36 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -147777 daN*cm
My = 0 daN*cm
N = -8686.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 99.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.13 + 0.07 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = -1534.1 daN
Mt = 12229 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 99.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $|-9.68| \leq 84$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag. 46 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

N = -8707.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 99.3 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$

2.18 \leq 17.02

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Mt = 12229 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 0 cm

fc,0,k = 210

fm,k = 240

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

fc,0,d = Kmod * fc,0,k / $\gamma = 84,0$

fm,d = K * Kmod * fm,k / $\gamma = 96,0$

K = 1,00

leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\beta_x \cdot L = 79,4$

leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\beta_y \cdot L = 79,4$

Snellezza l,x = $L_x / \sqrt{J_x / Area} = 9,2$

Snellezza l,y = $L_y / \sqrt{J_y / Area} = 9,2$

E,0.5% = 84000

Sig,crit,x = $\pi^2 \cdot E,0.5\% / (l_x^2) = 9859,5$

Sig,crit,y = $\pi^2 \cdot E,0.5\% / (l_y^2) = 9859,5$

Snellezza relativa lrel,x = $\sqrt{f_{c,0,k} / \text{Sig,crit,x}} = 0,15$

Snellezza relativa lrel,y = $\sqrt{f_{c,0,k} / \text{Sig,crit,y}} = 0,15$

Beta,c = 0,20

lambda,rel,x < 0.3

Kcx = 1

lambda,rel,y < 0.3

Kcy = 1

$Sc,0,d / (f_{c,0,d} \cdot K_{c,z}) + S_{m,z,d} / f_{m,z,d} + K_m \cdot (S_{m,y,d} / f_{m,y,d}) \leq 1$

$Sc,0,d / (f_{c,0,d} \cdot K_{c,y}) + K_m \cdot (S_{m,z,d} / f_{m,z,d}) + S_{m,y,d} / f_{m,y,d} \leq 1$

$9.7 / (1 \cdot 84) + 32.8 / 96 + 0.7 \cdot 0 / 96 = 0.46 \leq 1$

Combinazione:SLU, 7

Mx = -147777 daN*cm

My = 0 daN*cm

N = -8686.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 0 cm

fc,0,k = 210

fm,k = 240

Kmod = 0,60

$\gamma = 1,50$

fm,d = Kmod * fm,k / $\gamma = 96$

Lunghezza efficace lef,y = $\beta_y \cdot L = 79,4$

E,0.5% = 84000

G,0.5% = 5292

Sig,m,crit = $\pi \cdot \sqrt{E,0.5\% \cdot J_y \cdot G,0.5\% \cdot J_t} / (W_x \cdot lef,y) = 24751,6$

Wx = 4500,0

Jt = 99900,0

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)

L,rel = $\sqrt{f_{m,k} / \text{Sig,m,crit}} = 0,10$

L,rel \leq 0.75 --> Kcrit = 1

Snellezza relativa lrel,x = $\sqrt{f_{c,0,k} / \text{Sig,crit,x}} = 0,15$

Snellezza relativa lrel,y = $\sqrt{f_{c,0,k} / \text{Sig,crit,y}} = 0,15$

lambda,rel,x < 0.3

Kcx = 1

lambda,rel,y < 0.3

Kcy = 1

$(S_{m,d} / K_{crit} \cdot f_{m,d})^2 + S_{c,0,d} / K_{c,z} \cdot f_{c,0,d} \leq 1$

0.2319 \leq 1

Combinazione:SLU, 7

Mx = -147777 daN*cm

My = 0 daN*cm

N = -8686.7 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 43 cm

Kdef = 0

Uinst in x = 0 cm

Uinst in y = 0 cm

Uinst = 0 cm

Luce/Uinst,var > limite

99.3/0=51376.7 > 300

Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale

Sezione ad ascissa 43 cm

Kdef = 0,60

Ufin in x = 0 cm

Ufin in y = -0.02 cm



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.47 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Ufin = 0.02 cm
Luce/Ufin > limite
99.3/0.02=5557.6 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 34: Trave in legno a (197.3; -700.8; 200) (123.8; -776.3; Falda 7 [Auto]) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 120.9 cm
Sezione: R 30x20
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 120.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.85^2 + 1.15^2} = 1.43 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 227 daN
Ty = -308.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 120.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(9.7/84)^2 + 19.5/96 + 0.7 \cdot 10.9/96 = 0.3 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = 38925.6 daN*cm
My = 32622.2 daN*cm
N = -5807.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 120.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 227 daN
Ty = -308.2 daN
Mt = -1198.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 120.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.43 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -1198.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 68.5 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
120.9/0=42209.1 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 68.5 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.01 cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Ufin in y = 0.02 cm
Ufin = 0.02 cm
Luce/Ufin > limite
 $120.9/0.02=4980.6 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 35: Trave in legno a (197.3; -700.8; 200) (274; -621.9; Falda 5 [Auto]) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 125.6 cm
Sezione: R 30x20
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $K_{m,y,d}/f_{m,y,d} + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $8.8/96+0.7*0.6/96=0.1 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -17580.9 daN*cm
My = 1724.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 125.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.62^2+0.57^2} = 0.84 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 165.4 daN
Ty = -153.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 125.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh}*f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 165.4 daN
Ty = -153.2 daN
Mt = -1090.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 125.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $0.39 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -1090.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 54.4 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $125.6/0=92182.3 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 54.4 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.01 cm



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag. 49 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Ufin in y = -0.01 cm
Ufin = 0.01 cm
Luce/Ufin > limite
 $125.6/0.01=9638.3 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 36: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (632.9; -445.4) (733.1; -1297.1) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 717.2 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St,0,d \leq ft,0,d$
 $0 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 3.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 430.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $66.1/96+0.7*32.8/96=0.93 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -342665.3 daN*cm
My = -113462.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau,d \leq fv,d$
 $\text{Sqrt}(1.35^2+4.09^2) = 4.31 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -522 daN
Ty = 1578.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau,tor,d/(ksh*fv,d) + (\tau,y,d/fv,d)^2 + (\tau,z,d/fv,d)^2 \leq 1$
 $0 + 0.08 + 0.01 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -522 daN
Ty = 1578.7 daN
Mt = -31 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 717.2 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau,tor,d \leq Ksh * fv,d$
 $0.01 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -31 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 382.5 cm
Kdef = 0
Uinst in x = -0.22 cm



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.50 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Uinst in y = -0.3 cm
Uinst = 0.3 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $717.2/0.3=2367.1 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 382.5 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = -1.91 cm
Ufin in y = -2.59 cm
Ufin = 2.59 cm
Luce/Ufin > limite
 $717.2/2.59=276.4 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 37: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (632.9; -445.4) (733.1; -1297.1) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 88.1 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $K_{m,y,d}/f_{m,y,d} + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $37.9/96+0.7*19/96=0.53 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -196619 daN*cm
My = -65574.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 88.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{1.36^2+3.53^2} = 3.78 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 525.3 daN
Ty = -1362.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 88.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,tor,d}/(k_{sh}*f_{v,d}) + (\tau_{v,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{t,d}/f_{t,d})^2 \leq 1$
 $0 + 0.06 + 0.01 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 525.3 daN
Ty = -1362.9 daN
Mt = 97.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 88.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $0.02 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 97.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 41.1 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst, var > limite
88.1/0=42225.6 > 300
Combinazione: SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 41.1 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = -0.01 cm
Ufin in y = -0.02 cm
Ufin = 0.02 cm
Luce/Ufin > limite
88.1/0.02=4620.9 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 38: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (632.9; -445.4) (733.1; -1297.1) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 52.3 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm, y, d / fm, y, d + Km * (Sm, z, d / fm, z, d) \leq 1$
 $Km * (Sm, y, d / fm, y, d) + Sm, z, d / fm, z, d \leq 1$
 $16.3 / 96 + 0.7 * 6.4 / 96 = 0.22 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -84289.7 daN*cm
My = -21947.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 52.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, d \leq f_v, d$
 $\sqrt{1.17^2 + 4.41^2} = 4.57 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 449.9 daN
Ty = -1703.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 52.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d / (ksh * f_v, d) + (\tau, y, d / f_v, d)^2 + (\tau, z, d / f_v, d)^2 \leq 1$
 $0 + 0.09 + 0.01 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 449.9 daN
Ty = -1703.5 daN
Mt = 260.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 52.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sc, 0, d \leq fc, 0, d$
 $|-0.02| \leq 84$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -13 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 52.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.52 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Militello della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.05 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_t = 260.9 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 22.6 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst \text{ in } y} = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst} = 0 \text{ cm}$
 $Luce/U_{inst,var} > \text{limite}$
 $52.3/0=202271.9 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 22.6 cm
 $K_{def} = 0,60$
 $U_{fin \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{fin \text{ in } y} = 0 \text{ cm}$
 $U_{fin} = 0 \text{ cm}$
 $Luce/U_{fin} > \text{limite}$
 $52.3/0=22163.9 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Permanenti portati = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Neve = $0,500 + 0,500 = 1,000$

Asta 39: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (415.5; -470.7) (513.8; -1321.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 856.8 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $St_{0,d} \leq f_{t,0,d}$
 $0 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $N = 1 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 428.4 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m}(S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_{m}(S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $66.2/96+0.7*32.8/96=0.93 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = -343194.2 \text{ daN*cm}$
 $M_y = -113296.8 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 856.8 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{,d} \leq f_{v,d}$
 $\text{Sqrt}(1.37^2+4.16^2) = 4.39 \leq 14.8$
 $k_{cr} = 0.67$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = 530.6 \text{ daN}$
 $T_y = -1607.3 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 428.4 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst \text{ in } x} = -0.32 \text{ cm}$
 $U_{inst \text{ in } y} = -0.43 \text{ cm}$
 $U_{inst} = 0.43 \text{ cm}$
 $Luce/U_{inst,var} > \text{limite}$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

856.8/0.43=1971.2 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 428.4 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = -2.64 cm
Ufin in y = -3.61 cm
Ufin = 3.61 cm
Luce/Ufin > limite
856.8/3.61=237.4 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 40: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (529.3; -456.4) (627.6; -1308.5) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 718.4 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
St,0,d <= ft,0,d
0.02 <= 56
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 15.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 431.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) <= 1
Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d <= 1
67/96+0.7*32.9/96=0.94 <= 1 (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -347240.9 daN*cm
My = -113562.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,d <= fv,d
Sqrt(1.36^2+4.13^2) = 4.35 <= 14.8
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -524.1 daN
Ty = 1595.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,tor,d/(ksh*fv,d) + (tau,y,d/fv,d)^2 + (tau,z,d/fv,d)^2 <= 1
0 + 0.08 + 0.01 <= 1
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -524.1 daN
Ty = 1595.2 daN
Mt = -268.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 718.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,tor,d <= Ksh * fv,d
0.06 <= 18.13
Combinazione:SLU, 7



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -268.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 383.2 cm
Kdef = 0
Uinst in x = -0.22 cm
Uinst in y = -0.31 cm
Uinst = 0.31 cm
Luce/Uinst,var > limite
718.4/0.31=2336.9 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 383.2 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = -1.91 cm
Ufin in y = -2.64 cm
Ufin = 2.64 cm
Luce/Ufin > limite
718.4/2.64=272.4 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 41: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (529.3; -456.4) (627.6; -1308.5) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22.1 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm, y, d/fm, y, d + Km*(Sm, z, d/fm, z, d) \leq 1$
 $Km*(Sm, y, d/fm, y, d) + Sm, z, d/fm, z, d \leq 1$
 $38.7/96+0.7*18.3/96=0.54 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -200762 daN*cm
My = -63400.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, d \leq f_v, d$
 $\sqrt{0.84^2+3.18^2} = 3.29 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 325.4 daN
Ty = -1225.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d / (ksh * f_v, d) + (\tau, y, d / f_v, d)^2 + (\tau, z, d / f_v, d)^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.05 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 325.4 daN
Ty = -1225.5 daN
Mt = 721.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d \leq Ksh * f_v, d$
 $0.15 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 721.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
22.1/0=128429.6 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luce/Ufin > limite
22.1/0=14054.2 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 42: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (529.3; -456.4) (627.6; -1308.5) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22.1 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm, y, d/fm, y, d + Km*(Sm, z, d/fm, z, d) \leq 1$
 $Km*(Sm, y, d/fm, y, d) + Sm, z, d/fm, z, d \leq 1$
 $33.6/96+0.7*16.4/96=0.47 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -174284.4 daN*cm
My = -56562.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, d \leq f_v, d$
 $\sqrt{0.92^2+3.36^2} = 3.49 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 354.1 daN
Ty = -1298 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d / (ksh * f_v, d) + (\tau, y, d / f_v, d)^2 + (\tau, z, d / f_v, d)^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.05 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 354.1 daN
Ty = -1298 daN
Mt = 898.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d \leq Ksh * f_v, d$
 $0.19 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.56 di 100

La copia originale e' conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 898.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
22.1/0=150760.1 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luce/Ufin > limite
22.1/0=16375.3 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 43: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (529.3; -456.4) (627.6; -1308.5) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22.1 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm, y, d/fm, y, d + Km*(Sm, z, d/fm, z, d) \leq 1$
 $Km*(Sm, y, d/fm, y, d) + Sm, z, d/fm, z, d \leq 1$
 $28.2/96+0.7*14.2/96=0.4 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -146205.3 daN*cm
My = -49111.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, d \leq f_v, d$
 $\sqrt{0.98^2+3.55^2} = 3.69 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 377.9 daN
Ty = -1371.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d / (ksh * f_v, d) + (\tau, y, d / f_v, d)^2 + (\tau, z, d / f_v, d)^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.06 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 377.9 daN
Ty = -1371.9 daN
Mt = 1036.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d \leq Ksh * f_v, d$
 $0.22 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.57 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 1036.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
22.1/0=184054.3 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luce/Ufin > limite
22.1/0=19845.3 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 44: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (529.3; -456.4) (627.6; -1308.5) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22.1 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm, y, d/fm, y, d + Km*(Sm, z, d/fm, z, d) \leq 1$
 $Km*(Sm, y, d/fm, y, d) + Sm, z, d/fm, z, d \leq 1$
22.5/96+0.7*11.9/96=0.32 <= 1 (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -116495.4 daN*cm
My = -41151.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, d \leq f_v, d$
 $\sqrt{1.02^2+3.75^2} = 3.89 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 394.3 daN
Ty = -1447.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d / (ksh * f_v, d) + (\tau, y, d / f_v, d)^2 + (\tau, z, d / f_v, d)^2 \leq 1$
0.01 + 0.06 + 0 <= 1
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 394.3 daN
Ty = -1447.9 daN
Mt = 1124.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau, \text{tor}, d \leq Ksh * f_v, d$
0.23 <= 18.13
Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.58 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 1124.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luca/Uinst,var > limite
22.1/0=238974.5 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 11 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luca/Ufin > limite
22.1/0=25572.5 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 45: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (529.3; -456.4) (627.6; -1308.5) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 50.9 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 50.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
St,0,d <= ft,0,d
0.03 <= 56
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 25.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) <= 1
Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d <= 1
16.4/96+0.7*9.8/96=0.24 <= 1 (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -85216.2 daN*cm
My = -33941.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 50.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,d <= fv,d
Sqrt(1.81^2+4.57^2) = 4.92 <= 14.8
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 696.9 daN
Ty = -1765.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 50.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,tor,d/(ksh*fv,d) + (tau,y,d/fv,d)^2 + (tau,z,d/fv,d)^2 <= 1
0.02 + 0.1 + 0.01 <= 1
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 696.9 daN



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Ty = -1765.2 daN
Mt = 2144.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 50.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.45 \leq 18.13$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 2144.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
 $50.9/0=207449.9 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 22.1 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0 cm
Ufin = 0 cm
Luce/Ufin > limite
 $50.9/0=22537.9 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 46: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (849.4; -420.8) (949; -1272.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 857.2 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{t,d} \leq f_{t,d}$
 $0 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 1.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 428.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m * (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_m * (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $36.1/96+0.7*17.9/96=0.51 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -187056.8 daN*cm
My = -61751.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.78^2+2.37^2} = 2.5 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -302.1 daN
Ty = 915.2 daN



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 428.6 cm
Kdef = 0
Uinst in x = -0.14 cm
Uinst in y = -0.2 cm
Uinst = 0.2 cm
Luce/Uinst,var > limite
857.2/0.2=4336.6 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 428.6 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = -1.44 cm
Ufin in y = -1.96 cm
Ufin = 1.96 cm
Luce/Ufin > limite
857.2/1.96=436.9 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 47: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (745.7; -432.7) (844.9; -1284.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 857.2 cm
Sezione: R 24x36
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
St,0,d <= ft,0,d
0 <= 56
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 1.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 428.6 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) <= 1
Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d <= 1
64.4/96+0.7*31.9/96=0.9 <= 1 (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -333633.3 daN*cm
My = -110140.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
tau,d <= fv,d
Sqrt(1.33^2+4.03^2) = 4.24 <= 14.8
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -513.5 daN
Ty = 1555.6 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 428.6 cm
Kdef = 0
Uinst in x = -0.31 cm
Uinst in y = -0.42 cm
Uinst = 0.42 cm
Luce/Uinst,var > limite
857.2/0.42=2040.2 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 428.6 cm
Kdef = 0,60



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Ufin in x = -2.57 cm
Ufin in y = -3.51 cm
Ufin = 3.51 cm
Luce/Ufin > limite
 $857.2/3.51=244.3 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 48: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 26.5 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 26.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m^*}(S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_{m^*}(S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $3/96+0.7*0/96=0.03 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -1705 daN*cm
My = 12.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0^2+0.66^2} = 0.66 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0.5 daN
Ty = 66.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d}/k_{sh} * f_{v,d} + (\tau_{v,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{t,d}/f_{t,d})^2 \leq 1$
 $0.06 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0.5 daN
Ty = 66.7 daN
Mt = -713.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-0.16| \leq 84$
Combinazione:SLU, 5
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -36.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 26.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $1.02 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -713.6 daN*cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Asta 49: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 21.9 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St,0,d/ft,0,d + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $St,0,d/ft,0,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $0.6/56+6.8/96+0.7*0.1/96=0.08 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -3832.5 daN*cm
My = 54.7 daN*cm
N = 124.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.02^2+0.86^2} = 0.86 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 1.7 daN
Ty = 86.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh}*f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.06 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 1.7 daN
Ty = 86.5 daN
Mt = -700.3 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $1 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -700.3 daN*cm

Asta 50: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 21.9 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $7.2/96+0.7*0.2/96=0.08 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.63 di 100

La copia originale e' conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -4069.2 daN*cm
My = 88.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.02^2 + 0.2^2} = 0.2 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 1.6 daN
Ty = 20.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} / (k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.06 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 1.6 daN
Ty = 20.2 daN
Mt = -707.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $1.01 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -707.5 daN*cm

Asta 51: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 21.9 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{0,d} / f_{t,0,d} + \sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} + K_m * (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) \leq 1$
 $\sigma_{0,d} / f_{t,0,d} + K_m * (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} \leq 1$
 $0.7/56 + 6.7/96 + 0.7 * 0.2/96 = 0.08 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -3764.1 daN*cm
My = 87.4 daN*cm
N = 160.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.02^2 + 0.36^2} = 0.36 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 2.5 daN
Ty = -36.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} / (k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.06 + 0 + 0 \leq 1$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 2.5 daN
Ty = -36.3 daN
Mt = -740.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $1.05 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -740.4 daN*cm

Asta 52: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 21.9 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{t,0,d} \leq f_{t,0,d}$
 $0.09 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 20.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m * (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_m * (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $5.4/96 + 0.7 * 0.3/96 = 0.06 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -3027.2 daN*cm
My = 160.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.07^2 + 1.4^2)} = 1.4 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -7.3 daN
Ty = -140.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.08 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -7.3 daN
Ty = -140.4 daN
Mt = -924 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 21.9 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $1.32 \leq 17.02$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -924 daN*cm

Asta 53: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 22.5 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 22.5 cm
Kmod = 0,80
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.03^2 + 0.28^2)} = 0.28 \leq 19.73$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 4
Durata minima del carico nella combinazione: media
Tx = 2.6 daN
Ty = -28.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 22.5 cm
Kmod = 0,80
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(3.4/112)^2 + 1/128 + 0.7*0.1/128 = 0.01 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 4
Durata minima del carico nella combinazione: media
Mx = 577.8 daN*cm
My = 57.6 daN*cm
N = -758.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 22.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.03 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 2.2 daN
Ty = -13.7 daN
Mt = -325 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $|-3.07| \leq 84$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -689.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 22.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.46 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -325 daN*cm

Asta 54: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.5 cm
Sezione: R 15x15



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.66 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.02^2 + 1.62^2} = 1.62 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.5 daN
Ty = 163.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(0.5/84)^2 + 5.3/96 + 0.7 \cdot 0/96 = 0.06 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2967.5 daN*cm
My = -0.7 daN*cm
N = -122.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.03 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.5 daN
Ty = 163.2 daN
Mt = -324.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.46 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -324.6 daN*cm

Asta 55: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.5 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.02^2 + 0.25^2} = 0.25 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.7 daN
Ty = 24.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(1.6/84)^2 + 5.6/96 + 0.7*0.1/96 = 0.06 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -3122.2 daN*cm
My = -31.7 daN*cm
N = -366.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.03 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.7 daN
Ty = 24.9 daN
Mt = -317.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$
 $0.45 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -317.4 daN*cm

Asta 56: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.5 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq fv,d$
 $\sqrt{0.02^2 + 0.18^2} = 0.18 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.6 daN
Ty = 18 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$
 $(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$
 $(0.9/84)^2 + 5.9/96 + 0.7*0.1/96 = 0.06 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -3301.9 daN*cm
My = -61.5 daN*cm
N = -202.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.02 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.6 daN



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Ty = 18 daN
Mt = -298.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.42 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -298.4 daN*cm

Asta 57: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.5 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.01^2 + 0.27^2)} = 0.27 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.1 daN
Ty = -26.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m * (\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m * (\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(0.7/84)^2 + 5/96 + 0.7 * 0.1/96 = 0.05 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2837.2 daN*cm
My = -60.9 daN*cm
N = -157.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh * f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -1.1 daN
Ty = -26.8 daN
Mt = -255.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.36 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -255.4 daN*cm

Asta 58: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.5 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.69 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.05^2 + 1.37^2} = 1.37 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 4.8 daN
Ty = -137.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(S_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m \cdot (S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(S_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m \cdot (S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(1.3/84)^2 + 4.5/96 + 0.7 \cdot 0.2/96 = 0.05 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2511.4 daN*cm
My = -88.6 daN*cm
N = -303.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.01 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 4.8 daN
Ty = -137.5 daN
Mt = -156.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{c,0,d} \leq f_{c,0,d}$
 $|-1.34| \leq 84$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -302.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.5 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.22 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -156.7 daN*cm

Asta 59: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.4 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.70 di 100

La copia originale è conservata presso l'Astabilimento Regionale del Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$St_{0,d}/ft_{0,d} + Sm_{y,d}/fm_{y,d} + Km*(Sm_{z,d}/fm_{z,d}) \leq 1$
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Km*(Sm_{y,d}/fm_{y,d}) + Sm_{z,d}/fm_{z,d} \leq 1$
 $1.2/56+2.8/96+0.7*0.9/96=0.06 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -1589.1 daN*cm
My = 495.7 daN*cm
N = 278.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St_{0,d} \leq ft_{0,d}$
 $1.24 \leq 56$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 279.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.27^2+0.88^2} = 0.92 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 27 daN
Ty = 88 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*f_{v,d}) + (\tau_{y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.02 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 27 daN
Ty = 88 daN
Mt = 184.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.26 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 184.7 daN*cm

Asta 60: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.4 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Sm_{y,d}/fm_{y,d} + Km*(Sm_{z,d}/fm_{z,d}) \leq 1$
 $St_{0,d}/ft_{0,d} + Km*(Sm_{y,d}/fm_{y,d}) + Sm_{z,d}/fm_{z,d} \leq 1$
 $1.1/56+4.3/96+0.7*0.5/96=0.07 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2412 daN*cm
My = 285.5 daN*cm
N = 244.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0,03^2 + 0,45^2} = 0,45 \leq 14,8$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -2,7$ daN
 $T_y = 45,3$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} / (k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0,01 + 0 + 0 \leq 1$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -2,7$ daN
 $T_y = 45,3$ daN
 $M_t = 133,5$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0,19 \leq 17,02$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_t = 133,5$ daN*cm

Asta 61: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.4 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\sigma_{t,0,d} / f_{t,0,d} + \sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} + K_m \cdot (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) \leq 1$
 $\sigma_{t,0,d} / f_{t,0,d} + K_m \cdot (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} \leq 1$
 $0,9/56 + 4,9/96 + 0,7 \cdot 0,3/96 = 0,07 \leq 1$ [4.4.6a]
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = -2769,4$ daN*cm
 $M_y = 183,8$ daN*cm
 $N = 210$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0,05^2 + 0,22^2} = 0,22 \leq 14,8$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -5,5$ daN
 $T_y = 21,9$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $\tau_{tor,d} / (k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0,01 + 0 + 0 \leq 1$
 $k_{cr} = 0,67$
Combinazione: SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = -5,5$ daN
 $T_y = 21,9$ daN
 $M_t = 74,2$ daN*cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.11 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 74.2 daN*cm

Asta 62: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.4 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m^*}(S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_{m^*}(S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $4.9/96 + 0.7 * 0.3/96 = 0.05 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2775.1 daN*cm
My = 183.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{t,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.06^2 + 0.03^2} = 0.07 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -6 daN
Ty = 2.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh * f_{v,d}) + (\tau_{t,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{t,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -6 daN
Ty = 2.9 daN
Mt = 40.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.4 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.06 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 40.7 daN*cm

Asta 63: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.4 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno



OPENGONIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.73 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione

Sezione ad ascissa 0 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$St,0,d/ft,0,d + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$

$St,0,d/ft,0,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$

$0.8/56+4.9/96+0.7*0.1/96=0.07 \leq 1$ [4.4.6a]

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Mx = -2781.7 daN*cm

My = 78.5 daN*cm

N = 173.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio

Sezione ad ascissa 18.4 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$

$\sqrt{(0.06^2+0.7^2)} = 0.7 \leq 14.8$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Tx = -5.7 daN

Ty = -70.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione

Sezione ad ascissa 18.4 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d}/(k_{sh}*f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$

$0 + 0 + 0 \leq 1$

kcr = 0.67

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Tx = -5.7 daN

Ty = -70.3 daN

Mt = 16.9 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione

Sezione ad ascissa 18.4 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$

$0.02 \leq 17.02$

Combinazione:SLU, 7

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

Mt = 16.9 daN*cm

Asta 64: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 12 cm

Sezione: R 15x15

Materiale: D24 EN338: 2016

Rapporto luce/freccia elastica limite = 300

Rapporto luce/freccia elastica differita = 200

Mensola Y: Nessuno

Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura

Sezione ad ascissa 12 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$St,0,d \leq ft,0,d$

$0.53 \leq 56$

Combinazione:SLU, 3

Durata minima del carico nella combinazione: permanente

N = 118.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.7: Tensoflessione

Sezione ad ascissa 0 cm

Kmod = 0,60

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$St,0,d/ft,0,d + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) \leq 1$

$St,0,d/ft,0,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d \leq 1$

$0.5/56+2.7/96+0.7*0.1/96=0.04 \leq 1$ [4.4.6a]

Combinazione:SLU, 7



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.74 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -1535.8 daN*cm
My = -32.4 daN*cm
N = 118.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 12 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.03^2 + 1.28^2} = 1.28 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 2.7 daN
Ty = -128.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 12 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} / (k_{sh} * f_{v,d}) + (\tau_{y,d} / f_{v,d})^2 + (\tau_{z,d} / f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 2.7 daN
Ty = -128.8 daN
Mt = -36 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 12 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq k_{sh} * f_{v,d}$
 $0.05 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 3
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -36.3 daN*cm

Asta 65: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.3 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.1: Trazione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{t,d} \leq f_{t,0,d}$
 $0.11 \leq 56$
Combinazione:SLU, 5
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = 25.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} + K_m * (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_m * (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} \leq 1$
 $2.8/96 + 0.7 * 0.7/96 = 0.03 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -1599.3 daN*cm
My = 405.6 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0.22^2 + 0.88^2} = 0.91 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 22.1 daN
Ty = 88.7 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.01 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 22.1 daN
Ty = 88.7 daN
Mt = 107.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$
 $0.15 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 107.5 daN*cm

Asta 66: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.3 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m * (S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_m * (S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $4.3/96 + 0.7 * 0.4/96 = 0.05 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2393.1 daN*cm
My = 230.5 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{d} \leq fv,d$
 $\sqrt{(0.02^2 + 0.42^2)} = 0.42 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -2.1 daN
Ty = 42.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(ksh*fv,d) + (\tau_{y,d}/fv,d)^2 + (\tau_{z,d}/fv,d)^2 \leq 1$
 $0.01 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -2.1 daN
Ty = 42.5 daN
Mt = 111.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * fv,d$
 $0.16 \leq 17.02$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 111.1 daN*cm

Asta 67: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.3 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $S_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_{m}(S_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_{m}(S_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + S_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $4.9/96+0.7*0.3/96=0.05 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2783.9 daN*cm
My = 148.8 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.04^2+0.23^2)} = 0.23 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -4.4 daN
Ty = 23 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d}/k_{sh} + (\tau_{v,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{t,d}/f_{t,d})^2 \leq 1$
 $0.01 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -4.4 daN
Ty = 23 daN
Mt = 74.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{t,d} \leq k_{sh} * f_{t,d}$
 $0.11 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 74.7 daN*cm

Asta 68: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.3 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.77 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.05^2 + 0.02^2)} = 0.05 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -5 daN
Ty = 1.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(0.8/84)^2 + 4.9/96 + 0.7 \cdot 0.3/96 = 0.05 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2755.7 daN*cm
My = 148.5 daN*cm
N = -180.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -5 daN
Ty = 1.9 daN
Mt = 48.4 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $0.07 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 48.4 daN*cm

Asta 69: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 18.3 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.6: Flessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $4.9/96 + 0.7 \cdot 0.1/96 = 0.05 \leq 1$ (formula 4.4.5a)
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -2742.9 daN*cm
My = 61.2 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{(0.05^2 + 0.66^2)} = 0.66 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -4.9 daN
Ty = -66.6 daN



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} / (k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}) + (\tau_{\text{y,d}} / f_{\text{v,d}})^2 + (\tau_{\text{z,d}} / f_{\text{v,d}})^2 \leq 1$
 $0 + 0 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = -4.9 daN
Ty = -66.6 daN
Mt = 25.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 18.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} \leq k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}$
 $0.04 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = 25.7 daN*cm

Asta 70: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm]

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 12.3 cm
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 12.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{d}} \leq f_{\text{v,d}}$
 $\sqrt{0.03^2 + 1.29^2} = 1.29 \leq 14.8$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 3.3 daN
Ty = -129.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $(\sigma_{\text{c,0,d}} / f_{\text{c,0,d}})^2 + \sigma_{\text{m,y,d}} / f_{\text{m,y,d}} + k_{\text{m}} (\sigma_{\text{m,z,d}} / f_{\text{m,z,d}}) \leq 1$
 $(\sigma_{\text{c,0,d}} / f_{\text{c,0,d}})^2 + k_{\text{m}} (\sigma_{\text{m,y,d}} / f_{\text{m,y,d}}) + \sigma_{\text{m,z,d}} / f_{\text{m,z,d}} \leq 1$
 $(0.6/84)^2 + 2.8/96 + 0.7 \cdot 0.1/96 = 0.03 \leq 1$ [4.4.7a]
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -1582 daN*cm
My = -41 daN*cm
N = -138.8 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 12.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{\text{tor,d}} / (k_{\text{sh}} \cdot f_{\text{v,d}}) + (\tau_{\text{y,d}} / f_{\text{v,d}})^2 + (\tau_{\text{z,d}} / f_{\text{v,d}})^2 \leq 1$
 $0 + 0.01 + 0 \leq 1$
kcr = 0.67
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 3.3 daN
Ty = -129.4 daN
Mt = -22.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 12.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\sigma_{\text{c,0,d}} \leq f_{\text{c,0,d}}$
 $|-0.62| \leq 84$
Combinazione:SLU, 7
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
N = -139.4 daN



D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 12.3 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
 $\tau_{tor,d} \leq Ksh * f_{v,d}$
 $0.03 \leq 17.02$
Combinazione:SLU, 3
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mt = -22.9 daN*cm

3.2 Verifiche superelementi in legno

Luce/Freccia amm.: valore ammissibile del rapporto luce su freccia
Beta x: coeff. moltiplicativo della luce per sbandamento in direzione x
Beta y: coeff. moltiplicativo della luce per sbandamento in direzione y
comb: combinazione di carico
Mx: momento flettente attorno all'asse x locale
My: momento flettente attorno all'asse y locale
N: sforzo normale
Kcrit: coeff. riduttivo per sbandamento laterale (EC5 5.2.2b)
Kmod: coeff. moltiplicativo della resistenza caratteristica (EC5 3.1.7)
Gamma: coeff. di sicurezza parziale (EC5 2.3.3.2)
Sm,y,d: tensione di progetto dovuta alla flessione attorno all'asse orizzontale della sezione (EC5 fig.6.1)
Sm,z,d: tensione di progetto dovuta alla flessione attorno all'asse verticale della sezione (EC5 fig.6.1)
fm,y,d: resistenza di progetto a flessione attorno all'asse orizzontale della sezione
fm,z,d: resistenza di progetto a flessione attorno all'asse verticale della sezione
fc,0,d: resistenza di progetto a compressione parallela alle fibre
ft,0,d: resistenza di progetto a trazione parallela alle fibre
fv,d: resistenza di progetto a taglio
Km: coefficiente di sezione (EC5 6.1.6 nota 2)
Snellezza,max: snellezza massima
fx,max: freccia massima in direzione x locale
fy,max: freccia massima in direzione y locale
Kdef: coeff. correttivo della deformazione per effetto di umidità e viscosità (EC5 4.1)
Luce asta: lunghezza effettiva dell'asta
L/fx,max: rapporto luce su freccia in direzione x locale
L/fy,max: rapporto luce su freccia in direzione y locale
Tau,x: tensione tangenziale in direzione x
Tau,y: tensione tangenziale in direzione y
Tau,max: tensione tangenziale risultante

Superelemento in legno composto da 2 aste: 2, 3

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 702 cm composto da:
asta 2: Trave in legno a a Z 173[cm] (423.4; -468.7) (-64.3; -969.4) [cm] (L = 324 cm)
asta 3: Trave in legno a a Z 173[cm] (423.4; -468.7) (-64.3; -969.4) [cm] (L = 378 cm)
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 702 cm
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 702,0
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
 $\text{Sig,m,crit} = \text{PI} * \text{Sqr}(\text{E0,05} * \text{Jy} * \text{G0,05} * \text{Jt}) / (\text{Wx} * \text{lef,y}) = 2800,1$
Wx = 4500,0
Jt = 99900,0
Snellezza relativa per la flessione (Formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,29
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Sm,d <= Kcrit*fm,d
36.9 <= 1*96
Combinazione:SLU, 7
Mx = -164527.1 daN*cm
My = -1601.5 daN*cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

N = 9870.5 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 538.2 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0.01 cm
Uinst in y = -0.03 cm
Uinst = 0.03 cm
Luce/Uinst,var > limite
702/0.03=26918.6 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 549 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.08 cm
Ufin in y = -0.24 cm
Ufin = 0.24 cm
Luce/Ufin > limite
702/0.24=2913.9 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Superelemento in legno composto da 2 aste: 12, 13

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 713.9 cm composto da:
asta 12: Trave in legno a falda Falda 7 [Auto] (105.4; -637.2) (187.7; -1345.8) [cm] (L = 137.4 cm)
asta 13: Trave in legno a falda Falda 7 [Auto] (105.4; -637.2) (187.7; -1345.8) [cm] (L = 576.5 cm)
Sezione: R 21x24
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 137.4 cm
fc,0,k = 180
fm,k = 200
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 72,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 80,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 713,9
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 713,9
Snellezza l,x = L,x/ Sqrt(Jx / Area) = 103,0
Snellezza l,y = L,y/ Sqrt(Jy / Area) = 117,8
E,0.5% = 53600
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 49,8
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 38,1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 1,90
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 2,17
Beta,c = 0,20
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 2,47
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,25
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 3,05
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,19
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z) + Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) <= 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y) + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d <= 1
4.5/(0.25*72)+42.2/80+0.7*16.8/80=0.93 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = 85075.6 daN*cm
My = -29713.9 daN*cm
N = -2289.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 137.4 cm
fc,0,k = 180
fm,k = 200
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 80
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 713,9
E,0.5% = 53600
G,0.5% = 3350
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 1076,0



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.81 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Wx = 2016,0
Jt = 33247,0
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
 $L_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / \sigma_{m,crit}} = 0,43$
 $L_{rel} \leq 0,75 \rightarrow K_{crit} = 1$
Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{F_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 1,90$
Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{F_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 2,17$
 $K_x = 0,5 * (1 + \beta_{c} * (l_{rel,x} - 0,3) + l_{rel,x}^2) = 2,47$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - 1,relx^2}) = 0,25$
 $K_y = 0,5 * (1 + \beta_{c} * (l_{rel,y} - 0,3) + l_{rel,y}^2) = 3,05$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - 1,rel,y^2}) = 0,19$
 $(S_{m,d} / K_{crit} * f_{m,d})^2 + S_{c,0,d} / K_{c,z} * f_{c,0,d} \leq 1$
 $0,8718 \leq 1$
Combinazione: SLU, 7
Mx = 85075.6 daN*cm
My = -29713.9 daN*cm
N = -2289.6 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 444.9 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0.08 cm
Uinst in y = -0.19 cm
Uinst = 0.19 cm
Luca/Uinst, var > limite
 $713.9 / 0.19 = 3755.2 > 300$
Combinazione: SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 449.5 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.62 cm
Ufin in y = -1.55 cm
Ufin = 1.55 cm
Luca/Ufin > limite
 $713.9 / 1.55 = 460.6 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Superelemento in legno composto da 4 aste: 21, 22, 23, 24

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 857.7 cm composto da:
asta 21: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm] (L = 460.7 cm)
asta 22: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm] (L = 138.9 cm)
asta 23: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm] (L = 88.1 cm)
asta 24: Trave in legno a falda Falda 9 [Auto] (-112.3; -528.9) (-16.7; -1380.7) [cm] (L = 170 cm)
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 460.7 cm
 $f_{c,0,k} = 180$
 $f_{m,k} = 200$
 $K_{mod} = 0,60$
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$
 $f_{c,0,d} = K_{mod} * f_{c,0,k} / \gamma = 72,0$
 $f_{m,d} = K * K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 80,0$
 $K = 1,00$
 $l_{eff,x}$ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\beta_{t,x} * L = 857,7$
 $l_{eff,y}$ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\beta_{t,y} * L = 857,7$
Snellezza $l_x = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 118,8$
Snellezza $l_y = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 148,6$
 $E_{0,5\%} = 53600$
 $\sigma_{crit,x} = \pi^2 * E_{0,5\%} / (l_x^2) = 37,5$
 $\sigma_{crit,y} = \pi^2 * E_{0,5\%} / (l_y^2) = 24,0$
Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{F_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 2,19$
Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{F_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 2,74$
 $\beta_{c,y} = 0,20$
 $K_x = 0,5 * (1 + \beta_{c,y} * (l_{rel,x} - 0,3) + l_{rel,x}^2) = 3,09$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - 1,relx^2}) = 0,19$
 $K_y = 0,5 * (1 + \beta_{c,y} * (l_{rel,y} - 0,3) + l_{rel,y}^2) = 4,50$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - 1,rel,y^2}) = 0,12$
 $S_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{c,z}) + S_{m,z,d} / f_{m,z,d} + K_m * (S_{m,y,d} / f_{m,y,d}) \leq 1$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y) + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d \leq 1$
 $0.5/(0.19*72)+35.7/80+0.7*14/80=0.6 \leq 1$
Combinazione:SLU, 7
Mx = 74478.2 daN*cm
My = -23298 daN*cm
N = -237.2 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 460.7 cm
fm,k = 200
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 80
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 857,7
E,0.5% = 53600
G,0.5% = 3350
Sig,m,crit = $PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 779,9$
Wx = 2083,3
Jt = 33066,7
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = $Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,51$
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Sm,d <= Kcrit*fm,d
53.3 <= 1*80
Combinazione:SLU, 7
Mx = 61695.8 daN*cm
My = -39524.5 daN*cm
N = 275.8 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 230.3 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0.04 cm
Uinst in y = -0.1 cm
Uinst = 0.1 cm
Luca/Uinst,var > limite
 $857.7/0.1=8306.2 > 300$
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale

Sezione ad ascissa 245.7 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0.32 cm
Ufin in y = -0.83 cm
Ufin = 0.83 cm
Luca/Ufin > limite
 $857.7/0.83=1031.2 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Superelemento in legno composto da 5 aste: 5, 6, 7, 8, 9

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 339.4 cm composto da:
asta 5: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm] (L = 18.3 cm)
asta 6: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm] (L = 145.8 cm)
asta 7: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm] (L = 22.7 cm)
asta 8: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm] (L = 30 cm)
asta 9: Trave in legno a (403.2; -489.4; 182) (197.3; -700.8; 274) [cm] (L = 122.6 cm)
Sezione: R 30x30
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 18.3 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 339,4
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 339,4
Snellezza l,x = $L,x/ Sqrt(Jx / Area) = 39,2$



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Snellezza $l_y = L_y / \sqrt{J_y / \text{Area}} = 39,2$
 $E, 0.5\% = 84000$
 $\text{Sig, crit, x} = \text{PI}^2 * E, 0.5\% / (l_x^2) = 539,9$
 $\text{Sig, crit, y} = \text{PI}^2 * E, 0.5\% / (l_y^2) = 539,9$
Snellezza relativa $l_{rel, x} = \sqrt{F_c, 0, k / \text{Sig, crit, x}} = 0,62$
Snellezza relativa $l_{rel, y} = \sqrt{F_c, 0, k / \text{Sig, crit, y}} = 0,62$
 $\text{Beta, c} = 0,20$
 $K_x = 0,5 * (1 + \text{Beta, c} * (l_{rel, x} - 0,3) + l_{rel, x}^2) = 0,73$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - l_{rel, x}^2}) = 0,91$
 $K_y = 0,5 * (1 + \text{Beta, c} * (l_{rel, y} - 0,3) + l_{rel, y}^2) = 0,73$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - l_{rel, y}^2}) = 0,91$
 $Sc, 0, d / (f_c, 0, d * K_{cx}, z) + S_m, z, d / f_m, z, d + K_m * (S_m, y, d / f_m, y, d) \leq 1$
 $Sc, 0, d / (f_c, 0, d * K_{cy}, y) + K_m * (S_m, z, d / f_m, z, d) + S_m, y, d / f_m, y, d \leq 1$
 $12.3 / (0.91 * 84) + 33.6 / 96 + 0.7 * 3.6 / 96 = 0.54 \leq 1$
Combinazione: SLU, 7
 $M_x = 151122.1 \text{ daN*cm}$
 $M_y = -16304.2 \text{ daN*cm}$
 $N = -11028 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 18.3 cm

$f_c, 0, k = 210$
 $f_m, k = 240$
 $K_{mod} = 0,60$
 $\gamma = 1,50$
 $f_m, d = K_{mod} * f_m, k / \gamma = 96$
Lunghezza efficace $l_{ef, y} = \text{Beta}_Y * L = 339,4$
 $E, 0.5\% = 84000$
 $G, 0.5\% = 5292$
 $\text{Sig, m, crit} = \text{PI} * \text{Sqr}(E, 0,5\% * J_y * G, 0,5\% * J_t) / (W_x * l_{ef, y}) = 5791,8$
 $W_x = 4500,0$
 $J_t = 99900,0$
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
 $L_{rel} = \sqrt{f_m, k / \text{Sig, m, crit}} = 0,20$
 $L_{rel} \leq 0,75 \rightarrow K_{crit} = 1$
Snellezza relativa $l_{rel, x} = \sqrt{F_c, 0, k / \text{Sig, crit, x}} = 0,62$
Snellezza relativa $l_{rel, y} = \sqrt{F_c, 0, k / \text{Sig, crit, y}} = 0,62$
 $K_x = 0,5 * (1 + \text{Beta, c} * (l_{rel, x} - 0,3) + l_{rel, x}^2) = 0,73$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - l_{rel, x}^2}) = 0,91$
 $K_y = 0,5 * (1 + \text{Beta, c} * (l_{rel, y} - 0,3) + l_{rel, y}^2) = 0,73$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - l_{rel, y}^2}) = 0,91$
 $(S_m, d / K_{crit} * f_m, d)^2 + Sc, 0, d / K_{cx}, z * f_c, 0, d \leq 1$
 $0.3107 \leq 1$
Combinazione: SLU, 7
 $M_x = 151122.1 \text{ daN*cm}$
 $M_y = -16304.2 \text{ daN*cm}$
 $N = -11028 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 216.8 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst} \text{ in } x = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst} \text{ in } y = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst} = 0 \text{ cm}$
 $\text{Luce} / U_{inst, var} > \text{limite}$
 $339.4 / 0 = 75865.1 > 300$
Combinazione: SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale

Sezione ad ascissa 223 cm
 $K_{def} = 0,60$
 $U_{fin} \text{ in } x = 0.03 \text{ cm}$
 $U_{fin} \text{ in } y = -0.03 \text{ cm}$
 $U_{fin} = 0.03 \text{ cm}$
 $\text{Luce} / U_{fin} > \text{limite}$
 $339.4 / 0.03 = 9973.5 > 200$
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Permanenti portati = $1,000 + 0,600 = 1,600$
Neve = $0,500 + 0,500 = 1,000$

Superelemento in legno composto da 5 aste: 48, 49, 50, 51, 52

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva $L = 114 \text{ cm}$ composto da:
asta 48: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm] (L = 26.5 cm)
asta 49: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm] (L = 21.9 cm)
asta 50: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm] (L = 21.9 cm)
asta 51: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm] (L = 21.9 cm)
asta 52: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-32.6; -1212) (77.1; -1198.7) [cm] (L = 21.9 cm)
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
 $\text{Beta, x} = 1$
 $\text{Beta, y} = 1$
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.84 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Digitale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 26.5 cm

$f_{c,0,k} = 210$

$f_{m,k} = 240$

$K_{mod} = 0,60$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,50$

$f_{c,0,d} = K_{mod} * f_{c,0,k} / \gamma = 84,0$

$f_{m,d} = K * K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 96,0$

$K = 1,00$

$l_{eff,x}$ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\beta_{tX} * L = 114,0$

$l_{eff,y}$ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\beta_{tY} * L = 114,0$

Snellezza $l_{r,x} = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 26,3$

Snellezza $l_{r,y} = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 26,3$

$E_{0,5\%} = 84000$

$\sigma_{crit,x} = \pi^2 * E_{0,5\%} / (l_{r,x}^2) = 1195,3$

$\sigma_{crit,y} = \pi^2 * E_{0,5\%} / (l_{r,y}^2) = 1195,3$

Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 0,42$

Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,42$

$\beta_{t,c} = 0,20$

$K_x = 0,5 * (1 + \beta_{t,c} * (l_{rel,x} - 0,3) + l_{rel,x}^2) = 0,60$

$K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - l_{rel,x}^2}) = 0,97$

$K_y = 0,5 * (1 + \beta_{t,c} * (l_{rel,y} - 0,3) + l_{rel,y}^2) = 0,60$

$K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - l_{rel,y}^2}) = 0,97$

$\sigma_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{c,z}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} + K_m * (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) \leq 1$

$\sigma_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{c,y}) + K_m * (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) + \sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} \leq 1$

$0,2 / (0,97 * 84) + 3 / 96 + 0,7 * 0 / 96 = 0,03 \leq 1$

Combinazione:SLU, 7

$M_x = -1705 \text{ daN*cm}$

$M_y = 12,8 \text{ daN*cm}$

$N = -34,4 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 70.2 cm

$f_{m,k} = 240$

$K_{mod} = 0,60$

$\gamma = 1,50$

$f_{m,d} = K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 96$

Lunghezza efficace $l_{ef,y} = \beta_{tY} * L = 114,0$

$E_{0,5\%} = 84000$

$G_{0,5\%} = 5292$

$\sigma_{m,crit} = \pi * \sqrt{E_{0,5\%} * J_y * G_{0,5\%} * J_t} / (W_x * l_{ef,y}) = 8618,1$

$W_x = 562,5$

$J_t = 6243,8$

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)

$L_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / \sigma_{m,crit}} = 0,17$

$L_{rel} \leq 0,75 \rightarrow K_{crit} = 1$

$\sigma_{m,d} \leq K_{crit} * f_{m,d}$

$7,4 \leq 1 * 96$

Combinazione:SLU, 7

$M_x = -4069,2 \text{ daN*cm}$

$M_y = 88,6 \text{ daN*cm}$

$N = 36,6 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 63.7 cm

$K_{def} = 0$

$U_{inst \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$

$U_{inst \text{ in } y} = 0 \text{ cm}$

$U_{inst} = 0 \text{ cm}$

Luce/ $U_{inst,var} > \text{limite}$

$114 / 0 = 94303,4 > 300$

Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale

Sezione ad ascissa 117.1 cm

$K_{def} = 0,60$

$U_{fin \text{ in } x} = 0 \text{ cm}$

$U_{fin \text{ in } y} = 0,02 \text{ cm}$

$U_{fin} = 0,02 \text{ cm}$

Luce/ $U_{fin} > \text{limite}$

$114 / 0,02 = 6558 > 200$

coefficienti combinatori impiegati:

Pesi strutturali = $1,000 + 0,600 = 1,600$

Permanenti portati = $1,000 + 0,600 = 1,600$

Neve = $0,500 + 0,500 = 1,000$



Superelemento in legno composto da 6 aste: 53, 54, 55, 56, 57, 58

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 114.9 cm composto da:
asta 53: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm] (L = 22.5 cm)
asta 54: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm] (L = 18.5 cm)
asta 55: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm] (L = 18.5 cm)
asta 56: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm] (L = 18.5 cm)
asta 57: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm] (L = 18.5 cm)
asta 58: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (-43; -1124.5) (66.7; -1111.2) [cm] (L = 18.5 cm)
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione

Sezione ad ascissa 59.4 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 114,9
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 114,9
Snellezza l,x = L,x/ Sqrt(Jx / Area) = 26,5
Snellezza l,y = L,y/ Sqrt(Jy / Area) = 26,5
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 1178,4
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 1178,4
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,42
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,42
Beta,c = 0,20
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,60
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,97
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,60
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,97
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z) + Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) <= 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y) + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d <= 1
1.6/(0.97*84)+5.6/96+0.7*0.1/96=0.08 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -3122.2 daN*cm
My = -31.7 daN*cm
N = -366.4 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 0 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 114,9
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 8557,1
Wx = 562,5
Jt = 6243,8
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,17
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,42
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,42
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,60
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,97
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,60
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,97
(Sm,d/Kcrit*fm,d)^2 + Sc,0,d/Kc,z*fc,0,d <= 1
0.0376 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = 0 daN*cm
My = 0 daN*cm
N = -689.9 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 69.3 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Luce/Uinst,var > limite
114.9/0=133485.9 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 118.1 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = 0.02 cm
Ufin = 0.02 cm
Luce/Ufin > limite
114.9/0.02=4996.3 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Superelemento in legno composto da 6 aste: 59, 60, 61, 62, 63, 64

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 103.9 cm composto da:
asta 59: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm] (L = 18.4 cm)
asta 60: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm] (L = 18.4 cm)
asta 61: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm] (L = 18.4 cm)
asta 62: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm] (L = 18.4 cm)
asta 63: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm] (L = 18.4 cm)
asta 64: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (629; -1257.1) (738.8; -1243.8) [cm] (L = 12 cm)
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 65.5 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 103,9
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 103,9
Snellezza l,x = L,x/ Sqrt(Jx / Area) = 24,0
Snellezza l,y = L,y/ Sqrt(Jy / Area) = 24,0
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 1440,0
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 1440,0
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,38
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,38
Beta,c = 0,20
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,58
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,98
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,58
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,98
Sc,0,d / (fc,0,d * Kcx, z) + Sm,z,d / fm,z,d + Km*(Sm,y,d / fm,y,d) <= 1
Sc,0,d / (fc,0,d * Kcy, y) + Km*(Sm,z,d / fm,z,d) + Sm,y,d / fm,y,d <= 1
0 / (0.98*84) + 0.2/96 + 0.7*0/96 = 0 <= 1
Combinazione:SLV, 1
Mx = -126.3 daN*cm
My = 2.5 daN*cm
N = -1.9 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 55.1 cm
fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 103,9
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt) / (Wx*lef,y) = 9459,2
Wx = 562,5
Jt = 6243,8
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,16
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.87 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

Sm,d <= Kcrit*fm,d
5.3 <= 1*96
Combinazione:SLU, 7
Mx = -2775.1 daN*cm
My = 183.9 daN*cm
N = 61 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 55.1 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
103.9/0=135561.7 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 56.4 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -0.01 cm
Ufin = 0.01 cm
Luce/Ufin > limite
103.9/0.01=8569 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Superelemento in legno composto da 6 aste: 65, 66, 67, 68, 69, 70

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 104 cm composto da:
asta 65: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm] (L = 18.3 cm)
asta 66: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm] (L = 18.3 cm)
asta 67: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm] (L = 18.3 cm)
asta 68: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm] (L = 18.3 cm)
asta 69: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm] (L = 18.3 cm)
asta 70: Trave in legno a falda Falda 1 [Auto] (618.6; -1169.5) (728.3; -1156.3) [cm] (L = 12.3 cm)
Sezione: R 15x15
Materiale: D24 EN338: 2016
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 55 cm
fc,0,k = 210
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 84,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 96,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 104,0
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 104,0
Snellezza l,x = L,x/ Sqrt(Jx / Area)= 24,0
Snellezza l,y = L,y/ Sqrt(Jy / Area)= 24,0
E,0.5% = 84000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 1436,4
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 1436,4
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 0,38
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,38
Beta,c = 0,20
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,58
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,98
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 0,58
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,98
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z) + Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) <= 1
0.8/(0.98*84)+4.9/96+0.7*0.3/96=0.06 <= 1
Combinazione:SLU, 7
Mx = -2755.7 daN*cm
My = 148.5 daN*cm
N = -180.5 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
Sezione ad ascissa 36.7 cm



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.88 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

fm,k = 240
Kmod = 0,60
gamma = 1,50
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 96
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 104,0
E,0.5% = 84000
G,0.5% = 5292
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 9447,4
Wx = 562,5
Jt = 6243,8
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqr(fm,k / Sig,m,crit) = 0,16
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Sm,d <= Kcrit*fm,d
3.7 <= 1*96
Combinazione:SLU, 5
Mx = -1924.6 daN*cm
My = 148.1 daN*cm
N = 1.9 daN

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 55 cm
Kdef = 0
Uinst in x = 0 cm
Uinst in y = 0 cm
Uinst = 0 cm
Luce/Uinst,var > limite
104/0=136065 > 300
Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 56.9 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -0.01 cm
Ufin = 0.01 cm
Luce/Ufin > limite
104/0.01=8251.2 > 200
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Superelemento in legno composto da 7 aste: 14, 15, 16, 17, 18, 19, 20

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s
Superelemento di lunghezza complessiva L= 806.5 cm composto da:
asta 14: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 306.7 cm)
asta 15: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 241.7 cm)
asta 16: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 22 cm)
asta 17: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 22 cm)
asta 18: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 22 cm)
asta 19: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 22 cm)
asta 20: Trave in legno a falda Falda 8 [Auto] (1.1; -566.8) (101.1; -1366.4) [cm] (L = 170 cm)
Sezione: R 20x25
Materiale: Palazzo Spada Legno Cat.II
Beta,x = 1
Beta,y = 1
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 636.5 cm
fc,0,k = 180
fm,k = 200
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,50
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 72,0
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 80,0
K = 1,00
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 806,5
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 806,5
Snellezza l,x = L,x/ Sqr(Jx / Area) = 111,7
Snellezza l,y = L,y/ Sqr(Jy / Area) = 139,7
E,0.5% = 53600
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 42,4
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 27,1
Snellezza relativa lrel,x = Sqr(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 2,06
Snellezza relativa lrel,y = Sqr(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 2,58
Beta,c = 0,20



OPENGENIO-ID-DOC:19383064 - N.Pos.:90112

Copia conforme all'originale pag.89 di 100

La copia originale è conservata presso l'Archivio Regionale della Regione Lazio

Documento firmato digitalmente ai sensi artt. 20, 21 e 24 del D.lgs 82/05 e s.m. e i. da:

MILITELLO STEFANO (Delegato, Progettista delle strutture), ARCORACI Eduardo (Direttore dei Lavori)

SQS INGEGNERIA SRL

RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

$K_x = 0.5 * (1 + \text{Beta},c * (1, \text{rel}_x - 0.3) + 1, \text{rel}_x ^ 2) = 2,80$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \text{Sqrt}(K_x ^ 2 - 1, \text{rel}_x ^ 2)) = 0,21$
 $K_y = 0.5 * (1 + \text{Beta},c * (1, \text{rel}_y - 0.3) + 1, \text{rel}_y ^ 2) = 4,05$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \text{Sqrt}(K_y ^ 2 - 1, \text{rel}_y ^ 2)) = 0,14$
 $Sc,0,d / (fc,0,d * K_{c,c},z) + Sm,z,d / fm,z,d + Km * (Sm,y,d / fm,y,d) <= 1$
 $Sc,0,d / (fc,0,d * K_{c,c},y) + Km * (Sm,z,d / fm,z,d) + Sm,y,d / fm,y,d <= 1$
 $0.3 / (0.21 * 72) + 42.6 / 80 + 0.7 * 9 / 80 = 0.63 <= 1$
Combinazione:SLU, 7
 $M_x = -88701.1 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 14988.1 \text{ daN*cm}$
 $N = -149.7 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 636.5 cm

$f_{m,k} = 200$

$K_{mod} = 0,60$

$\gamma = 1,50$

$f_{m,d} = K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 80$

Lunghezza efficace $l_{ef,y} = \text{Beta}_Y * L = 806,5$

$E,0.5\% = 53600$

$G,0.5\% = 3350$

$\text{Sig},m,crit = \text{PI} * \text{Sqr}(E0,05 * J_y * G0,05 * J_t) / (W_x * l_{ef,y}) = 829,5$

$W_x = 2083,3$

$J_t = 33066,7$

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)

$L,rel = \text{Sqrt}(f_{m,k} / \text{Sig},m,crit) = 0,49$

$L,rel <= 0.75 \rightarrow K_{crit} = 1$

$Sm,d <= K_{crit} * f_{m,d}$

$50.4 <= 1 * 80$

Combinazione:SLU, 7

$M_x = -82306.1 \text{ daN*cm}$

$M_y = 18108.7 \text{ daN*cm}$

$N = 370.9 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 540.3 cm

$K_{def} = 0$

$U_{inst} \text{ in } x = 0.03 \text{ cm}$

$U_{inst} \text{ in } y = -0.15 \text{ cm}$

$U_{inst} = 0.15 \text{ cm}$

$Luce / U_{inst},var > \text{limite}$

$806.5 / 0.15 = 5236.3 > 300$

Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale

Sezione ad ascissa 566.6 cm

$K_{def} = 0,60$

$U_{fin} \text{ in } x = 0.29 \text{ cm}$

$U_{fin} \text{ in } y = -1.47 \text{ cm}$

$U_{fin} = 1.47 \text{ cm}$

$Luce / U_{fin} > \text{limite}$

$806.5 / 1.47 = 550.2 > 200$

coefficienti combinatori impiegati:

Pesi strutturali = $1,000 + 0,600 = 1,600$

Permanenti portati = $1,000 + 0,600 = 1,600$

Neve = $0,500 + 0,500 = 1,000$

3.3 Verifiche maschi in muratura

X ini.: coordinate del punto iniziale del maschio [cm]

Y ini.: coordinate del punto iniziale del maschio [cm]

X fin.: coordinate del punto finale del maschio [cm]

Y fin.: coordinate del punto finale del maschio [cm]

Quota i.: livello o falda inferiore

Quota s.: livello o falda superiore

l: lunghezza del maschio [cm]

Sp.: spessore [cm]

h netta: altezza netta (a filo solai) [cm]

h ini.: altezza nel modello al punto iniziale [cm]

h fin.: altezza nel modello al punto finale [cm]

a: distanza tra irrigidimenti laterali [cm]

a.s.,sx: lunghezza di appoggio del solaio di sinistra [cm]

a.s.,dx: lunghezza di appoggio del solaio di destra [cm]

fk o fmedio: resistenza a compressione della muratura utilizzata [daN/cm²]

fvk0 o r: resistenza a taglio della muratura utilizzata [daN/cm²]

E: modulo di elasticità longitudinale della muratura utilizzato [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale della muratura utilizzato [daN/cm²]

FC: fattore di confidenza della muratura

Comb.: combinazione

Quota: quota della sezione di verifica [cm]

N: sforzo normale alla quota [daN]



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO

Fascicolo dei Calcoli

M: momento flettente nel piano [daN*cm]

p: fattore laterale di vincolo (4.5.6)

es1: eccentricità dovuta alla posizione eccentrica dei maschi sovrastanti la sezione di verifica [cm]

es2: eccentricità dovuta alla risultante eccentrica delle reazioni di appoggio dei solai sovrastanti [cm]

ea: eccentricità dovuta a tolleranze di esecuzione [cm]

ev: eccentricità dovuta ad azioni ortogonali (vento, sisma) [cm]

e ver: eccentricità di verifica nel piano normale al piano medio del maschio [cm]

Φt: coefficiente di riduzione della resistenza per eccentricità nel piano normale al mediano

Φl: coefficiente di riduzione della resistenza per eccentricità nel piano mediano

Nu: sforzo normale ultimo [daN]

Verifica: stato di verifica

Quota: quota della sezione di verifica [cm]

N: sforzo normale [daN]

V par: taglio nel piano [daN]

σ0: tensione media di compressione [daN/cm²]

σN: tensione media di compressione sulla parte reagente [daN/cm²]

l': lunghezza della parte compressa della parete [cm]

fvd: resistenza a taglio di calcolo [daN/cm²]

Vt scorr.: taglio ultimo per verifica a scorrimento [daN]

Vt fess.diag.: taglio ultimo per verifica a fessurazione diagonale [daN]

c.s.: coefficiente di sicurezza a taglio

Stato limite: pF_SLU=Presso flessione per azioni non sismiche; V_SLU=Taglio per azioni non sismiche; PF_SLV=Presso flessione per azioni sismiche; V_SLV=Taglio per azioni sismiche; PFFP_SLV=Presso flessione fuori piano per azioni sismiche; R_SLV=Ribaltamento per azioni sismiche

Coef.f.s.: coefficiente di sicurezza

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

Maschio 1

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

Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
62.2	-1111.8	-43	-1124.5	F8	Z medio 280 cm	106	12	49.9	66.1	66.1			

Caratteristiche del materiale

(circ.617 C8A.2) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1

fk o fmedio	fvk0 o τ	E	G	FC
30	0.8	32000	10738.26	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 8	280	-161	0	1	0	1.91	0.25	0	2.16	0.53	1	5008	Si
SLU 8	263.2	-226	0	1	0	1.91	0.25	0	1.08	0.7	1	6617	Si
SLU 8	246.3	-201	0	1	0	1.91	0.25	0	2.16	0.53	1	5008	Si
SLU 4	280	-160	0	1	0	1.91	0.25	0	2.16	0.53	1	5001	Si
SLU 4	263.2	-209	0	1	0	1.91	0.25	0	1.08	0.7	1	6614	Si
SLU 4	246.3	-180	0	1	0	1.91	0.25	0	2.16	0.53	1	5001	Si
SLU 7	280	-127	0	1	0	1.9	0.25	0	2.15	0.53	1	5016	Si
SLU 7	263.2	-192	0	1	0	1.9	0.25	0	1.08	0.7	1	6621	Si
SLU 7	246.3	-177	0	1	0	1.9	0.25	0	2.15	0.53	1	5016	Si
SLU 6	280	-106	0	1	0	1.9	0.25	0	2.15	0.53	1	5024	Si
SLU 6	263.2	-170	0	1	0	1.9	0.25	0	1.07	0.7	1	6626	Si
SLU 6	246.3	-161	0	1	0	1.9	0.25	0	2.15	0.53	1	5024	Si
SLU 3	280	-126	0	1	0	1.91	0.25	0	2.16	0.53	1	5007	Si
SLU 3	263.2	-175	0	1	0	1.91	0.25	0	1.08	0.7	1	6617	Si
SLU 3	246.3	-156	0	1	0	1.91	0.25	0	2.16	0.53	1	5007	Si
SLU 2	280	-104	0	1	0	1.91	0.25	0	2.15	0.53	1	5014	Si
SLU 2	263.2	-154	0	1	0	1.91	0.25	0	1.08	0.7	1	6620	Si
SLU 2	246.3	-140	0	1	0	1.91	0.25	0	2.15	0.53	1	5014	Si
SLU 5	280	-72	0	1	0	1.88	0.25	0	2.13	0.54	1	5047	Si
SLU 5	263.2	-136	0	1	0	1.88	0.25	0	1.07	0.7	1	6637	Si
SLU 5	246.3	-137	0	1	0	1.88	0.25	0	2.13	0.54	1	5047	Si
SLU 1	280	-70	0	1	0	1.89	0.25	0	2.14	0.53	1	5032	Si



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 1	263.2	-120	0	1	0	1.89	0.25	0	1.07	0.7	1	6629	Si
SLU 1	246.3	-116	0	1	0	1.89	0.25	0	2.14	0.53	1	5032	Si

Verifica a taglio nel piano secondo NTC D.M. 17-01-18 NTC §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	c.s.	Verifica
SLU 1	246	-116	19	1817	0.09	0.09	105.97	0.21	267		13.9	Si
SLU 1	280	-70	3	14	0.05	0.05	105.97	0.2	260		82.41	Si
SLU 2	246	-140	24	2454	0.11	0.11	105.97	0.21	270		11.14	Si
SLU 2	280	-104	4	62	0.08	0.08	105.97	0.21	265		66.07	Si
SLU 3	246	-156	27	2863	0.12	0.13	103.85	0.21	267		9.72	Si
SLU 3	280	-126	5	92	0.1	0.1	105.97	0.21	268		58.79	Si
SLU 4	246	-180	32	3500	0.14	0.15	100.71	0.22	263		8.09	Si
SLU 4	280	-160	5	140	0.13	0.13	105.97	0.21	272		50.39	Si
SLU 5	246	-137	22	2004	0.11	0.11	105.97	0.21	269		12.19	Si
SLU 5	280	-72	4	-8	0.06	0.06	105.97	0.21	261		71.81	Si
SLU 6	246	-161	27	2640	0.13	0.13	105.97	0.21	273		10.05	Si
SLU 6	280	-106	4	39	0.08	0.08	105.97	0.21	265		59.2	Si
SLU 7	246	-177	30	3050	0.14	0.14	105.97	0.22	275		9.05	Si
SLU 7	280	-127	5	70	0.1	0.1	105.97	0.21	268		53.35	Si
SLU 8	246	-201	35	3687	0.16	0.16	104	0.22	273		7.72	Si
SLU 8	280	-161	6	117	0.13	0.13	105.97	0.21	273		46.4	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF_SLU	24.881	SLU 8	Si
V_SLU	7.719	SLU 8	Si

Maschio 2

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

Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
71.3	-1199.4	-32.6	-1212	F8	z medio 280 cm	104.7	12	50.2	66.2	66.2			

Caratteristiche del materiale

(circ.617 C8A.2) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1

fk o fmedio	fvk0 o τ	E	G	FC
30	0.8	32000	10738.26	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 8	280	-168	0	1	0	-1.99	0.25	0	2.24	0.52	1	4823	Si
SLU 8	262.9	-231	0	1	0	-1.99	0.25	0	1.12	0.7	1	6475	Si
SLU 8	245.8	-217	0	1	0	-1.99	0.25	0	2.24	0.52	1	4823	Si
SLU 4	280	-166	0	1	0	-2	0.25	0	2.25	0.52	1	4813	Si
SLU 4	262.9	-215	0	1	0	-2	0.25	0	1.12	0.7	1	6470	Si
SLU 4	245.8	-197	0	1	0	-2	0.25	0	2.25	0.52	1	4813	Si
SLU 7	280	-133	0	1	0	-1.98	0.25	0	2.23	0.52	1	4836	Si
SLU 7	262.9	-196	0	1	0	-1.98	0.25	0	1.12	0.7	1	6482	Si
SLU 7	245.8	-188	0	1	0	-1.98	0.25	0	2.23	0.52	1	4836	Si
SLU 6	280	-110	0	1	0	-1.97	0.25	0	2.22	0.52	1	4848	Si
SLU 6	262.9	-174	0	1	0	-1.97	0.25	0	1.11	0.7	1	6488	Si
SLU 6	245.8	-170	0	1	0	-1.97	0.25	0	2.22	0.52	1	4848	Si
SLU 3	280	-131	0	1	0	-1.99	0.25	0	2.24	0.52	1	4823	Si
SLU 3	262.9	-180	0	1	0	-1.99	0.25	0	1.12	0.7	1	6475	Si
SLU 3	245.8	-168	0	1	0	-1.99	0.25	0	2.24	0.52	1	4823	Si
SLU 2	280	-108	0	1	0	-1.98	0.25	0	2.24	0.52	1	4832	Si
SLU 2	262.9	-157	0	1	0	-1.98	0.25	0	1.12	0.7	1	6480	Si



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 2	245.8	-150	0	1	0	-1.98	0.25	0	2.24	0.52	1	4832	Si
SLU 5	280	-75	0	1	0	-1.95	0.25	0	2.2	0.52	1	4882	Si
SLU 5	262.9	-138	0	1	0	-1.95	0.25	0	1.1	0.7	1	6505	Si
SLU 5	245.8	-141	0	1	0	-1.95	0.25	0	2.2	0.52	1	4882	Si
SLU 1	280	-73	0	1	0	-1.97	0.25	0	2.22	0.52	1	4860	Si
SLU 1	262.9	-122	0	1	0	-1.97	0.25	0	1.11	0.7	1	6494	Si
SLU 1	245.8	-121	0	1	0	-1.97	0.25	0	2.22	0.52	1	4860	Si

Verifica a taglio nel piano secondo NTC D.M. 17-01-18 NTC §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	c.s.	Verifica
SLU 1	246	-121	19	1335	0.1	0.1	104.7	0.21	264		13.79	Si
SLU 1	280	-73	3	-156	0.06	0.06	104.7	0.21	258		77.71	Si
SLU 2	246	-150	24	1740	0.12	0.12	104.7	0.21	268		11.08	Si
SLU 2	280	-108	4	-179	0.09	0.09	104.7	0.21	263		63.06	Si
SLU 3	246	-168	27	2000	0.13	0.13	104.7	0.22	271		9.87	Si
SLU 3	280	-131	5	-193	0.1	0.1	104.7	0.21	266		56.42	Si
SLU 4	246	-197	32	2405	0.16	0.16	104.7	0.22	274		8.46	Si
SLU 4	280	-166	6	-216	0.13	0.13	104.7	0.22	270		48.68	Si
SLU 5	246	-141	22	1508	0.11	0.11	104.7	0.21	267		12.09	Si
SLU 5	280	-75	4	-190	0.06	0.06	104.7	0.21	258		67.27	Si
SLU 6	246	-170	27	1913	0.14	0.14	104.7	0.22	271		9.99	Si
SLU 6	280	-110	5	-213	0.09	0.09	104.7	0.21	263		56.13	Si
SLU 7	246	-188	30	2173	0.15	0.15	104.7	0.22	273		9.01	Si
SLU 7	280	-133	5	-227	0.11	0.11	104.7	0.21	266		50.87	Si
SLU 8	246	-217	35	2577	0.17	0.17	104.7	0.22	277		7.83	Si
SLU 8	280	-168	6	-250	0.13	0.13	104.7	0.22	271		44.56	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF_SLU	22.243	SLU 8	Si
V_SLU	7.835	SLU 8	Si

Maschio 4

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

Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
629	-1257.1	618.6	-1169.4	F1	Z medio 220 cm	88.3	12	34	33.9	33.9			

Caratteristiche del materiale

(circ.617 C8A.2) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1

fk o fmedio	fvk0 o τ	E	G	FC
30	0.8	32000	10738.26	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 8	220	-9	0	1	0	-0.86	0.17	0	1.03	0.72	1	5637	Si
SLU 8	203	-51	0	1	0	-0.86	0.17	0	0.52	0.85	1	6664	Si
SLU 8	186.1	-92	0	1	0	-0.86	0.17	0	1.03	0.72	1	5637	Si
SLU 7	220	-7	0	1	0	-0.88	0.17	0	1.05	0.72	1	5621	Si
SLU 7	203	-49	0	1	0	-0.88	0.17	0	0.52	0.85	1	6651	Si
SLU 7	186.1	-90	0	1	0	-0.88	0.17	0	1.05	0.72	1	5621	Si
SLU 6	220	-6	0	1	0	-0.89	0.17	0	1.06	0.71	1	5604	Si
SLU 6	203	-48	0	1	0	-0.89	0.17	0	0.53	0.85	1	6637	Si
SLU 6	186.1	-89	0	1	0	-0.89	0.17	0	1.06	0.71	1	5604	Si
SLU 5	220	-4	0	1	0	-0.93	0.17	0	1.1	0.71	1	5556	Si
SLU 5	203	-46	0	1	0	-0.93	0.17	0	0.55	0.84	1	6596	Si
SLU 5	186.1	-87	0	1	0	-0.93	0.17	0	1.1	0.71	1	5556	Si



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 4	220	-9	0	1	0	-0.85	0.17	0	1.02	0.72	1	5650	Si
SLU 4	203	-41	0	1	0	-0.85	0.17	0	0.51	0.85	1	6675	Si
SLU 4	186.1	-72	0	1	0	-0.85	0.17	0	1.02	0.72	1	5650	Si
SLU 3	220	-7	0	1	0	-0.86	0.17	0	1.03	0.72	1	5638	Si
SLU 3	203	-39	0	1	0	-0.86	0.17	0	0.52	0.85	1	6665	Si
SLU 3	186.1	-71	0	1	0	-0.86	0.17	0	1.03	0.72	1	5638	Si
SLU 2	220	-6	0	1	0	-0.87	0.17	0	1.04	0.72	1	5625	Si
SLU 2	203	-38	0	1	0	-0.87	0.17	0	0.52	0.85	1	6654	Si
SLU 2	186.1	-70	0	1	0	-0.87	0.17	0	1.04	0.72	1	5625	Si
SLU 1	220	-4	0	1	0	-0.9	0.17	0	1.07	0.71	1	5588	Si
SLU 1	203	-36	0	1	0	-0.9	0.17	0	0.54	0.84	1	6623	Si
SLU 1	186.1	-68	0	1	0	-0.9	0.17	0	1.07	0.71	1	5588	Si

Verifica a taglio nel piano secondo NTC D.M. 17-01-18 NTC §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	c.s.	Verifica
SLU 1	186	-68	-1	95	0.06	0.06	88.32	0.21	218		399.7	Si
SLU 1	220	-4	0	-11	0	0	88.32	0.2	210		621.97	Si
SLU 2	186	-70	-1	111	0.07	0.07	88.32	0.21	219		304.21	Si
SLU 2	220	-6	0	-17	0.01	0.01	88.32	0.2	210		456.83	Si
SLU 3	186	-71	-1	121	0.07	0.07	88.32	0.21	219		263.78	Si
SLU 3	220	-7	-1	-21	0.01	0.01	88.32	0.2	210		390.36	Si
SLU 4	186	-72	-1	136	0.07	0.07	88.32	0.21	219		218.64	Si
SLU 4	220	-9	-1	-28	0.01	0.01	88.32	0.2	211		318.42	Si
SLU 5	186	-87	-1	115	0.08	0.08	88.32	0.21	221		360.32	Si
SLU 5	220	-4	0	-11	0	0	88.32	0.2	210		567.78	Si
SLU 6	186	-89	-1	131	0.08	0.08	88.32	0.21	221		281.6	Si
SLU 6	220	-6	0	-17	0.01	0.01	88.32	0.2	210		426.94	Si
SLU 7	186	-90	-1	141	0.08	0.08	88.32	0.21	221		246.97	Si
SLU 7	220	-7	-1	-21	0.01	0.01	88.32	0.2	210		368.34	Si
SLU 8	186	-92	-1	156	0.09	0.09	88.32	0.21	222		207.37	Si
SLU 8	220	-9	-1	-27	0.01	0.01	88.32	0.2	211		303.63	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF_SLU	61.44	SLU 8	Si
V_SLU	207.37	SLU 8	Si

Maschio 5

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

Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
618.6	-1169.4	722.4	-1157	F1	Z medio 220 cm	104.5	12	51.2	68.4	68.4			

Caratteristiche del materiale

(circ.617 C8A.2) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1

fk o fmedio	fvk0 o τ	E	G	FC
30	0.8	32000	10738.26	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 8	220	-157	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 8	203	-222	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 8	186.1	-262	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 4	220	-155	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 4	203	-206	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 4	186.1	-236	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 7	220	-123	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 7	203	-189	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 7	186.1	-229	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 6	220	-102	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 6	203	-167	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 6	186.1	-207	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 3	220	-122	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 3	203	-172	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 3	186.1	-203	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 2	220	-101	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 2	203	-151	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 2	186.1	-182	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 5	220	-69	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 5	203	-134	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 5	186.1	-174	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 1	220	-67	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si
SLU 1	203	-118	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6448	Si
SLU 1	186.1	-148	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4787	Si

Verifica a taglio nel piano secondo NTC D.M. 17-01-18 NTC §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	c.s.	Verifica
SLU 1	186	-148	-2	-224	0.12	0.12	104.51	0.21	267		122.51	Si
SLU 1	220	-67	0	111	0.05	0.05	104.51	0.2	257		860.59	Si
SLU 2	186	-182	-3	-172	0.14	0.14	104.51	0.22	272		81.57	Si
SLU 2	220	-101	0	172	0.08	0.08	104.51	0.21	261		681.59	Si
SLU 3	186	-203	-4	-138	0.16	0.16	104.51	0.22	275		67.46	Si
SLU 3	220	-122	0	211	0.1	0.1	104.51	0.21	264		603.19	Si
SLU 4	186	-236	-5	-85	0.19	0.19	104.51	0.22	279		53.45	Si
SLU 4	220	-155	1	272	0.12	0.12	104.51	0.21	268		513.75	Si
SLU 5	186	-174	-2	-321	0.14	0.14	104.51	0.22	271		123.68	Si
SLU 5	220	-69	0	110	0.05	0.05	104.51	0.2	257		755.6	Si
SLU 6	186	-207	-3	-269	0.17	0.17	104.51	0.22	275		82.42	Si
SLU 6	220	-102	0	171	0.08	0.08	104.51	0.21	261		615.14	Si
SLU 7	186	-229	-4	-235	0.18	0.18	104.51	0.22	278		68.19	Si
SLU 7	220	-123	0	210	0.1	0.1	104.51	0.21	264		551.12	Si
SLU 8	186	-262	-5	-182	0.21	0.21	104.51	0.23	283		54.04	Si
SLU 8	220	-157	1	271	0.13	0.13	104.51	0.21	269		476.11	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF_SLU	18.279	SLU 8	Si
V_SLU	53.454	SLU 4	Si

Maschio 6

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

Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
733	-1244.5	629	-1257.1	F1	Z medio 220 cm	104.7	12	51.4	34.1	34.1			

Caratteristiche del materiale

(circ.617 C8A.2) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1

fk o fmedio	fvk0 o τ	E	G	FC
30	0.8	32000	10738.26	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 8	220	-160	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 8	203	-226	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 8	185.9	-270	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 4	220	-158	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 4	203	-209	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 4	185.9	-244	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 7	220	-126	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 7	203	-192	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 7	185.9	-236	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 6	220	-104	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 6	203	-170	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 6	185.9	-214	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 3	220	-124	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 3	203	-175	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 3	185.9	-209	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 2	220	-102	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 2	203	-154	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 2	185.9	-187	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 5	220	-70	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 5	203	-136	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 5	185.9	-179	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 1	220	-68	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si
SLU 1	203	-120	0	1	0	-2	0.26	0	1.13	0.69	1	6459	Si
SLU 1	185.9	-153	0	1	0	-2	0.26	0	2.26	0.52	1	4794	Si

Verifica a taglio nel piano secondo NTC D.M. 17-01-18 NTC §7.8.2.2.2
con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	c.s.	Verifica
SLU 1	186	-153	-5	289	0.12	0.12	104.7	0.21	269		49.34	Si
SLU 1	220	-68	0	-66	0.05	0.05	104.7	0.2	257		3312.11	Si
SLU 2	186	-187	-7	240	0.15	0.15	104.7	0.22	273		37.31	Si
SLU 2	220	-102	0	-105	0.08	0.08	104.7	0.21	262		2906.07	Si
SLU 3	186	-209	-9	209	0.17	0.17	104.7	0.22	276		32.37	Si
SLU 3	220	-124	0	-130	0.1	0.1	104.7	0.21	265		2699.38	Si
SLU 4	186	-244	-10	161	0.19	0.19	104.7	0.22	281		26.97	Si
SLU 4	220	-158	0	-169	0.13	0.13	104.7	0.21	269		2437.1	Si
SLU 5	186	-179	-6	403	0.14	0.14	104.7	0.22	272		45.22	Si
SLU 5	220	-70	0	-64	0.06	0.06	104.7	0.2	258		2739.26	Si
SLU 6	186	-214	-8	354	0.17	0.17	104.7	0.22	277		35.04	Si
SLU 6	220	-104	0	-103	0.08	0.08	104.7	0.21	262		2462.3	Si
SLU 7	186	-236	-9	323	0.19	0.19	104.7	0.22	280		30.72	Si
SLU 7	220	-126	0	-128	0.1	0.1	104.7	0.21	265		2316.03	Si
SLU 8	186	-270	-11	275	0.22	0.22	104.7	0.23	284		25.88	Si
SLU 8	220	-160	0	-167	0.13	0.13	104.7	0.21	269		2125.02	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF_SLU	17.728	SLU 8	Si
V_SLU	25.878	SLU 8	Si

3.4 Verifica particolare Capriata

Verifica nodo puntone Capriata

$N_{max}=13050$ daN Valore massimo sforzo normale puntone

$\alpha=19^\circ$

$T=13050 \times \cos 19^\circ=12339$ daN

$\tau=12339 / (30 \times 30)=13,71$ daN/cm $^2 < 37 \times 0,6 / 1,5=14,8$ daN/cm 2 **VERIFICATO**

$k_{mod}=0,6$

$\gamma=1,5$

$f=3,7$ N/mm 2 Tensione caratteristica a taglio



3.5 Verifica collegamento secondaria su capriata

VGZ - Full thread cylindrical head fastener 9x320 mm - (cod. VGZ9320)

Number of pairs of connectors = 1 pcs

CE marking according to ETA 11/0030

CALCULATION DATA

Connections with screws fully threaded

Service class	cl	=	1
Main load duration	tq	=	permanent
kmod factor	kmod	=	0,60
Connection safety factor	γ_M	=	1,50
Action of shear design	$F_{v,d}$	=	5,81 kN
Main beam width	B	=	300 mm
Height main beam	H	=	300 mm
Type of wood secondary beam		=	Solid Timber C24
Secondary beam width	b	=	200 mm
Secondary beam height	h	=	250 mm
Type of wood secondary beam		=	Solid Timber C14
Angle in the vertical plane - secondary beam	α	=	14,00 °
Angle in the horizontal plane - secondary beam	β	=	0,00 °
Number of pairs of connectors		=	1

SCREW DATA

Nominal diameter/thread screw	d1	=	9,0 mm
Shank diameter	ds	=	6,5 mm
Inner core diameter	d2	=	5,9 mm
Head diameter	dk	=	11,5 mm
Screw length	Lv	=	320 mm
Thread length	Lf	=	310 mm



CALCULATION RESULTS

INPUT DATA:

Service class
 Duration of main load
 kmod factor
 Action of shear design
 Main beam width
 Height main beam
 Type of wood main beam
 Secondary beam width
 Secondary beam height
 Secondary beam width
 Secondary beam height
 Angle in the vertical plane - secondary beam
 Angle in the horizontal plane - secondary beam
 Type of wood secondary beam

=
 ci = 1
 tq = permanent
 kmod = 0,60
 Fv,d = 5,81 kN
 B = 300 mm
 H = 300 mm
 = C24
 b = 200 mm
 h = 250 mm
 b = 200 mm
 h = 250 mm
 α = 14,00 °
 β = 0,00 °
 = C14
 =

TYPE OF FASTENING:

Thread diameter
 Shank diameter
 Inner core diameter
 Head diameter
 Length of screw
 Thread length

screw VGZ = 9x320
 dt = 9,0 mm
 dg = 6,5 mm
 dn = 5,9 mm
 dh = 11,5 mm
 lv = 320 mm
 lf = 310 mm

GEOMETRY OF CONNECTION:

Insertion angle
 Screw on main beam:
 Assembly distance of main beam
 Penetration depth head side
 Thread length head side
 Penetration depth tip side
 Thread length tip side
 Angle screw / grain head side - main beam
 Angle screw / grain tip side - secondary beam
 Withdrawal characteristic resistance of screws head side - main beam
 Withdrawal characteristic resistance of screws tip side - secondary beam
 Screw on secondary beam:
 Assembly distance of secondary beam
 Penetration depth head side
 Thread length head side
 Penetration depth tip side
 Thread length tip side
 Angle screw / grain head side - secondary beam
 Angle screw / grain tip side - main beam
 Withdrawal characteristic resistance of screws head side - secondary beam
 Withdrawal characteristic resistance of screws tip side - main beam

=
 = 1
 = 45,00 °
 =
 mHT = 116 mm
 = 164 mm
 tf1 = 145 mm
 = 160 mm
 tf2 = 145 mm
 γ2,p = 90,00 °
 γ2,s = 31,00 °
 Fax,Rk,3 = 15,27 kN
 Fax,Rk,4 = 11,45 kN
 =
 mNT = 120 mm
 = 164 mm
 tf1 = 145 mm
 = 160 mm
 tf2 = 145 mm
 γ1,s = 59,00 °
 γ1,p = 90,00 °
 Fax,Rk,1 = 12,47 kN
 Fax,Rk,2 = 15,27 kN

MAXIMAL STRESSED ELEMENT:

Total force on the long-axis screws generated by shear
 Effective number
 Total withdrawal characteristic resistance
 Total characteristic buckling resistance of the screws
 Total withdrawal design resistance
 Shear characteristic resistance
 Shear design resistance of whole connection
 Stress factor

=
 Fax,d,tot = 4,11 kN
 nef = 1,0
 Fax,Rk = 11,45 kN
 Fk,Rk = 14,84 kN
 Fax,Rd = 4,58 kN
 Fv,Rk = 16,20 kN
 Fv,Rd = 6,48 kN
 = 0,90 VERIFIED

VERIFICATION OF SHEAR STRENGTH SECONDARY BEAM:

Effective height (bounded)
 not bounded height (below screws)
 ker factor
 effective width
 Reduction factor
 Shear stress on hef
 Shear design resistance (timber)
 Verification of shear stress secondary beam
 Verification of shear stress on hef

=
 hef = 229 mm
 hint = 21 mm
 ker = 0,67
 bef = 134 mm
 kv = 0,85
 τ = 0,28 N/mm²
 fv,d = 1,60 N/mm²
 = 0,21 VERIFIED
 = 0,18 VERIFIED



3.6 Verifica appoggio su muratura

Si esegue la verifica di appoggio sulla muratura sebbene non ci sia incremento dei carichi e non risulti necessario modificare i punti di appoggio

Verifica Appoggio Capriata

Rc	6006	daN	Reazione massima capriata
----	------	-----	---------------------------

Tipologia Muratura		Muratura in Mattoni Pieni		
f	2,6	N/mm ²	26	daN/cm ²
τ_0	0,05	N/mm ²	0,5	daN/cm ²

Livello di Conoscenza		
LC1		
FC=	1,35	
Appoggio		
B=	30	cm
L=	60	cm



Verifica			
$\sigma=$	3,34	daN/cm ²	Tensione agente
$\gamma=$	3		

σ_i	6,42	daN/cm ²	Resistenza Muratura
------------	------	---------------------	---------------------

$\sigma_i > \sigma$	VERIFICATO
---------------------	------------

Verifica Appoggio Terzera

Rc	2300	daN	Reazione massima capriata
----	------	-----	---------------------------

Tipologia Muratura		Muratura in mattoni pieni		
f	2,6	N/mm ²	26	daN/cm ²
τ_0	0,05	N/mm ²	0,5	daN/cm ²

Livello di Conoscenza		
LC1		
FC=	1,35	
Appoggio		
B=	20	cm



RIFACIMENTO PORZIONE DI COPERTURA LIGNEA PALAZZO SPADA - PROGETTO ESECUTIVO
Fascicolo dei Calcoli

L=	25	cm	
----	----	----	--

Verifica			
$\sigma=$	4,60	daN/cm ²	Tensione agente
$\gamma=$	3		

σ_i	6,42	daN/cm ²	Resistenza Muratura
------------	------	---------------------	---------------------

$\sigma_i > \sigma$	VERIFICATO
---------------------	------------

