

PRILOGA 1C

NASLOVNA STRAN NAČRTA

NOSILNA KONSTRUKCIJA

PODATKI O GRADNJI

naziv gradnjeDozidava kulturnega doma Nova vas

kratek opis gradnjeK obstoječemu objektu se prizida vstopni nadstrešek, sanitarije s tehničnimi prostori ter nadstrešek na severni strani.

VRSTE GRADNJE	☐	NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJEN OBJEKT
označiti vse ustrezne vrste gradnje	☒	NOVOGRADNJA - PRIZIDAVA
	☒	REKONSTRUKCIJA
	☐	SPREMEMBA NAMEMBNOSTI
	☐	ODSTRANITEV CELOTNEGA OBJEKTA
	☐	LEGALIZACIJA
	☐	MANJŠA REKONSTRUKCIJA

PODATKI O PROJEKTNi DOKUMENTACIJI

vrsta dokumentacijePZI (projektna dokumentacija za izvedbo gradnje)

številka projektaMMA 08_2025

PODATKI O NAČRTU

strokovno področje načrta2 Načrt s področja gradbeništva

naziv načrtaNOSILNA KONSTRUKCIJA

številka načrta22-2026

datum izdelavejulij 2026

datum spremembe

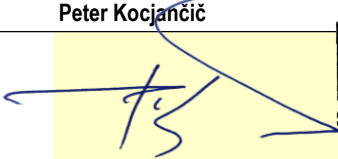
PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)STAVBAR d.o.o.

naslovFerrarska ulica 16, 6000 Koper

odgovorna oseba projektanta načrtaPeter Kocjančič

podpis odgovorne osebe projektanta načrta



STAVBAR
GRADBENIŠTVO
STAVBAR d.o.o., Ferrarska ulica 16, 6000 Koper
ID za DDV: SI17420539

PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA

ime in priimek pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirjaPeter Kocjančič, univ.dipl.inž.grad.

identifikacijska številkaIZS G-2046

podpis pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja



PETER KOCJANČIČ
univ. dipl. inž. grad.
IZS G-2046

PRILOGA 2C

**IZJAVA PROJEKTANTA NAČRTA
IN POOBLAŠČENEGA STOKOVNJAKA,
KI JE IZDELAL NAČRT V PZI IN PID**

PROJEKTANT NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)	STAVBAR d.o.o.
naslov	Ferrarska ulica 16, 6000 Koper
odgovorna oseba projektanta načrta	Peter Kocjančič

IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT

pooblaščen strokovnjak	Peter Kocjančič, univ.dipl.inž.grad.
------------------------	--------------------------------------

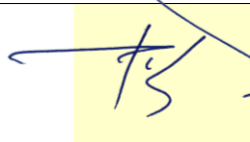
IZJAVLJAVA:

da načrt

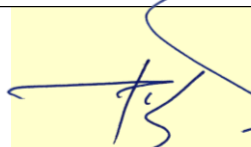
vrsta dokumentacije	PZI (projektna dokumentacija za izvedbo gradnje)
strokovno področje načrta	2 Načrt s področja gradbeništva
naziv načrta	NOSILNA KONSTRUKCIJA
številka načrta	22-2026
datum izdelave	julij 2026

upošteva relevantne predpise in druge normativne dokumente ter da so upoštevane ustrezne bistvene in druge zahteve.

pooblaščen strokovnjak	Peter Kocjančič, univ.dipl.inž.grad.
identifikacijska številka	IZS G-2046
podpis pooblaščenega strokovnjaka	

 **PETER KOCJANČIČ**
univ. dipl. inž. grad.
IZS G-2046

odgovorna oseba projektanta načrta	Peter Kocjančič
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	

 **STAVBAR**
GRADBENIŠTVO
STAVBAR d.o.o., Ferrarska ulica 16, 6000 Koper
ID za DDV: SI17420539

2. KAZALO VSEBINE NAČRTA GRADBENIH KONSTRUKCIJ ŠT.:

22-2026

PZI

- 0. NASLOVNA STRAN
- 1. IZJAVA PROJEKTANTA NAČRTA IN POOBlašČENEGA STROKOVNJAKA
- 2. KAZALO VSEBINE NAČRTA
- 3. TEHNIČNO POROČILO
- 4. IZVLEČEK ARMATURE
- 5. IZVLEČEK JEKLA
- 6. TEHNIČNI PRIKAZI
 - 01: PASOVNI TEMELJI IN TALNA PLOŠČA
 - 02: PLOŠČA NAD PRITLIČJEM
 - 03: STREŠNA PLOŠČA
 - 04: VERTIKALNE VEZI, STEBER IN AB STENE
 - 05: STOPNICE
 - 06: JEKLENA NADSTREŠKA – TLORIS STEBROV
 - 07: JEKLENA NADSTREŠKA – TLORIS OSTREŠIJ, PREREZI, DETAJLI

3. TEHNIČNO POROČILO

Načrt gradbeništva obravnava nosilno konstrukcijo pri rekonstrukciji in prizidavi kulturnega doma v Novi vasi.

3.1 OPIS KONSTRUKCIJE

Obstoječi objekt kulturnega doma ima tloris v obliki črke »L« in je pritličen (južni, krajši krak) oziroma P+1 (severni, daljši krak). Na južni strani je izveden leseni nadstrešek z enokapno streho.

Predvideno je, da se obstoječi nadstrešek odstrani ter da se izvedejo novi prizidek etažnosti P+1 na severni strani, novi južni nadstrešek in novi severni nadstrešek. Na severni fasadni steni sta predvidena dva nova preboja za vrata v pritličju ter predelava dveh okenskih odprtih v vratne odprtine v nadstropju.

PRIZIDEK

Osnovni nosilni sistem prizidka predstavlja povezano zidovje debeline 25cm. Zidaki povezanega zidovja so povezani z mrežo vertikalnih in horizontalnih armiranobetonskih vezi. Horizontalne vezi morajo imeti minimalno višino 15cm, izdelajo pa se na nivojih plošč in v ravnini strehe. Horizontalne vezi so armirane z vzdolžno armaturo $4\phi 12$ in stremeni $\phi 8/20$. Vertikalne vezi morajo imeti minimalni prerez 15×15 cm. Izdelajo se na vseh križanjih in prostih robovih nosilnih zidov, z obeh strani vseh odprtih večjih od $1,5m^2$ in v maksimalnem medsebojnem razmaku 5m. Armirane so z vzdolžno armaturo $4\phi 14$ in stremeni $\phi 8/15$.

Plošča nad pritličjem je armiranobetonska, križem armirana in debeline 18cm. Na mestu, kjer je statično potrebno, so pod ali nad ploščo formirani nosilci.

Plošča nad nadstropjem (ravna streha) je armiranobetonska, križem armirana in debeline 16cm. Na stiku z obstoječim objektom je plošča znižana za 30cm (višinski skok).

Notranje stopnice v prizidku so dvoramne z vmesnim podeštom, kjer se zalomijo za 90° . Nosilna plošča (ramenica) je armiranobetonska, debeline 15cm.

Temelji prizidka so pasovni, prereza 60×60 cm. Po potrebi se temelje poglobi, da se doseže nosilno podlago in/ali globino temeljev obstoječega objekta.

NADSTREŠKA

Konstrukciji nadstreškov na severni in na južni strani sta v kombinaciji jekla in lesa. Preko nosilne konstrukcije se postavi OSB plošče kot podlaga za sloje kritine.

Severni nadstrešek je sestavljen iz dveh polj. Zahodno polje je tlorisa 11×7 m (razpon 7m), vzhodno polje pa $8,5 \times 1,4$ m (razpon 1,4m). Stebri krožnega cevne prereza $141,3 \times 5$ mm so postavljeni v zunanji osi v nepravilnem rastru. Nanje nalegajo primarni nosilci HEA180. Na zahodnem polju so v prečni smeri postavljeni sekundarni nosilci IPE180 v osnem razmaku 1,80m. Ležišča za sekundarne nosilce so na fasadnem zidu obstoječega objekta izštemana, po montaži nosilcev pa se jih zabetonira. Lesene grede prereza $8/8$ cm so na zahodnem polju postavljene v vzdolžni smeri in nalegajo na sekundarne jeklene nosilce. Na vzhodnem polju pa so postavljene v prečni smeri in nalegajo na primarni nosilec, na novem prizidku pa na jekleni kotnik $80 \times 80 \times 8$ mm.

Južni nadstrešek je prav tako sestavljen iz dveh polj. Zahodno polje je tloris 3,6x7,8m (razpon 3,6m), vzhodno polje pa 15,5x1,9m (razpon 1,9m). Stebri krožnega cevnege prereza 141,3x5mm so postavljeni v zunanjih oseh v nepravilnem rastru. Nanje nalegajo primarni nosilci HEA180. Lesene grede prereza 10/14cm so na zahodnem polju postavljene v prečni smeri, enako na vzhodnem polju, le da so tle grede prereza 8/8cm. Grede nalegajo na primarni nosilec, na objektu pa na jekleni kotnik 80x80x8mm.

Temelji nadstreškov so prereza 40x60cm. Po potrebi se temelje poglobi, da se doseže nosilno podlago in/ali globino temeljev obstoječega objekta.

3.2. OBTEŽBA

V statični analizi konstrukcije in njenih elementov so upoštevane sledeče obtežbe in kombinacije teh obtežb:

3.2.1 RAVNA STREHA PRIZIDKA

STALNA:	prodec 5cm	0,80 kN/m ²
	XPS 10+14cm	0,36
	omet 1,5cm	0,30
	rezerva (npr. sončna elektrarna)	0,15
	skupaj	g=1,60 kN/m²
OBČASNA:	veter+sneg	0,80
	skupaj	p=0,80 kN/m²

3.2.2 NADSTREŠEK

STALNA:	prodec 5cm	0,80 kN/m ²
	hidroizolacija	0,05
	XPS 5cm	0,08
	OSB plošče 2,2cm	0,12
	obešeni strop	0,25
OBČASNA:	skupaj	g=1,30 kN/m²
	veter+sneg	0,80
	skupaj	p=0,80 kN/m²

3.2.3 BIVALNI PROSTORI

STALNA:	keramika 1,5cm	0,30 kN/m ²
	estrih 7,5cm	1,80
	termoizolacija 7,5cm	0,10
	omet 1,5cm	0,30
	skupaj	g=2,50 kN/m²
OBČASNA:	koristna – bivalni prostori	2,00
	koristna – predelne stene	1,20
	skupaj	p=3,20 kN/m²

3.2.4 STOPNICE

STALNA:	stopnica 17cm	2,73 kN/m ²
	ramenica 15cm	3,75
OBČASNA:	skupaj	g=6,50 kN/m²
	koristna	p=3,00 kN/m²

3.3 UPORABLJENI MATERIALI

V izračunih so upoštevane sledeče karakteristike uporabljenih materialov:

- betoni razreda C25/30,
- rebrasta in mrežna armatura razreda S500,
- konstrukcijsko jeklo razreda S235,
- les za konstrukcije razreda C24.

Vsi materiali in montažni elementi morajo imeti ustrezne CE certifikate oz. morajo biti skladni z ustreznimi slovenskimi standardi.

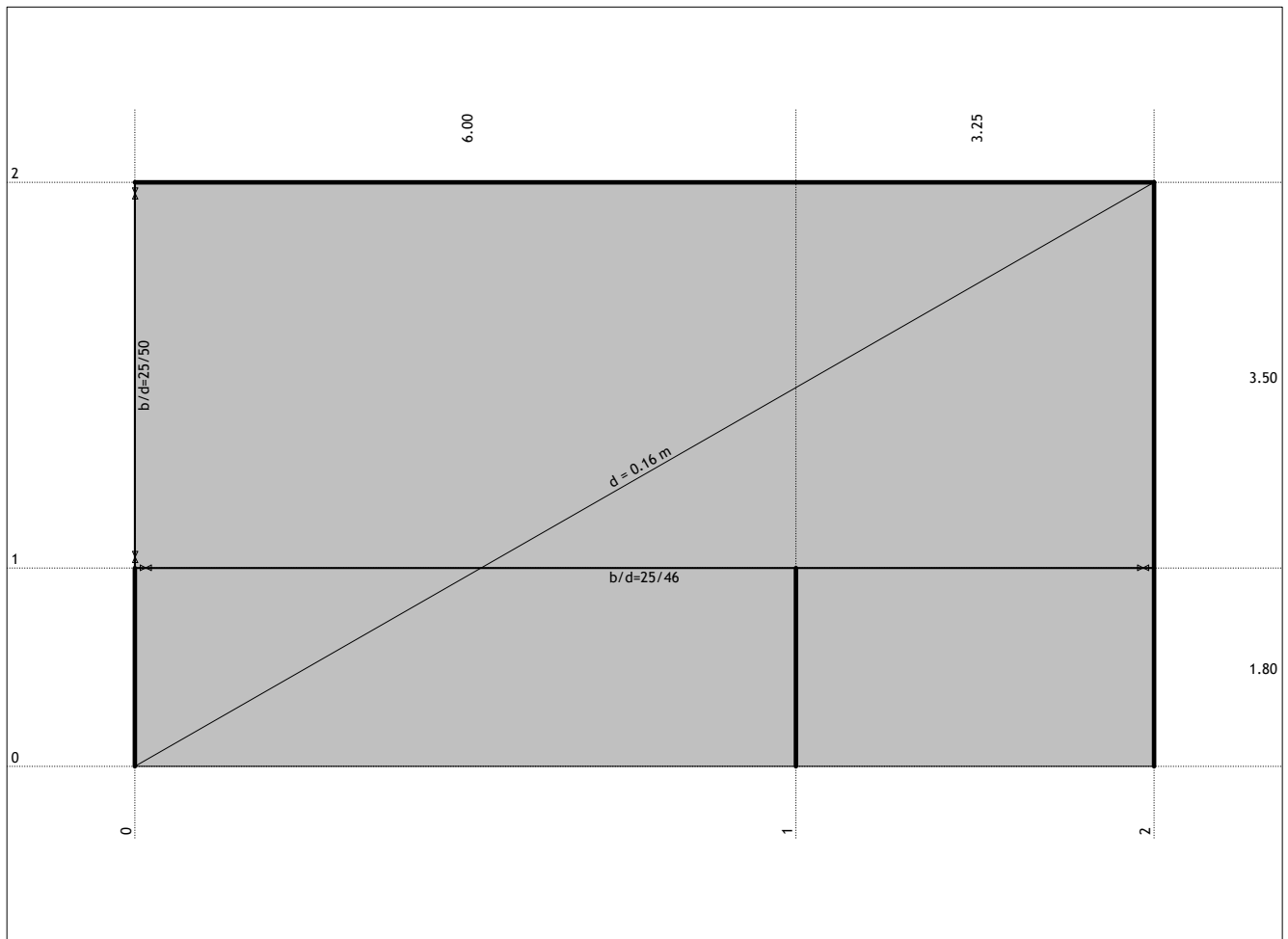
3.4 UPORABLJENI STANDARDI

Konstrukcija je dimenzionirana v skladu s standardi oz. skupinami standardov:

- SIST EN 1990: Osnove projektiranja,
- SIST EN 1991: Vplivi na konstrukcije,
- SIST EN 1992: Projektiranje betonskih konstrukcij,
- SIST EN 1993: Projektiranje jeklenih konstrukcij,
- SIST EN 1995: Projektiranje lesenih konstrukcij,
- SIST EN 1996: Projektiranje zidanih konstrukcij,
- SIST EN 1997: Geotehnično projektiranje,
- SIST EN 1998: Projektiranje potresnoodpornih konstrukcij.

3.5 DIMENZIONIRANJE PLOŠĆE NAD NADSTROPJEM

RAČUNSKI MODEL, OBTEŽBA

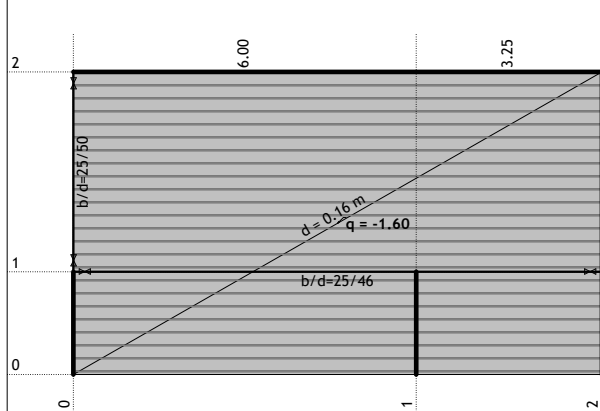


Lista obtežnih primerov

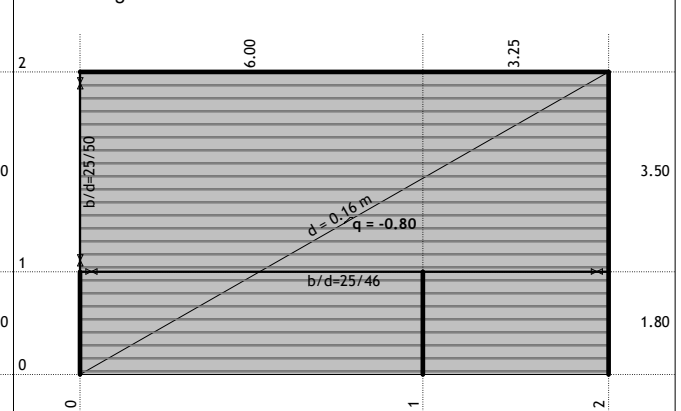
LC	Naziv
1	lastna (g)
2	stalna
3	sneg+veter

LC	Naziv
4	Komb.: msn (1.35xI+1.5xII+1.5xIII)
5	Komb.: msu (I+II)

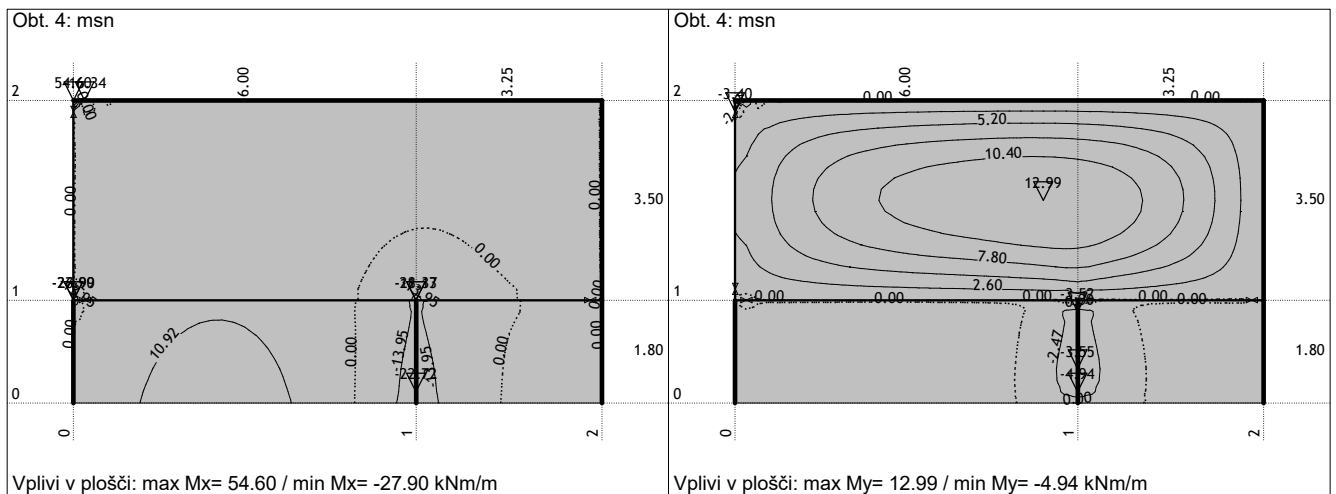
Obt. 2: stalna



Obt. 3: sneg+veter



DIMENZIONIRANJE PLOŠĆE

**Nivo: [0.00 m]**

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

d,pl=16.0 cm

C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

Zgornja cona: S500N (a=2.0 cm)

Spodnja cona: S500N (a=2.0 cm)

Dimenzioniranje enega obtežnega

primeri: 1.35xI+1.50xII+1.50xIII

Točka 1

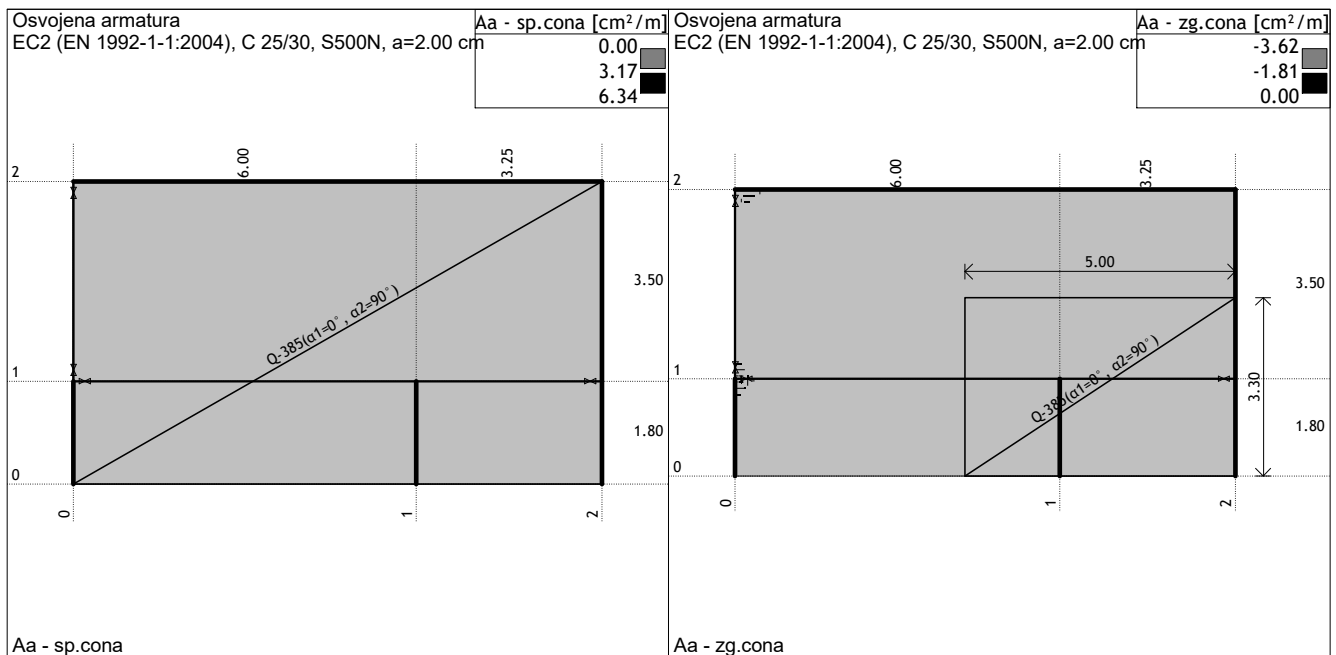
X=6.00 m; Y=0.20 m; Z=0.00 m

Smer 1: ($\alpha=0^\circ$) $M_{Ed} = -21.20$ kNm $N_{Ed} = 0.00$ kN $\epsilon_b/\epsilon_a = -2.525/25.000$ ‰ $A_{z1} = 3.61$ cm²/m $A_{s1} = 0.00$ cm²/mSmer 2: ($\alpha=90^\circ$) $M_{Ed} = -4.53$ kNm $N_{Ed} = 0.00$ kN $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.931/25.000$ ‰ $A_{z2} = 0.75$ cm²/m $A_{s2} = 0.00$ cm²/m**Točka 2**

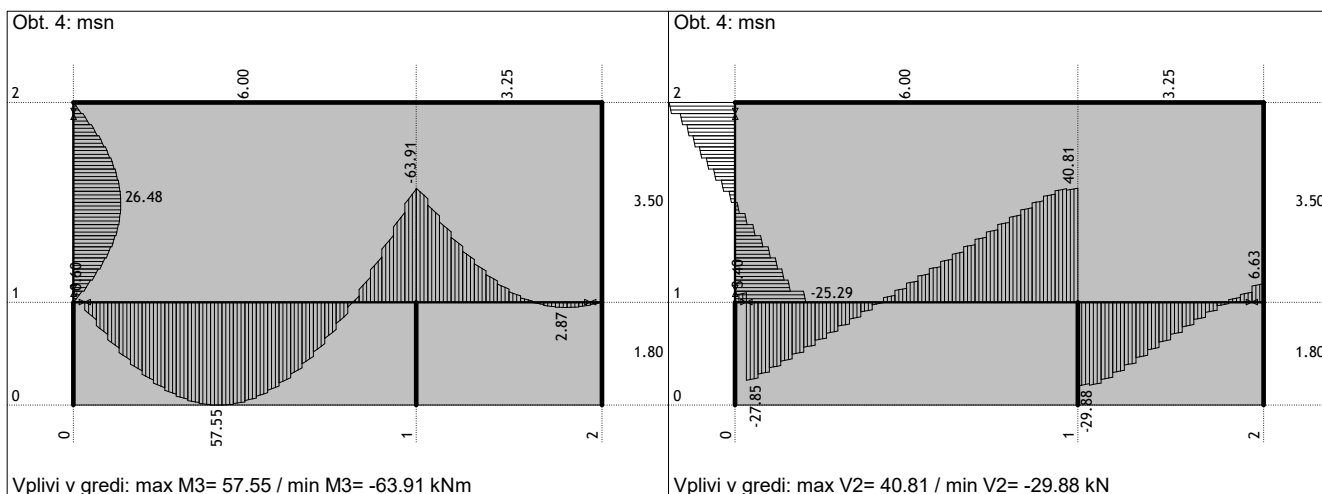
X=0.00 m; Y=5.30 m; Z=0.00 m

Smer 1: ($\alpha=0^\circ$) $M_{Ed} = 36.23$ kNm $N_{Ed} = 0.00$ kN $\epsilon_b/\epsilon_a = -3.500/20.502$ ‰ $A_{z1} = 0.00$ cm²/m $A_{s1} = 6.34$ cm²/mSmer 2: ($\alpha=90^\circ$) $M_{Ed} = 2.04$ kNm $N_{Ed} = 0.00$ kN $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.600/25.000$ ‰ $A_{z2} = 0.00$ cm²/m $A_{s2} = 0.34$ cm²/m**Točka 3**

X=5.40 m; Y=3.55 m; Z=0.00 m

Smer 1: ($\alpha=0^\circ$) $M_{Ed} = 2.20$ kNm $N_{Ed} = 0.00$ kN $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.625/25.000$ ‰ $A_{z1} = 0.00$ cm²/m $A_{s1} = 0.36$ cm²/mSmer 2: ($\alpha=90^\circ$) $M_{Ed} = 12.99$ kNm $N_{Ed} = 0.00$ kN $\epsilon_b/\epsilon_a = -1.761/25.000$ ‰ $A_{z2} = 0.00$ cm²/m $A_{s2} = 2.19$ cm²/m

DIMENZIONIRANJE NOSILCEV

**Greda 88-1456**

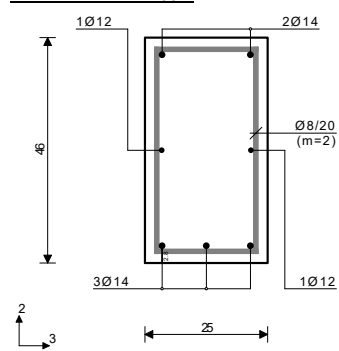
EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

S500N

Dimenzioniranje enega obteznega

primer: 1.35xI+1.50xII+1.50xIII

Prerez 1-1 x = 2.60m

$$V2_{Ed} = -0.11 \text{ kN}$$

$$M3_{Ed} = 57.55 \text{ kNm}$$

$$V2_{Rd,max} = 415.13 \text{ kN}$$

$$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.085/25.000 \text{ ‰}$$

$$Aa1 = 3.38 \text{ cm}^2$$

$$Aa2 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa3 = 0.00 \text{ cm}^2$$

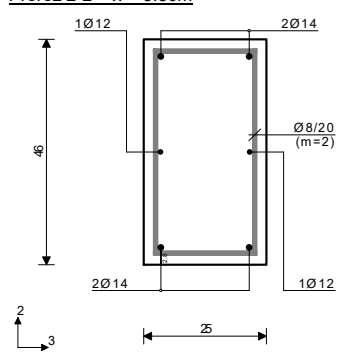
$$Aa4 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa,st = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$[\text{Osvojeno } Aa,st = \text{Ø}8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}]$$

(m=2)

Procent armiranja: 0.87%

Prerez 2-2 x = 5.80m

$$V2_{Ed} = 40.60 \text{ kN}$$

$$M3_{Ed} = -50.23 \text{ kNm}$$

$$V2_{Rd,max} = 415.13 \text{ kN}$$

$$\epsilon_b/\epsilon_a = -2.738/25.000 \text{ ‰}$$

$$Aa1 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa2 = 2.93 \text{ cm}^2$$

$$Aa3 = 0.00 \text{ cm}^2$$

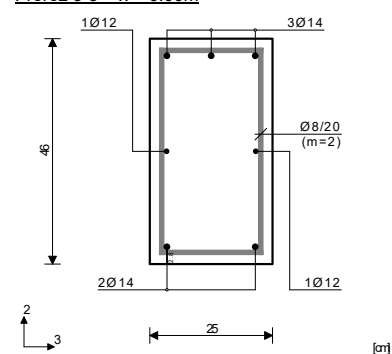
$$Aa4 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa,st = 1.27 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$[\text{Osvojeno } Aa,st = \text{Ø}8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}]$$

(m=2)

Procent armiranja: 0.73%

Prerez 3-3 x = 6.00m

$$V2_{Ed} = -29.88 \text{ kN}$$

$$M3_{Ed} = -63.91 \text{ kNm}$$

$$V2_{Rd,max} = 415.13 \text{ kN}$$

$$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.394/25.000 \text{ ‰}$$

$$Aa1 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa2 = 3.77 \text{ cm}^2$$

$$Aa3 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa4 = 0.00 \text{ cm}^2$$

$$Aa,st = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m}$$

(m=2)

$$[\text{Osvojeno } Aa,st = \text{Ø}8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}]$$

Procent armiranja: 0.87%

Greda 88-520

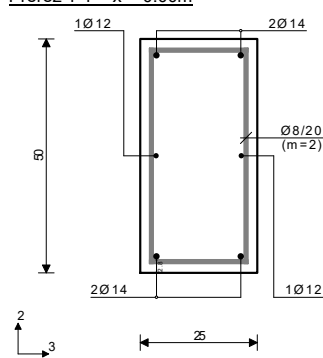
EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

S500N

Dimenzioniranje enega obteznega

primer: 1.35xI+1.50xII+1.50xIII

Prerez 1-1 x = 0.00m

$$V2_{Ed} = -25.29 \text{ kN}$$

$$M1_{Ed} = -7.54 \text{ kNm}$$

$$V2_{Rd,max} = 455.63 \text{ kN}$$

$$Aa1 = 0.00 + 0.24' = 0.24 \text{ cm}^2$$

$$Aa2 = 0.00 + 0.24' = 0.24 \text{ cm}^2$$

$$Aa3 = 0.00 + 0.49' = 0.49 \text{ cm}^2$$

$$Aa4 = 0.00 + 0.49' = 0.49 \text{ cm}^2$$

$$Aa,st = 1.97 \text{ cm}^2/\text{m}$$

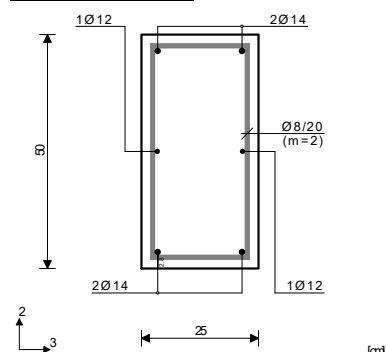
(m=2)

$$[\text{Osvojeno } Aa,st = \text{Ø}8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}]$$

Procent armiranja: 0.67%

') - dodatna vzdolžna armatura za prevzem torzije.

Prerez 2-2 x = 1.75m



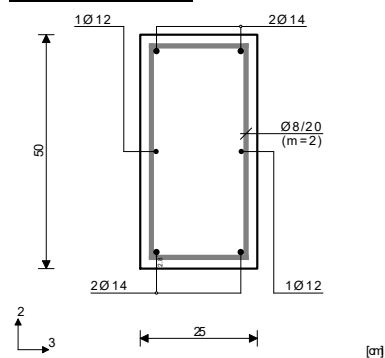
$V_{2Ed} = -0.68 \text{ kN}$
 $M_{1Ed} = -7.55 \text{ kNm}$
 $M_{3Ed} = 26.48 \text{ kNm}$

$V_{2Rd,max} = 455.63 \text{ kN}$
 $\varepsilon_b/\varepsilon_a = -1.509/25.000 \text{ ‰}$

$$\begin{aligned}
 Aa1 &= 1.38 + 0.24' = 1.62 \text{ cm}^2 \\
 Aa2 &= 0.00 + 0.24' = 0.24 \text{ cm}^2 \\
 Aa3 &= 0.00 + 0.49' = 0.49 \text{ cm}^2 \\
 Aa4 &= 0.00 + 0.49' = 0.49 \text{ cm}^2 \\
 Aa,st &= 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2) \\
 &\quad [\text{Osvojeno } Aa,st = \emptyset 8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}]
 \end{aligned}$$

Procent armiranja: 0.67%

Prerez 3-3 x = 2.72m

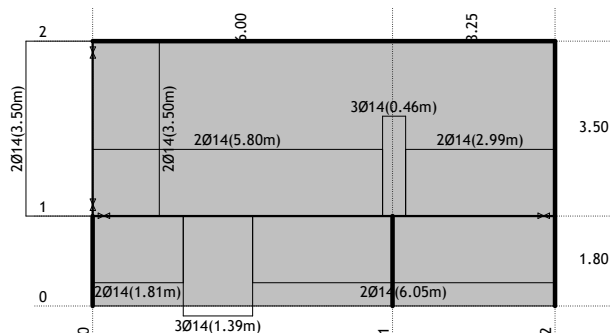


$V_{2Ed} = 14.25 \text{ kN}$
 $M_{1Ed} = -7.55 \text{ kNm}$
 $M_{3Ed} = 17.11 \text{ kNm}$

$$\begin{aligned}
 V_{2Rd,max} &= 455.63 \text{ kN} \\
 \varepsilon_b/\varepsilon_a &= -1.158/25.000 \text{ ‰} \\
 Aa1 &= 0.89 + 0.24' = 1.13 \text{ cm}^2 \\
 Aa2 &= 0.00 + 0.24' = 0.24 \text{ cm}^2 \\
 Aa3 &= 0.00 + 0.49' = 0.49 \text{ cm}^2 \\
 Aa4 &= 0.00 + 0.49' = 0.49 \text{ cm}^2 \\
 Aa,st &= 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2) \\
 &\quad [\text{Osvojeno } Aa,st = \emptyset 8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}]
 \end{aligned}$$

Procent armiranja: 0.67%

Osvojena armatura
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 25/30, S500N



Armatura v gredah (osvojena): Aa2/Aa1

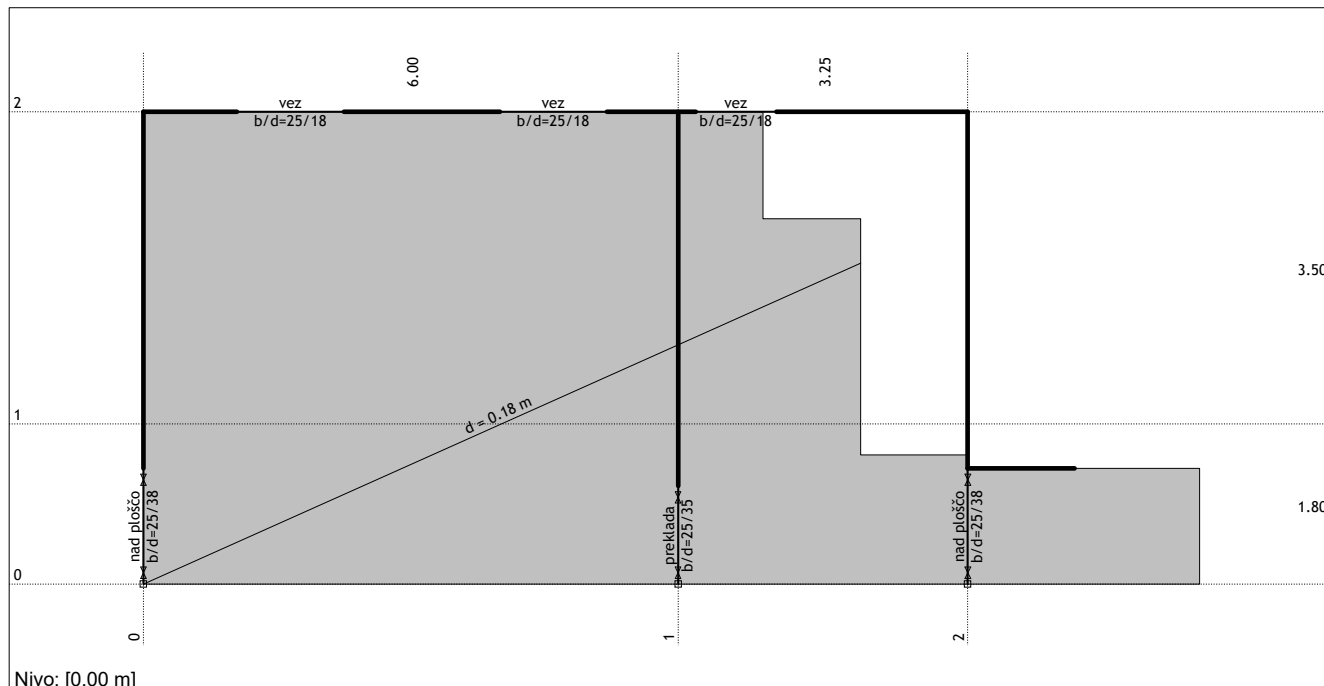
Osvojena armatura
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 25/30, S500N



Armatura v gredah (osvojena): Aa,st

3.6 DIMENZIONIRANJE PLOŠĆE NAD PRITLIČJEM

RAČUNSKI MODEL, OBTEŽBA

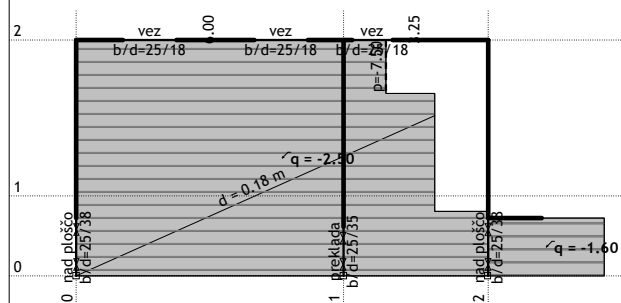


Lista obtežnih primerov

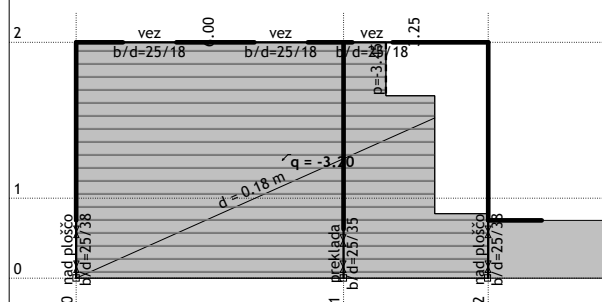
LC	Naziv
1	lastna (g)
2	stalna
3	sneg+veter
4	koristna

LC	Naziv
5	projektna
6	Komb.: msn (1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.5xIV+V)
7	Komb.: msu (I+II+0.3xIV+0.8xV)

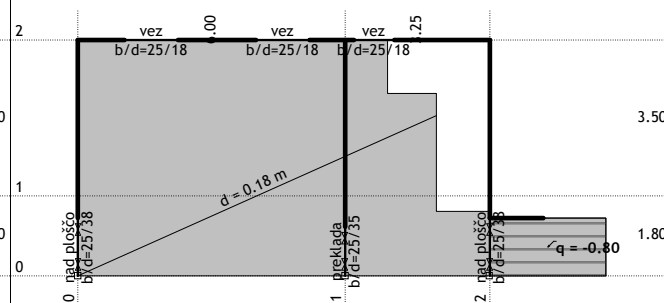
Obt. 2: stalna



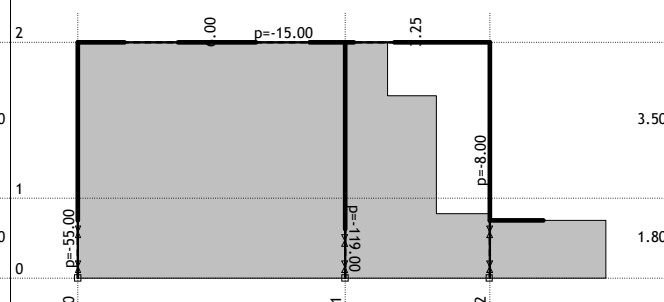
Obt. 4: koristna

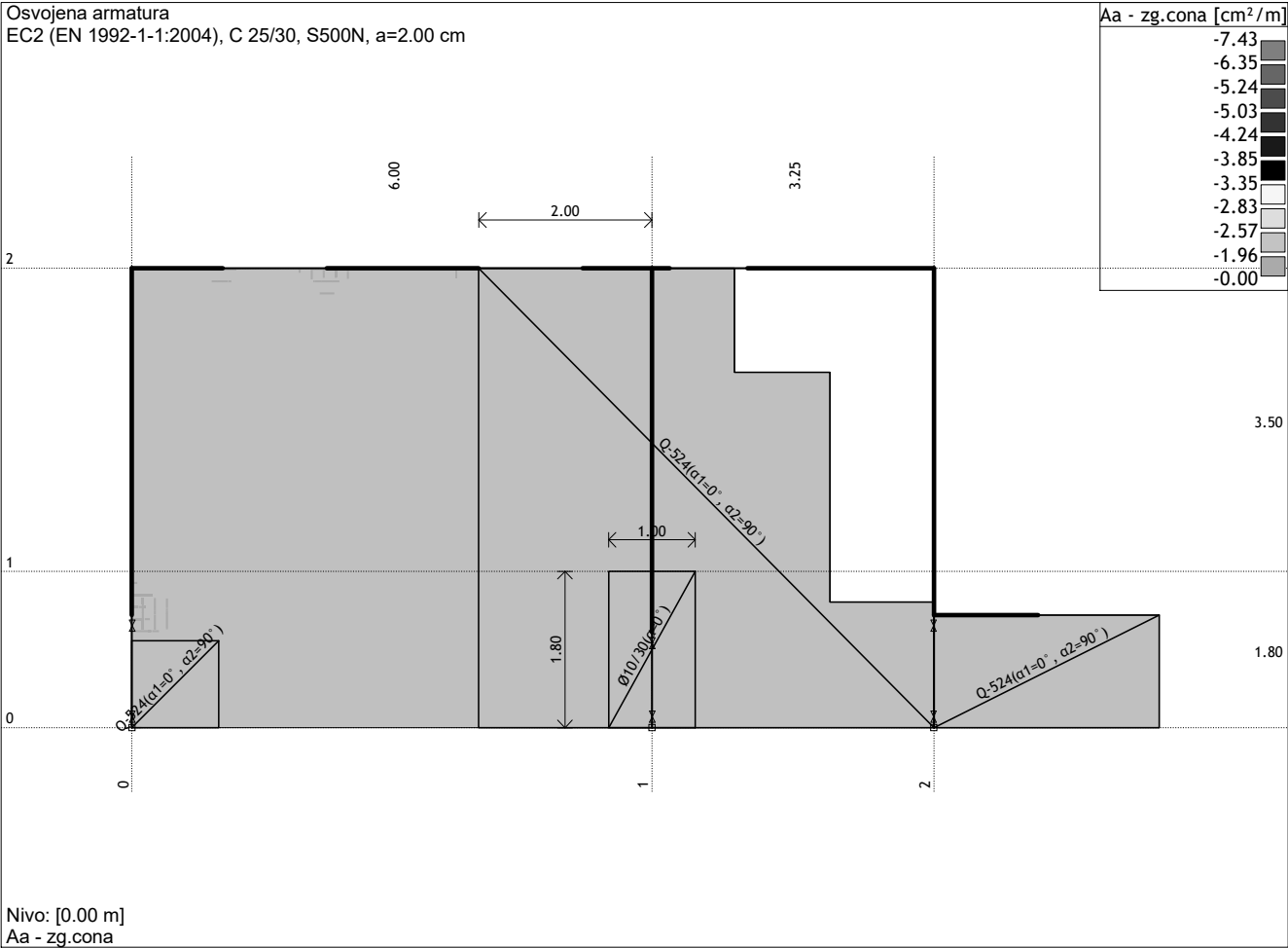


Obt. 3: sneg+veter

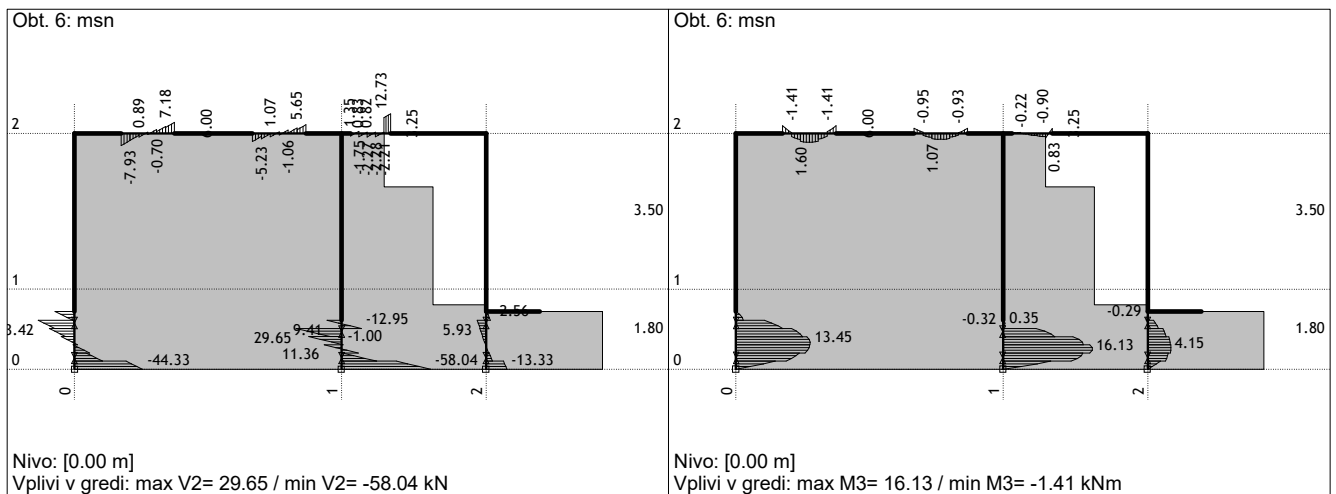


Obt. 5: projektna





DIMENZIONIRANJE NOSILCEV

**vez (538-717)**

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

S500N

Dimenzioniranje enega obtežnega

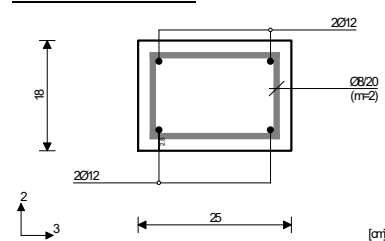
primera: 1.35xI+1.35xII+1.50xIII

+1.50xIV+1.00xV

 $V_{2Rd,max} = 151.88 \text{ kN}$ $\epsilon_b/\epsilon_a = -1.042/25.000 \text{ ‰}$ $Aa1 = 0.24 + 0.22' = 0.47 \text{ cm}^2$ $Aa2 = 0.00 + 0.22' = 0.22 \text{ cm}^2$ $Aa3 = 0.00 + 0.13' = 0.13 \text{ cm}^2$ $Aa4 = 0.00 + 0.13' = 0.13 \text{ cm}^2$ $Aa,st = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$ [Osvajeno $Aa,st = \emptyset 8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}$]

Procent armiranja: 1.01%

*) - dodatna vzdolžna armatura za prevzem torzije.

Prerez 2-2 $x = 1.20\text{m}$ 

$N1_{Ed} = 0.04 \text{ kN}$
 $V2_{Ed} = -0.70 \text{ kN}$
 $M1_{Ed} = 2.38 \text{ kNm}$
 $M3_{Ed} = 1.57 \text{ kNm}$

$N1_{Ed} = -0.02 \text{ kN}$
 $V2_{Ed} = 7.18 \text{ kN}$
 $V3_{Ed} = 0.06 \text{ kN}$
 $M1_{Ed} = 1.97 \text{ kNm}$
 $M3_{Ed} = -1.41 \text{ kNm}$

 $V_{2Rd,max} = 151.88 \text{ kN}$ $V_{3Rd,max} = 164.02 \text{ kN}$ $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.990/25.000 \text{ ‰}$ $Aa1 = 0.00 + 0.18' = 0.18 \text{ cm}^2$ $Aa2 = 0.22 + 0.18' = 0.40 \text{ cm}^2$ $Aa3 = 0.00 + 0.11' = 0.11 \text{ cm}^2$ $Aa4 = 0.00 + 0.11' = 0.11 \text{ cm}^2$ $Aa,st = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$ [Osvajeno $Aa,st = \emptyset 8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}$]

Procent armiranja: 1.01%

nad ploščo (2-30)

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

S500N

Dimenzioniranje enega obtežnega

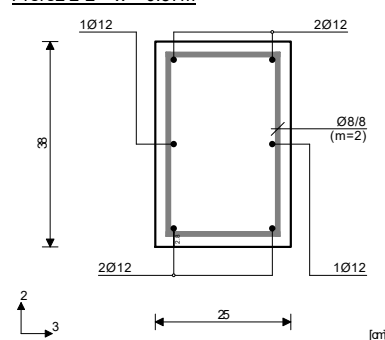
primera: 1.35xI+1.35xII+1.50xIII

+1.50xIV+1.00xV

 $V_{2Rd,max} = 334.13 \text{ kN}$ $V_{3Rd,max} = 346.27 \text{ kN}$ $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.208/25.000 \text{ ‰}$ $Aa1 = 0.04 + 0.87' = 0.91 \text{ cm}^2$ $Aa2 = 0.04 + 0.87' = 0.91 \text{ cm}^2$ $Aa3 = 0.00 + 1.22' = 1.22 \text{ cm}^2$ $Aa4 = 0.00 + 1.22' = 1.22 \text{ cm}^2$ $Aa,st = 6.08 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$ [Osvajeno $Aa,st = \emptyset 8/8(m=2) = 6.28 \text{ cm}^2/\text{m}$]

Procent armiranja: 0.71%

*) - dodatna vzdolžna armatura za prevzem torzije.

Prerez 2-2 $x = 0.37\text{m}$ 

$N1_{Ed} = 2.29 \text{ kN}$
 $V2_{Ed} = -44.33 \text{ kN}$
 $V3_{Ed} = -2.47 \text{ kN}$
 $M1_{Ed} = 20.17 \text{ kNm}$
 $M2_{Ed} = -0.15 \text{ kNm}$

$N1_{Ed} = 3.49 \text{ kN}$
 $V2_{Ed} = -7.74 \text{ kN}$
 $V3_{Ed} = 0.20 \text{ kN}$
 $M1_{Ed} = 12.95 \text{ kNm}$
 $M2_{Ed} = -0.46 \text{ kNm}$
 $M3_{Ed} = 11.48 \text{ kNm}$

 $V_{2Rd,max} = 334.13 \text{ kN}$ $V_{3Rd,max} = 346.27 \text{ kN}$ $\epsilon_b/\epsilon_a = -1.518/25.000 \text{ ‰}$ $Aa1 = 0.86 + 0.56' = 1.42 \text{ cm}^2$ $Aa2 = 0.00 + 0.56' = 0.56 \text{ cm}^2$ $Aa3 = 0.00 + 0.78' = 0.78 \text{ cm}^2$ $Aa4 = 0.00 + 0.78' = 0.78 \text{ cm}^2$ $Aa,st = 3.10 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$ [Osvajeno $Aa,st = \emptyset 8/8(m=2) = 6.28 \text{ cm}^2/\text{m}$]

Procent armiranja: 0.71%

preklada (492-634)

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

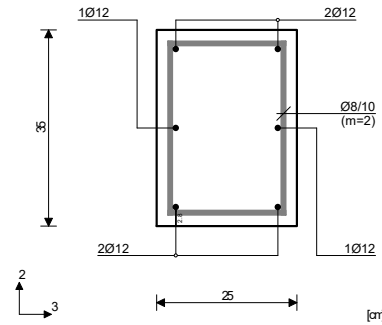
C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

S500N

Dimenzioniranje enega obtežnega

primera: 1.35xI+1.35xII+1.50xIII

+1.50xIV+1.00xV

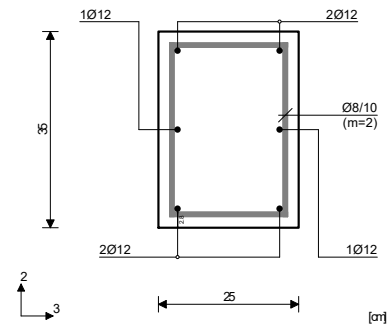
Prerez 1-1 x = 0.00m

$N1_{Ed} = -0.26 \text{ kN}$
 $V2_{Ed} = -58.04 \text{ kN}$
 $V3_{Ed} = 0.68 \text{ kN}$
 $M1_{Ed} = -7.37 \text{ kNm}$
 $M2_{Ed} = 0.06 \text{ kNm}$

 $V2_{Rd,max} = 303.75 \text{ kN}$ $V3_{Rd,max} = 318.94 \text{ kN}$ $\varepsilon_b/\varepsilon_a = -2.556/26.689 \text{ ‰}$ $Aa1 = 0.00 + 0.35' = 0.35 \text{ cm}^2$ $Aa2 = 0.00 + 0.35' = 0.35 \text{ cm}^2$ $Aa3 = 0.00 + 0.44' = 0.44 \text{ cm}^2$ $Aa4 = 0.00 + 0.44' = 0.44 \text{ cm}^2$ $Aa_{st} = 4.20 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$ [Osvojeno $Aa_{st} = \emptyset 8/10 (m=2) = 5.03 \text{ cm}^2/\text{m}$]

Procent armiranja: 0.78%

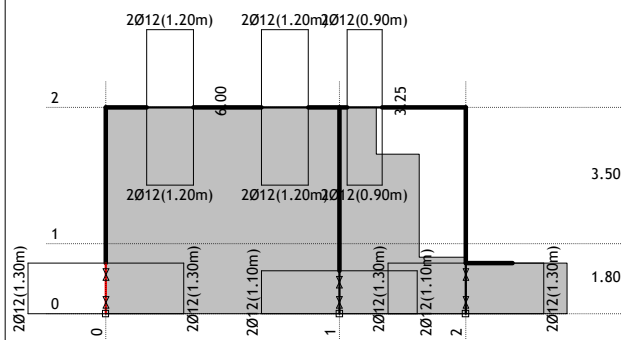
*) - dodatna vzdolžna armatura za prevzem torzije.

Prerez 2-2 x = 0.37m $N1_{Ed} = -0.18 \text{ kN}$ $V2_{Ed} = -10.99 \text{ kN}$ $V3_{Ed} = -0.09 \text{ kN}$ $M1_{Ed} = -1.93 \text{ kNm}$ $M2_{Ed} = 0.06 \text{ kNm}$ $M3_{Ed} = 15.68 \text{ kNm}$ $V2_{Rd,max} = 303.75 \text{ kN}$ $V3_{Rd,max} = 318.94 \text{ kN}$ $\varepsilon_b/\varepsilon_a = -1.859/25.000 \text{ ‰}$ $Aa1 = 1.23 + 0.09' = 1.32 \text{ cm}^2$ $Aa2 = 0.00 + 0.09' = 0.09 \text{ cm}^2$ $Aa3 = 0.00 + 0.11' = 0.11 \text{ cm}^2$ $Aa4 = 0.00 + 0.11' = 0.11 \text{ cm}^2$ $Aa_{st} = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$ [Osvojeno $Aa_{st} = \emptyset 8/10 (m=2) = 5.03 \text{ cm}^2/\text{m}$]

Procent armiranja: 0.78%

Osvojena armatura

EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 25/30, S500N

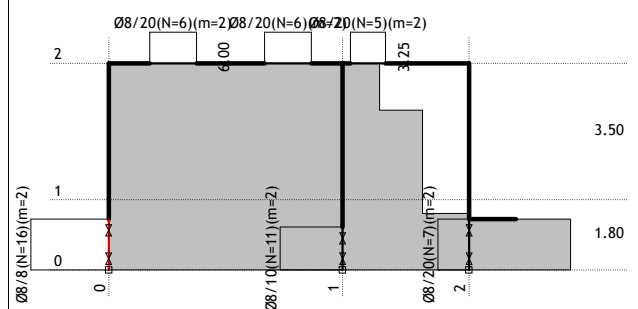


Nivo: [0.00 m]

Armatura v gredah (osvojena): Aa2/Aa1

Osvojena armatura

EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 25/30, S500N

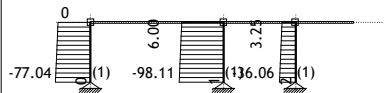


Nivo: [0.00 m]

Armatura v gredah (osvojena): Aa_{st}

3.7 DIMENZIONIRANJE AB STEBROV V PRITLIČJU

Obt. 6: msn



Okvir: H_1

Vplivi v gredi: max N1= -30.37 / min N1= -98.1...

Greda 2-1

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

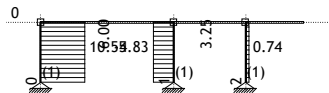
S500N

Dimenzioniranje enega obtežnega

primera: 1.35xI+1.35xII+1.50xIII

+1.50xIV+1.00xV

Obt. 6: msn



Okvir: H_1

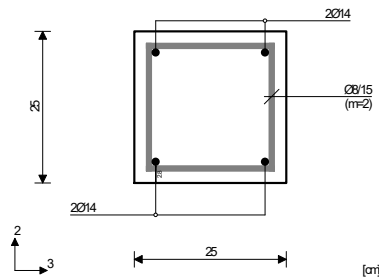
Vplivi v gredi: max V2= 10.55 / min V2= -4.83 kN

$l_{i,2} = 2.70 \text{ m}$ ($\lambda_{i,2} = 37.41$)

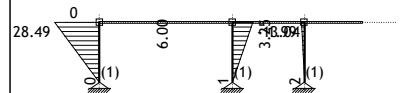
$l_{i,3} = 2.70 \text{ m}$ ($\lambda_{i,3} = 37.41$)

Nepomična konstrukcija

Prerez 1-1 x = 0.00m



Obt. 6: msn



Okvir: H_1

Vplivi v gredi: max M3= 28.49 / min M3= -13.0...

$N1_{Ed} = -71.34 \text{ kN}$

$V2_{Ed} = 10.55 \text{ kN}$

$V3_{Ed} = -0.44 \text{ kN}$

$M2_{Ed} = 1.18 \text{ kNm}$

$M3_{Ed} = 28.49 \text{ kNm}$

Povečanje upogibnega momenta zaradi uklona

$e2 = e2_{min} = e0,2 = 2.00 \text{ cm}$

$|M2_{Ed}|_{min} = 1.43 \text{ kNm}$

$\Delta e3 = 0.7 < e_{i,3} > + 0.0 < e_{i,3} > = 0.7 \text{ cm}$

$|\Delta M3| = 0.48 \text{ kNm}$

$V2_{Rd,max} = 212.63 \text{ kN}$

$V3_{Rd,max} = 212.63 \text{ kN}$

$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.500/11.159 \text{ ‰}$

$Aa1 = 2.67 \text{ cm}^2$

$Aa2 = 2.66 \text{ cm}^2$

$Aa3 = 0.00 \text{ cm}^2$

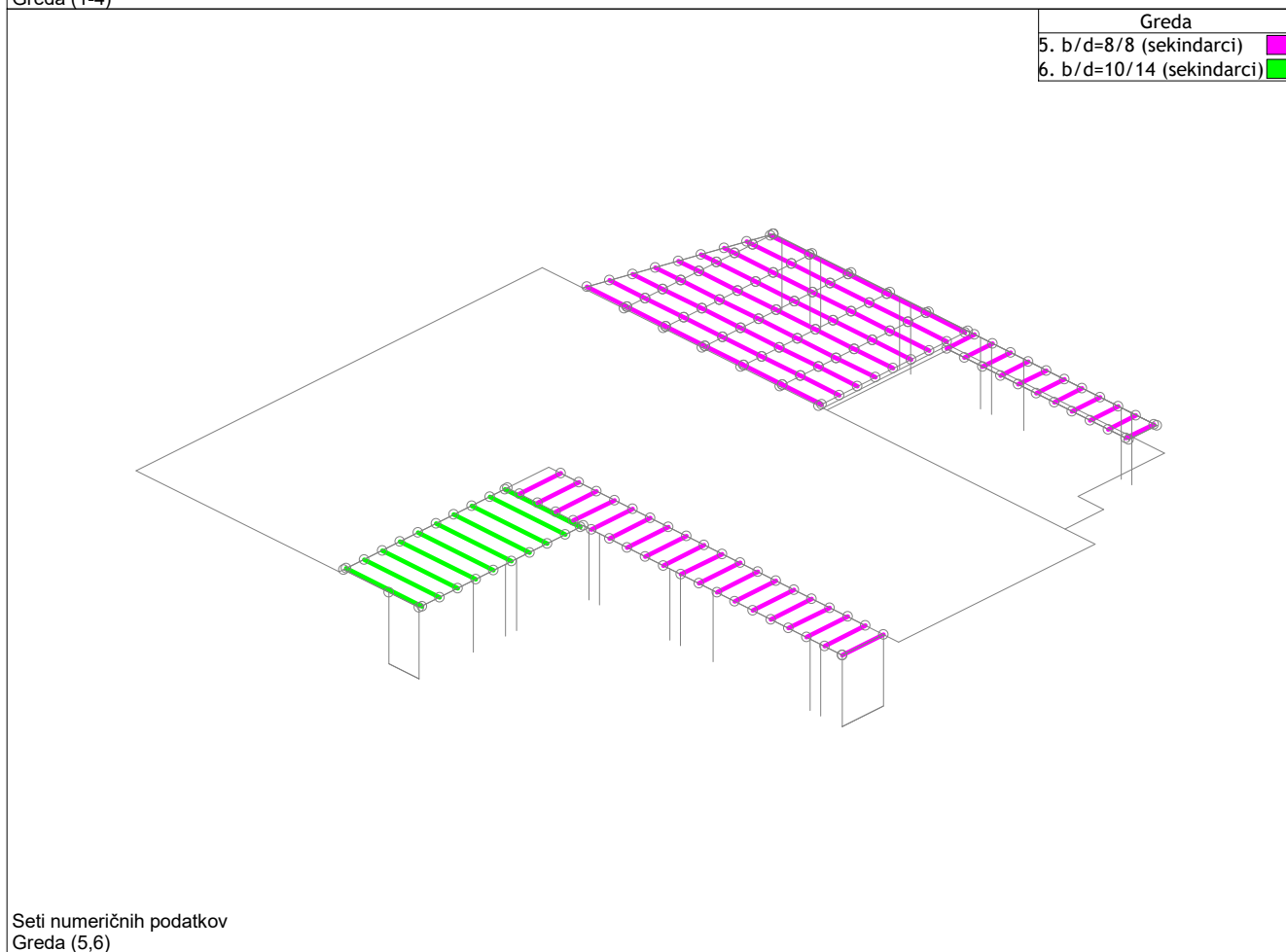
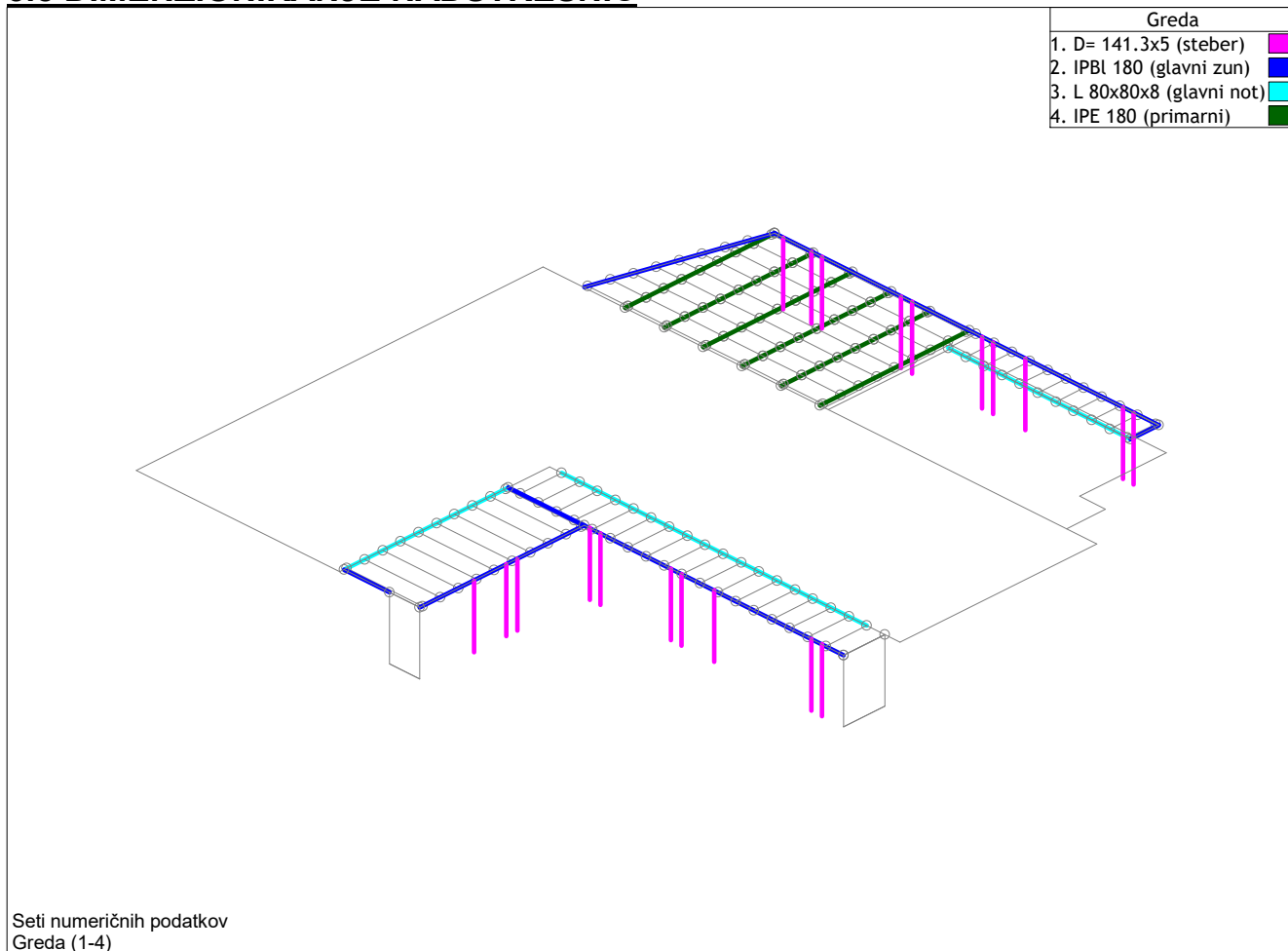
$Aa4 = 0.00 \text{ cm}^2$

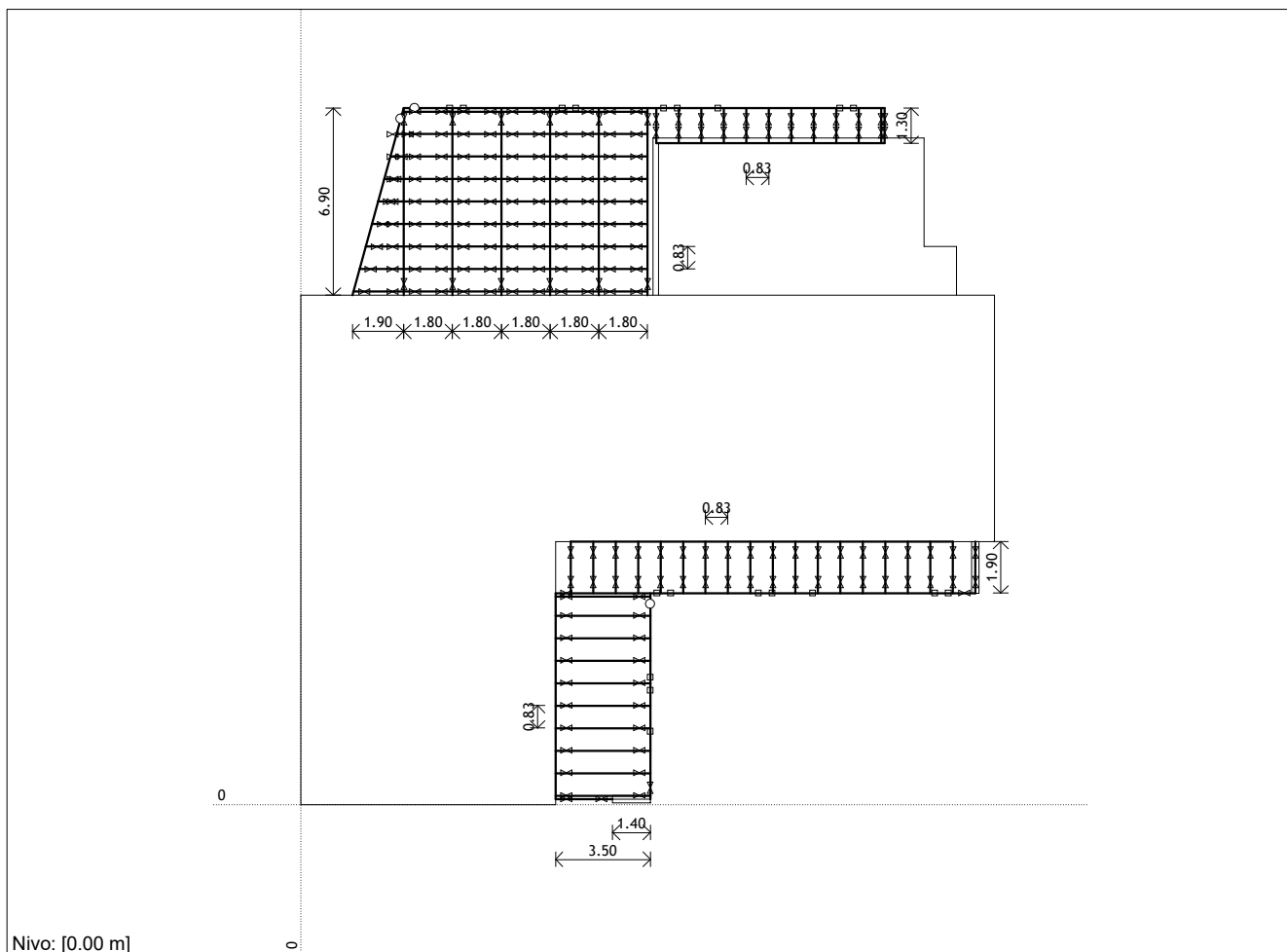
$Aa_{st} = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m}$ (m=2)

[Osvojeno $Aa_{st} = \text{Ø}8/15(\text{m}=2) = 3.35 \text{ cm}^2/\text{m}$]

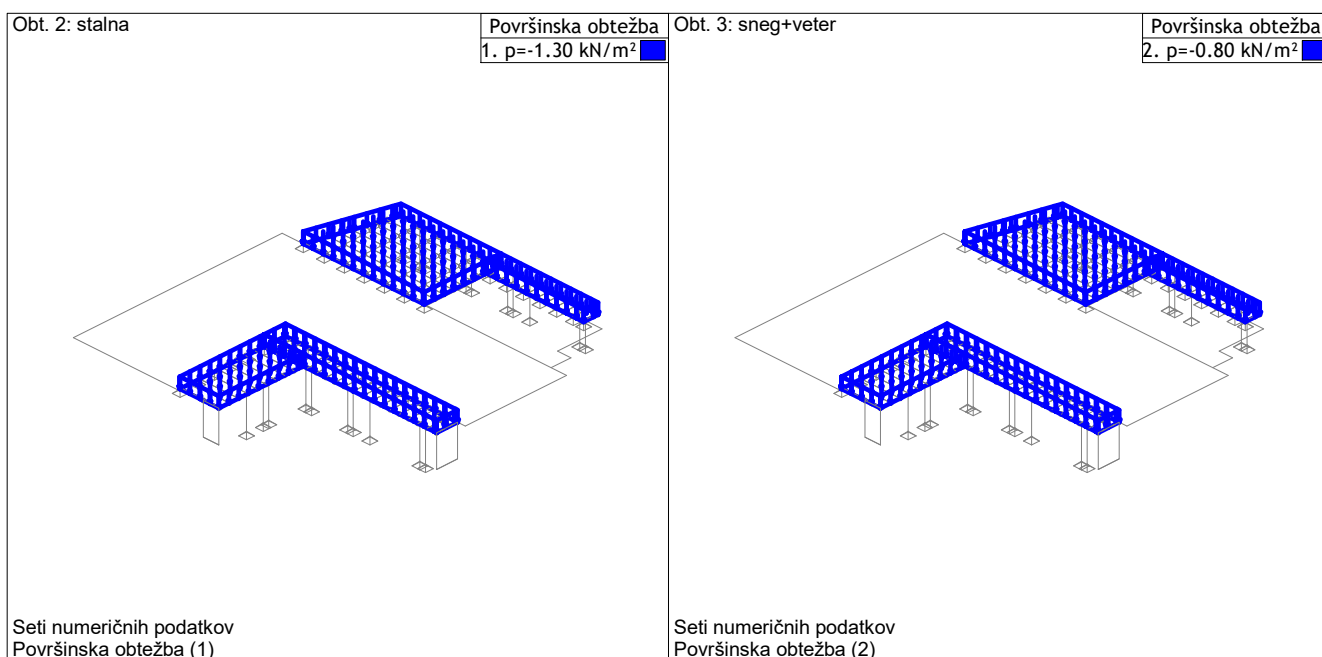
Procent armiranja: 0.99%

3.8 DIMENZIONIRANJE NADSTREŠNIC



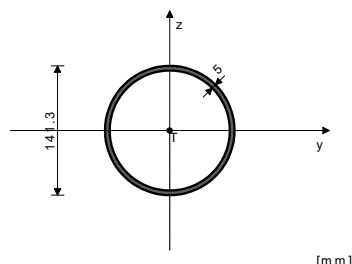


OBTEŽNI PRIMERI



PALICA 1170-1330PREČNI PREREZ: Cevasti [S 235] [Set: 1]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza

(fy = 23.5 kN/cm², fu = 36.0 kN/cm²)

Ax =	21.410 cm ²
Ay =	10.700 cm ²
Az =	10.700 cm ²
Ix =	995.20 cm ⁴
Iy =	497.85 cm ⁴
Iz =	497.85 cm ⁴
Wy =	70.467 cm ³
Wz =	70.467 cm ³
Wy,pl =	92.930 cm ³
Wz,pl =	92.930 cm ³
γM0 =	1.000
γM1 =	1.100
γM2 =	1.250
Anet/A =	0.900

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

4. γ=0.10 5. γ=0.04

PALICA IZPOSTAVLJENA PRITISKU IN UPOGIBU
(obtežni primer 4, začetek palice)

Računska osna sila	NEd =	-29.100 kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	0.290 kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	0.782 kNm
Sistemska dolžina palice	L =	270.00 cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV

Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV

6.2.4 Tlak

Računska nosilnost na tlak

Pogoj 6.9: $N_{Ed} \leq N_{c,Rd}$ (29.10 ≤ 503.14)

Nc,Rd = 503.14 kN

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment

Računska nosilnost na upogib

Pogoj 6.12: $M_{Ed,y} \leq M_{c,Rd,y}$ (0.78 ≤ 21.84)Wy,pl = 92.930 cm³
Mc,Rd = 21.839 kNm

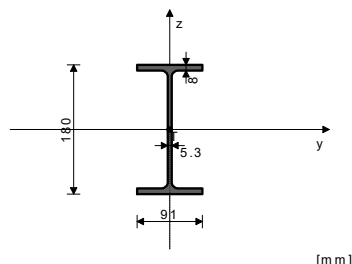
6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost

Računska strižna nosilnost

Pogoj 6.17: $V_{Ed,z} \leq V_{c,Rd,z}$ (0.29 ≤ 145.17)Vpl,Rd,z = 145.17 kN
Vc,Rd,z = 145.17 kN**PALICA 613-1204**PREČNI PREREZ: IPE 180 [S 235] [Set: 4]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza

(fy = 23.5 kN/cm², fu = 36.0 kN/cm²)

Ax =	23.900 cm ²
Ay =	12.696 cm ²
Az =	11.204 cm ²
Ix =	4.800 cm ⁴
Iy =	1320.0 cm ⁴
Iz =	101.00 cm ⁴
Wy =	146.67 cm ³
Wz =	22.198 cm ³
Wy,pl =	165.59 cm ³
Wz,pl =	33.124 cm ³
γM0 =	1.000
γM1 =	1.100
γM2 =	1.250
Anet/A =	1.000

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

4. γ=0.99 5. γ=0.45

PALICA IZPOSTAVLJENA UPOGIBU
(obtežni primer 4, na 345.0 cm od začetka palice)

Prečna sila v z smeri	VEd,z =	2.257 kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	33.748 kNm
Sistemska dolžina palice	L =	690.00 cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV

Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment

Računska nosilnost na upogib

Pogoj 6.12: $M_{Ed,y} \leq M_{c,Rd,y}$ (33.75 ≤ 38.91)Wy,pl = 165.59 cm³
Mc,Rd = 38.913 kNm

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo

Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti

Pogoj: $V_{Ed,z} \leq 50\% V_{pl,Rd,z}$

6.2.9 Upogib in osna sila

Razmerje $N_{Ed} / N_{pl,Rd}$

Zmanjšana plast. upogibna nosilnost

Razmerje $M_{Ed,y} / M_{N,y,Rd}$ **Pogoj 6.41:** (0.04 ≤ 1)M_{N,y,Rd} = 21.766 kNm
0.036

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON

6.3.1.1 Nosilnost na uklon

Uklonska dolžina y-y

Relativna vitkost y-y

Uklonska krivulja za os y-y: A

Elastična kritična sila

Koefficient nepopolnosti

Računska uklonska nosilnost

Pogoj 6.46: $N_{Ed} \leq N_{b,Rd,y}$ (29.10 ≤ 407.73)l_y = 270.00 cm
λ_y = 0.596
α = 0.210
N_{cr,y} = 1415.4 kN
χ_y = 0.891
N_{b,Rd,y} = 407.73 kN

Uklonska dolžina z-z

Relativna vitkost z-z

Uklonska krivulja za os z-z: A

Koefficient nepopolnosti

Računska uklonska nosilnost

Pogoj 6.46: $N_{Ed} \leq N_{b,Rd,z}$ (29.10 ≤ 407.73)l_z = 270.00 cm
λ_z = 0.596
α = 0.210
χ_z = 0.891
N_{b,Rd,z} = 407.73 kN

6.3.3. Elementi konstantnega prečnega prereza obremenjeni z upogibom in osnim tlakom

Preračun koeficienta interakcije je izvršen z alternativno metodo št.2 (Aneks B)

Koefficient oblike momenta

Koefficient oblike momenta

Koefficient oblike momenta

Koefficient interakcije

Koefficient interakcije

Koefficient interakcije

Koefficient interakcije

C_{my} = 0.600
C_{mz} = 1.000
C_{mLT} = 0.600
k_{yy} = 0.617
k_{yz} = 0.617
k_{zy} = 0.370
k_{zz} = 1.028

Koefficient nepopolnosti

 $N_{Ed} / (\chi_y N_{Rk} / \gamma_{M1})$ k_{yy} * (M_{yEd} + ΔM_{yEd}) / ...**Pogoj 6.61:** (0.10 ≤ 1)χ_y = 0.891
0.071
0.024

Koefficient nepopolnosti

 $N_{Ed} / (\chi_z N_{Rk} / \gamma_{M1})$ k_{zy} * (M_{yEd} + ΔM_{yEd}) / ...**Pogoj 6.62:** (0.09 ≤ 1)χ_z = 0.891
0.071
0.015

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost

Računska strižna nosilnost

Pogoj 6.17: $V_{Ed,z} \leq V_{c,Rd,z}$ (2.26 ≤ 152.01)V_{pl,Rd,z} = 152.01 kN
V_{c,Rd,z} = 152.01 kN

6.2.8 Upogib in strig

Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti

Pogoj: $V_{Ed,z} \leq 50\% V_{pl,Rd,z}$

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON

6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koefficient

Koefficient

Koefficient

Koeff. ukl. dolžine za uklon

Koeff. ukl. dolžine za vbočenje

Koordinata

Koordinata

Razmak med bočnimi podporami

Sektorski vztrajnostni moment

Krit. moment bočne zvrnitve

Ustrezni odpornostni moment

Koefficient imperf.

Brezdimenz. vitkost

Koefficient zmanjšanja (6.3.2.2.)

Računska uklonska nosilnost

Pogoj 6.54: $M_{Ed,y} \leq M_{b,Rd}$ (33.75 ≤ 34.16)C1 = 1.132
C2 = 0.459
C3 = 0.525
k = 1.000
kw = 1.000
zg = 0.000 cm
zj = 0.000 cm
L = 83.000 cm
I_w = 7431.2 cm⁶
M_{cr} = 319.61 kNm
W_y = 165.59 cm³
α_{LT} = 0.210
λ_{LT} = 0.349
χ_{LT} = 0.966
M_{b,Rd} = 34.165 kNm

6.3.3. Elementi konstantnega prečnega prereza obremenjeni z upogibom in osnim tlakom

Preračun koeficienta interakcije je izvršen z alternativno metodo št.2 (Aneks B)

Koefficient oblike momenta

Koefficient oblike momenta

Koefficient oblike momenta

Koefficient interakcije

Koefficient interakcije

Koefficient interakcije

Koefficient interakcije

C_{my} = 0.950
C_{mz} = 1.000
C_{mLT} = 0.950
k_{yy} = 0.950
k_{yz} = 0.600
k_{zy} = 1.000
k_{zz} = 1.000k_{yy} * (M_{yEd} + ΔM_{yEd}) / ...

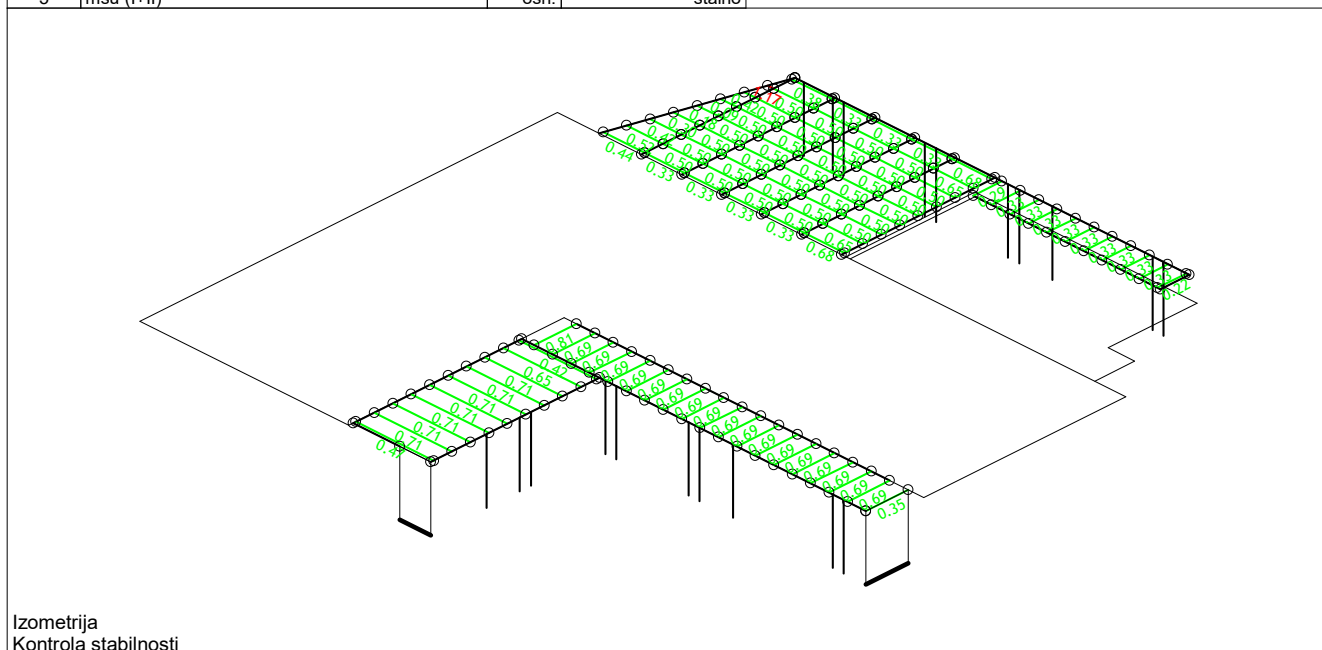
0.938

DIMENZIONIRANJE LESENIH ELEMENTOV

Merodajna obtežba - EUROCODE (EN 1995-1-1)

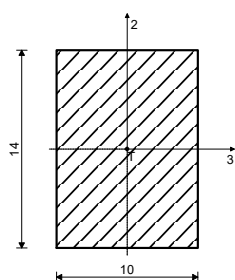
No	Obtežni primeri	Tip	Trajanje
1	lastna (g)	osn.	stalno
2	stalna	osn.	stalno
3	sneg+veter	osn.	kratkotrajno

No	Kombinacije obtežb	Tip	Trajanje
4	msn (1.35xI+1.35xII+1.5xIII)	osn.	kratkotrajno
5	msu (I+II)	osn.	stalno



PALICA 229-100

Monoliten les - iglavci in mehki listavci - C24
Eksploatacijski razred 1
EUROCODE (EN 1995-1-1)



[cm]

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

4. $\gamma=0.71$ 5. $\gamma=0.48$

KONTROLA NORMALNIH NAPETOSTI

(obtežni primer 4, na 164.7 cm od začetka palice)

Prečna sila v smeri osi 2

V2ed = -0.262 kN

Moment torzije

M1ed = -0.041 kNm

Upogibni moment okoli osi 3

M3ed = -3.887 kNm

KONTROLA NAPETOSTI - UPOGIB

Vrsta obtežbe: osnovno - kratkotrajno

Korekcijski koeficient

Kmod = 0.900

Parcialni koef. za karakteristike materiala

 $\gamma_m = 1.300$

Dodatek za elemente z malimi dimenzijami - os 2

Kh_2 = 1.084

Dodatek za elemente z malimi dimenzijami - os 3

Kh_3 = 1.014

Faktor oblik (za pravokotni prerez)

km = 0.700

Karakteristična upogibna trdnost

fm,k = 24.000 MPa

Računska upogibna trdnost - os 2

fm,2,d = 18.019 MPa

Računska upogibna trdnost - os 3

fm,3,d = 16.846 MPa

Odpornostni moment

W3 = 326.67 cm³

Normalna upogibna napetost okoli osi 3

σm3,d = 11.898 MPa

$$\sigma_{m3,d} \leq f_{m3,d} \quad (11.898 \leq 16.846)$$

Izkoriščenost prereza je 70.6%

DOKAZ BOČNE STABILNOSTI

Vrsta obtežbe: osnovno - kratkotrajno

Korekcijski koeficient

Kmod = 0.900

Parcialni koef. za karakteristike materiala

$\gamma_m = 1.300$

Razmak pridržanih točk pravokotno na smer osi 2

$l_{ef} = 350.00 \text{ cm}$

5% fraktil modula E paralelno z vlakni

$E_{0.05} = 7400.0 \text{ MPa}$

5% fraktil strižnega modula G

$G_{0.05} = 460.00 \text{ MPa}$

Torzijski vztrajnostni moment

$I_{tor} = 2593.6 \text{ cm}^4$

Vztrajnostni moment

$I_2 = 1166.7 \text{ cm}^4$

Odpornostni moment

$W_3 = 326.67 \text{ cm}^3$

Kritična napetost uklona

$\sigma_{m,crit} = 88.185 \text{ MPa}$

Relativna vitkost za uklon

$\lambda_{rel} = 0.522$

Koeficient

$k_{krit} = 1.000$

Normalna upogibna napetost okoli osi 3

$\sigma_{m3,d} = 11.898 \text{ MPa}$

$$\sigma_{m3,d} \leq k_{krit} \times f_{m3,d} \quad (11.898 \leq 16.846)$$

Izkoriščenost prereza je 70.6%

KONTROLA STRIŽNIH NAPETOSTI

(obtežni primer 4, začetek palice)

Prečna sila v smeri osi 2

$V_{2ed} = -4.458 \text{ kN}$

Moment torzije

$M_{1ed} = -0.041 \text{ kNm}$

KONTROLA NAPETOSTI - STRIG

Vrsta obtežbe: osnovno - kratkotrajno

Korekcijski koeficient

Kmod = 0.900

Parcialni koef. za karakteristike materiala

$\gamma_m = 1.300$

Karakteristična strižna napetost

$f_{v,k} = 4.000 \text{ MPa}$

Računska strižna trdnost

$f_{v,d} = 2.769 \text{ MPa}$

Površina prečnega prereza

$A = 140.00 \text{ cm}^2$

Dejanska strižna napetost(os 2)

$\tau_{2,d} = 0.478 \text{ MPa}$

$$\tau_{2,d} \leq f_{v,d} \quad (0.478 \leq 2.769)$$

Izkoriščenost prereza je 17.2%

KONTROLA NAPETOSTI - TORZIJA

Karakteristična strižna trdnost

$f_{v,k} = 4.000 \text{ MPa}$

Računska strižna trdnost

$f_{v,d} = 2.769 \text{ MPa}$

Koeficient

$k_{shape} = 1.210$

Torzijski odpornostni moment

$W_t = 317.80 \text{ cm}^3$

Dejanska strižna napetost

$\tau_{tor,d} = 0.130 \text{ MPa}$

$$\tau_{tor,d} \leq k_{shape} \times f_{v,d} \quad (0.130 \leq 3.351)$$

Izkoriščenost prereza je 3.9%

Superpozicija vplivov prečne sile in torzijskega momenta

(1) $\tau_{tor,d} / (k_{shape} \times f_{v,d}) = 0.039$

(2) $\tau_{2,d} / f_{v,d} = 0.172$

$$(1) + (2)^2 \leq 1 \quad (0.069 \leq 1)$$

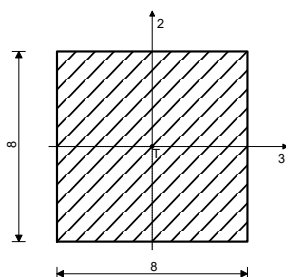
Izkoriščenost prereza je 6.9%

PALICA 571-460

Monoliten les - iglavci in mehki listavci - C24

Eksplatacijski razred 1

EUROCODE (EN 1995-1-1)



[cm]

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

4. $\gamma = 0.69$

5. $\gamma = 0.46$

KONTROLA NORMALNIH NAPETOSTI

(obtežni primer 4, na 84.4 cm od začetka palice)

Prečna sila v smeri osi 2

$V_{2ed} = -0.263 \text{ kN}$

Upogibni moment okoli osi 3

$M_{3ed} = -1.112 \text{ kNm}$

KONTROLA NAPETOSTI - UPOGIB

Vrsta obtežbe: osnovno - kratkotrajno

Korekcijski koeficient

Kmod = 0.900

Parcialni koef. za karakteristike materiala

 $\gamma_m = 1.300$

Dodatek za elemente z malimi dimenzijami - os 2

Kh_2 = 1.134

Dodatek za elemente z malimi dimenzijami - os 3

Kh_3 = 1.134

Faktor oblik (za pravokotni prerez)

km = 0.700

Karakteristična upogibna trdnost

fm,k = 24.000 MPa

Računska upogibna trdnost

fm,d = 18.841 MPa

Odpornostni moment

W3 = 85.333 cm³

Normalna upogibna napetost okoli osi 3

 $\sigma_{m3,d} = 13.035 \text{ MPa}$

$$\sigma_{m3,d} \leq f_{m,d} \quad (13.035 \leq 18.841)$$

Izkoriščenost prereza je 69.2%

DOKAZ BOČNE STABILNOSTI

Vrsta obtežbe: osnovno - kratkotrajno

Korekcijski koeficient

Kmod = 0.900

Parcialni koef. za karakteristike materiala

 $\gamma_m = 1.300$

Razmak pridržanih točk pravokotno na smer osi 2

lef = 190.00 cm

5% fraktil modula E paralelno z vlakni

E0.05 = 7400.0 MPa

5% fraktil strižnega modula G

G0.05 = 460.00 MPa

Torzijski vztrajnostni moment

Itor = 576.90 cm⁴

Vztrajnostni moment

I2 = 341.33 cm⁴

Odpornostni moment

W3 = 85.333 cm³

Kritična napetost uklona

 $\sigma_{m,crit} = 158.64 \text{ MPa}$

Relativna vitkost za uklon

 $\lambda_{rel} = 0.389$

Koeficient

k_krit = 1.000

Normalna upogibna napetost okoli osi 3

 $\sigma_{m3,d} = 13.035 \text{ MPa}$

$$\sigma_{m3,d} \leq k_{krit} \times f_{m3,d} \quad (13.035 \leq 18.841)$$

Izkoriščenost prereza je 69.2%

KONTROLA STRIŽNIH NAPETOSTI

(obtežni primer 4, začetek palice)

Prečna sila v smeri osi 2

V2ed = -2.371 kN

KONTROLA NAPETOSTI - STRIG

Vrsta obtežbe: osnovno - kratkotrajno

Korekcijski koeficient

Kmod = 0.900

Parcialni koef. za karakteristike materiala

 $\gamma_m = 1.300$

Karakteristična strižna napetost

fv,k = 4.000 MPa

Računska strižna trdnost

fv,d = 2.769 MPa

Površina prečnega prereza

A = 64.000 cm²

Dejanska strižna napetost(os 2)

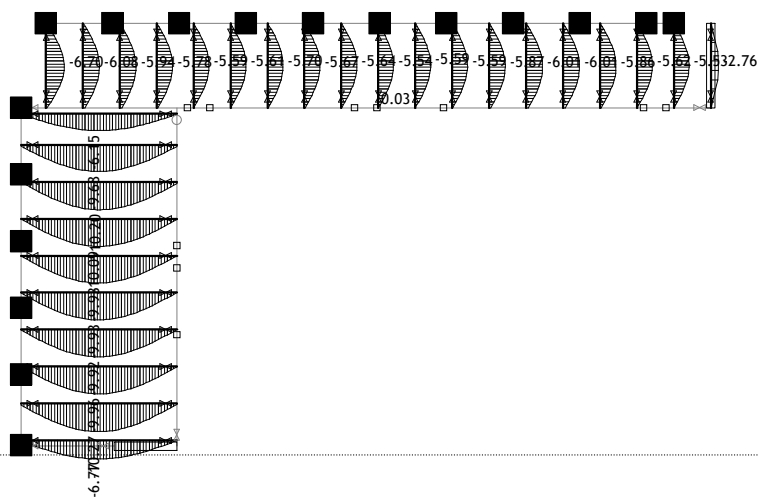
 $\tau_{2,d} = 0.556 \text{ MPa}$

$$\tau_{2,d} \leq f_{v,d} \quad (0.556 \leq 2.769)$$

Izkoriščenost prereza je 20.1%

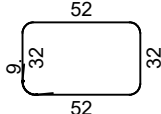
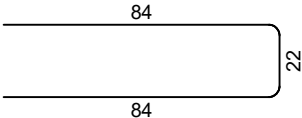
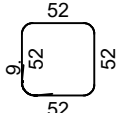
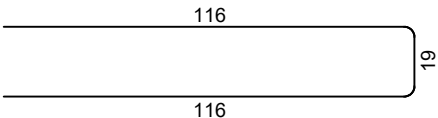
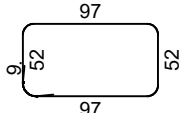
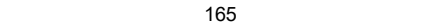
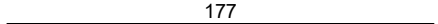
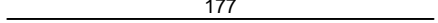
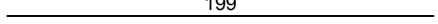
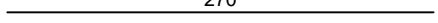
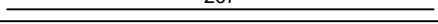
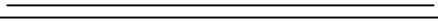
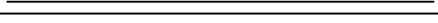
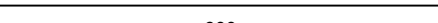
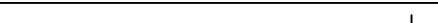
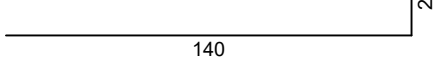
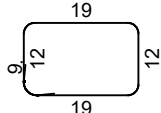
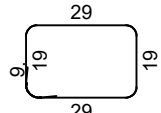
KONTROLA DEFORMACIJ

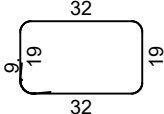
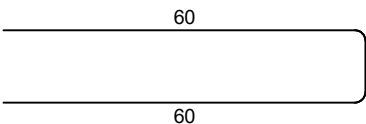
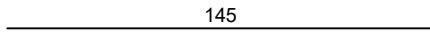
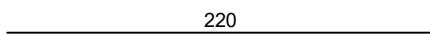
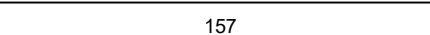
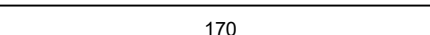
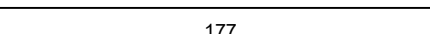
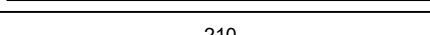
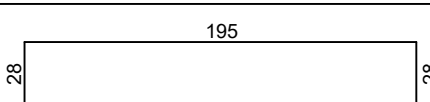
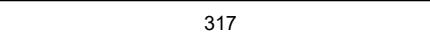
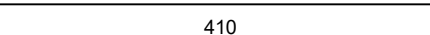
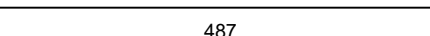
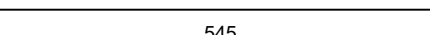
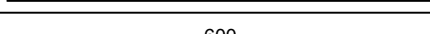
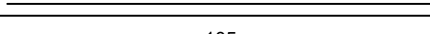
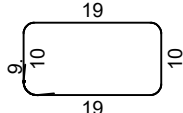
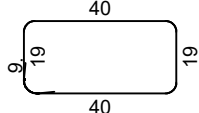
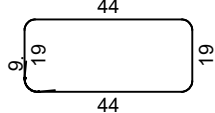
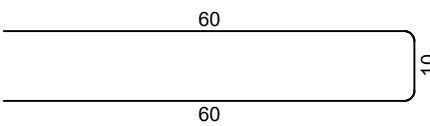
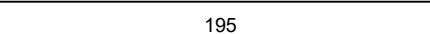
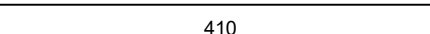
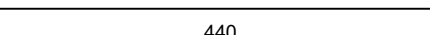
Obt. 5: msu

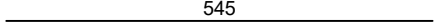
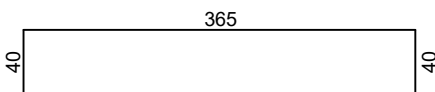
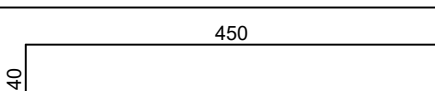
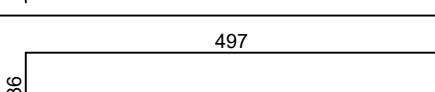
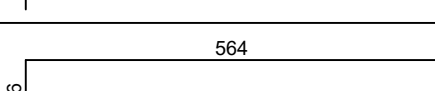
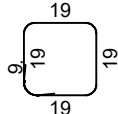
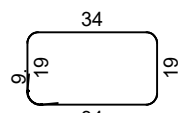
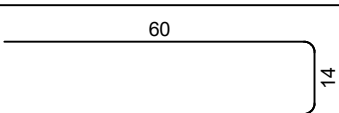
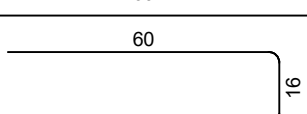
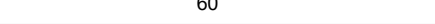
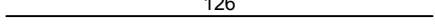
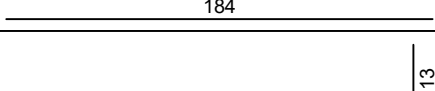
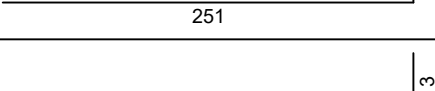
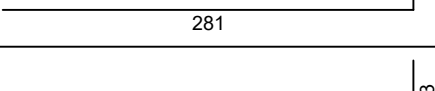
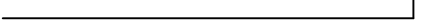


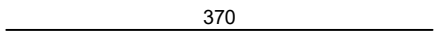
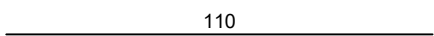
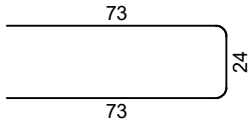
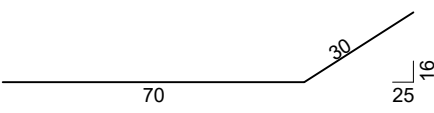
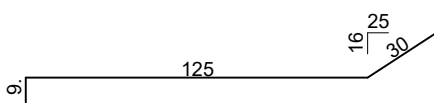
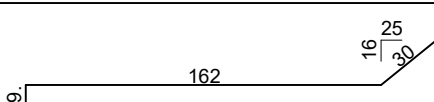
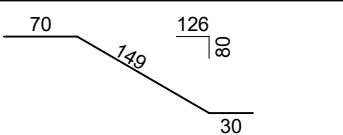
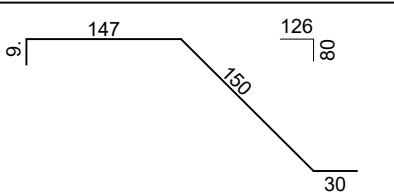
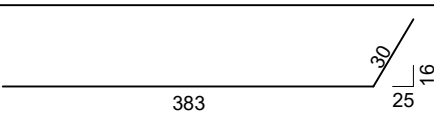
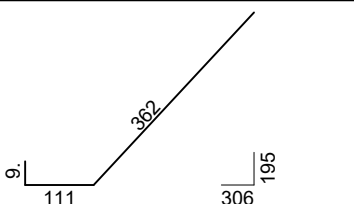
Nivo: [0.00 m] - Skupina: les

Vplivi v gredi: max $Z_p = 0.07$ / min $Z_p = -32.49$ m / 1000 $u_{\max} = 10\text{mm} \leq u_{\text{dop}} = L/250 = 14\text{mm}$ **OK**

Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lg _n [m]	Opomba
Nova vas - Pasovni temelj in talna plošča (1 kos)						
1		8	1.86	147	273.42	
2		8	1.90	8	15.20	
3		8	2.26	133	300.58	
4		8	2.51	21	52.71	
5		8	3.16	4	12.64	
6		12	1.65	8	13.20	
7		12	1.77	8	14.16	
8		12	1.77	8	14.16	
9		12	1.99	10	19.90	
10		12	2.70	10	27.00	
11		12	2.67	8	21.36	
12		12	3.02	10	30.20	
13		12	4.43	20	88.60	
14		12	5.65	30	169.50	
15		12	5.91	8	47.28	
16		12	6.00	68	408.00	
17		14	1.65	56	92.40	
Nova vas - Plošča nad pritličjem (1 kos)						
1		8	0.80	102	81.60	
2		8	1.14	17	19.38	

Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lg _n [m]	Opomba
3		8	1.20	34	40.80	
4		8	1.32	179	236.28	
5		10	1.45	11	15.95	
6		10	2.20	7	15.40	
7		12	1.45	4	5.80	
8		12	1.57	4	6.28	
9		12	1.70	2	3.40	
10		12	1.77	4	7.08	
11		12	2.10	4	8.40	
12		12	2.51	4	10.04	
13		12	3.17	4	12.68	
14		12	4.10	4	16.40	
15		12	4.87	4	19.48	
16		12	5.45	12	65.40	
17		12	6.00	12	72.00	
18		14	1.05	25	26.25	
Nova vas - Strešna plošča (1 kos)						
1		8	0.76	93	70.68	
2		8	1.36	46	62.56	
3		8	1.44	19	27.36	
4		8	1.30	244	317.20	
5		12	1.95	8	15.60	
6		12	4.10	12	49.20	
7		12	4.40	2	8.80	

Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lg _n [m]	Opomba
8		12	5.45	4	21.80	
9		12	6.00	12	72.00	
10		14	4.45	2	8.90	
11		14	4.67	2	9.34	
12		14	4.90	2	9.80	
13		14	5.33	5	26.65	
14		14	6.00	3	18.00	
Nova vas - Vertikalne vezi (1 kos)						
1		8	0.94	402	377.88	
2		8	1.24	19	23.56	
3		8	1.34	22	29.48	
4		8	1.36	84	114.24	
5		12	1.26	2	2.52	
6		12	1.84	2	3.68	
7		14	2.64	12	31.68	
8		14	2.94	28	82.32	
9		14	2.98	12	35.76	
10		14	3.01	8	24.08	

Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lg _n [m]	Opomba
11		14	3.70	36	133.20	
Nova vas - stopnice (1 kos)						
1		8	1.10	30	33.00	
2		8	1.70	8	13.60	
3		12	1.00	8	8.00	
4		12	1.64	8	13.12	
5		12	2.01	8	16.08	
6		12	2.49	8	19.92	
7		12	3.36	8	26.88	
8		12	4.13	8	33.04	
9		12	4.82	8	38.56	

Palice - izvleček			
Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
S500, Ø ≤ 12 mm			
8	2102.17	0.41	851.38
10	31.35	0.63	19.84
12	1409.52	0.91	1284.07
Skupaj (S500, Ø ≤ 12 mm)			2155.30
S500, Ø > 12 mm			
14	498.38	1.24	618.99
Skupaj (S500, Ø > 12 mm)			618.99
Skupaj			2774.28

Mreže - specifikacija							
Pozicija	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Opomba
Nova vas - Pasovni temelj in talna plošča (1 kos)							
I	Q-283	215	600	9	4.49	521.29	
I-6	Q-283	215	148	10	4.49	142.87	
I-7	Q-283	215	600	1	4.49	57.92	
I-8	Q-283	215	573	1	4.49	55.36	
I-9	Q-283	147	573	1	4.49	37.87	
I-10	Q-283	215	373	4	4.49	144.03	
I-25	Q-283	136	600	2	4.49	73.01	
I-26	Q-283	215	462	1	4.49	44.65	
I-27	Q-283	126	462	1	4.49	26.27	
I-28	Q-283	126	600	2	4.49	68.16	
Skupaj						1171.43	
Nova vas - Plošča nad pritličjem (1 kos)							
I-1	Q-524	215	551	7	8.42	698.23	
I-2	Q-524	215	151	1	8.42	27.34	
I-3	Q-524	203	151	1	8.42	25.81	
I-4	Q-524	151	273	1	8.42	34.71	
I-5	Q-524	145	100	1	8.42	12.21	
I-6	Q-524	170	406	1	8.42	58.29	
II-1	Q-196	215	100	5	3.12	33.54	
II-2	Q-196	61	100	1	3.12	1.89	
II-3	Q-196	136	100	1	3.12	4.23	
II-4	Q-196	116	100	1	3.12	3.60	
II-5	Q-196	145	100	1	3.12	4.53	
Skupaj						904.38	
Nova vas - Strešna plošča (1 kos)							
I-51	Q-385	201	600	1	6.11	73.69	
I-52	Q-385	201	391	1	6.11	48.02	
I-53	Q-385	215	371	5	6.11	243.68	
I-54	Q-385	96	371	1	6.11	21.76	
I-55	Q-385	146	498	1	6.11	44.42	
I-56	Q-385	201	498	1	6.11	61.16	
II-6	Q-196	215	100	8	3.12	53.66	
II-7	Q-196	153	100	1	3.12	4.77	
II-8	Q-196	201	493	1	3.12	30.92	
II-9	Q-196	203	100	1	3.12	6.33	
II-10	Q-196	211	100	1	3.12	6.58	
Skupaj						595.01	
Nova vas - Vertikalne vezi (1 kos)							
I-1	Q-335	190	304	2	5.38	62.15	

Mreže - specifikacija							
Pozicija	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Opomba
I-2	Q-335	132	304	2	5.38	43.18	
Skupaj						105.33	

Mreže - izvleček						
Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Neto vgrajena teža [kg]
Q-196	215	600	4	3.12	160.99	150.07
Q-283	215	600	24	4.49	1390.10	1138.59
Q-335	215	600	4	5.38	277.61	105.33
Q-385	215	600	10	6.11	788.19	492.73
Q-524	215	600	9	8.42	977.56	764.34
Skupaj					3594.46	2651.06

Palice in pločevine - specifikacija									
POZ	Tip	Material	n [kos]	Širina [mm]	Debelina [mm]	Dolžina [mm]	Enotna teža [kg/m]	Teža na kos. [kg]	Skupna teža [kg]
severni nadstrešek (1 kos)									
1	●141.3x5	S235JR	10			2785.00	17.13	47.70	477.01
2	HEA180	S235JR	1			17804.18	35.52	632.45	632.45
3	HEA180	S235JR	1			7344.57	35.52	260.90	260.90
4	HEA180	S235JR	1			1340.00	35.52	47.60	47.60
8	IPE180	S235JR	6			7017.00	18.80	131.91	791.46
11	L80x80x8	S235JR	1			8340.00	9.63	80.31	80.31
12	∅120x10x112	S235JR	1	120.00	10.00	112.00	80.00	1.08	1.08
13	∅40x8x87	S235JR	6	40.50	8.00	87.00	64.00	0.23	1.35
14	∅80x8x120	S235JR	19	80.00	8.00	120.00	64.00	0.61	11.67
15	∅100x8x80	S235JR	98	100.00	8.00	80.00	64.00	0.51	50.18
16	∅84x8x43	S235JR	98	84.00	8.00	42.85	64.00	0.23	22.58
17	∅160x10x160	S235JR	10	160.00	10.00	160.00	80.00	2.05	20.48
18	∅200x15x200	S235JR	10	200.00	15.00	200.00	120.00	4.80	48.00
19	∅171x10x180	S235JR	1	171.00	10.00	180.00	80.00	2.46	2.46
20	∅87x8x152	S235JR	40	87.00	8.00	152.00	64.00	0.85	33.85
Skupaj									2481.38
južni nadstrešek (1 kos)									
1	●141.3x5	S235JR	10			2785.00	17.13	47.70	477.01
2	HEA180	S235JR	1			15504.95	35.52	550.77	550.77
3	HEA180	S235JR	1			7374.95	35.52	261.98	261.98
4	L80x80x8	S235JR	1			15344.95	9.63	147.77	147.77
5	L80x80x8	S235JR	1			7360.00	9.63	70.88	70.88
6	∅171x10x200	S235JR	1	171.00	10.00	200.00	80.00	2.74	2.74
7	∅120x10x112	S235JR	1	120.00	10.00	112.00	80.00	1.08	1.08
8	∅87x10x152	S235JR	1	87.00	10.00	152.00	80.00	1.06	1.06
9	∅207x10x152	S235JR	1	207.00	10.00	152.00	80.00	2.52	2.52
10	∅80x8x120	S235JR	19	80.00	8.00	120.00	64.00	0.61	11.67
11	∅160x10x160	S235JR	10	160.00	10.00	160.00	80.00	2.05	20.48
12	∅200x15x200	S235JR	10	200.00	15.00	200.00	120.00	4.80	48.00
Skupaj									1595.95

Profili - rekapitulacija				
Tip profila	Material	Skupna dužina [m]	Enotna teža [kg/m]	Skupna teža [kg]
L 80x80x8	S235JR	31.04	9.63	298.96
HEA180	S235JR	49.37	35.52	1753.69
IPE180	S235JR	42.10	18.80	791.46
●141.3x5	S235JR	55.70	17.13	954.03
Skupaj				3798.14

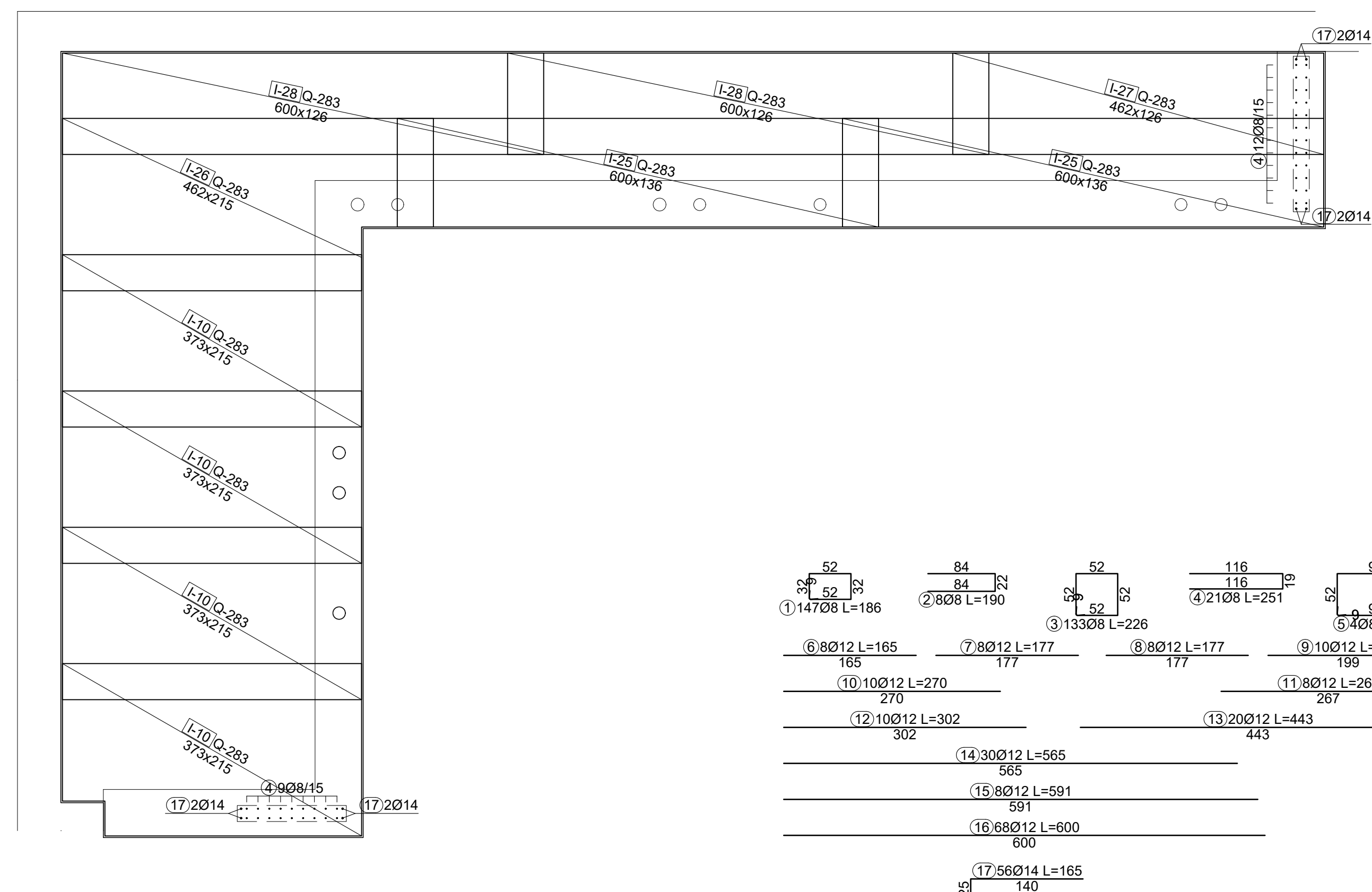
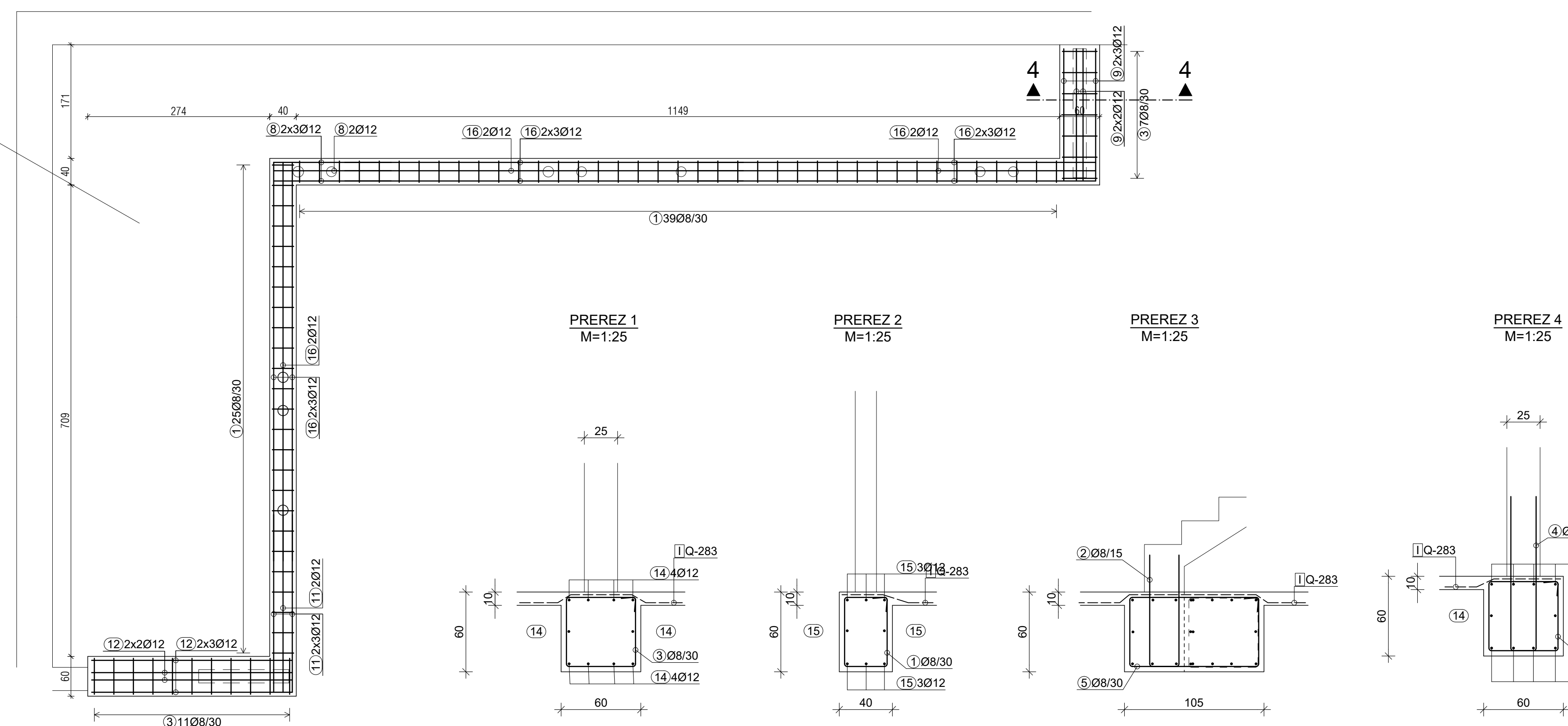
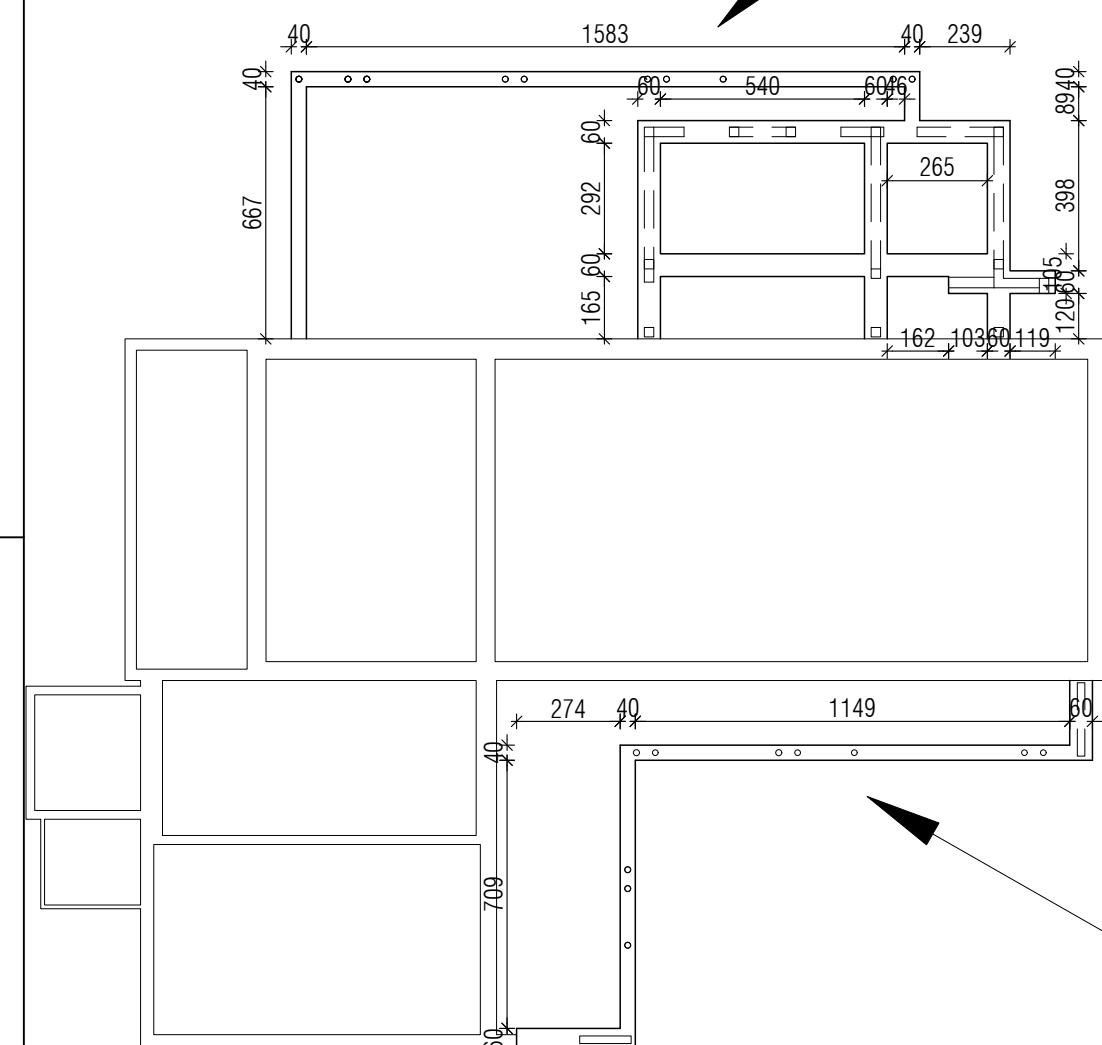
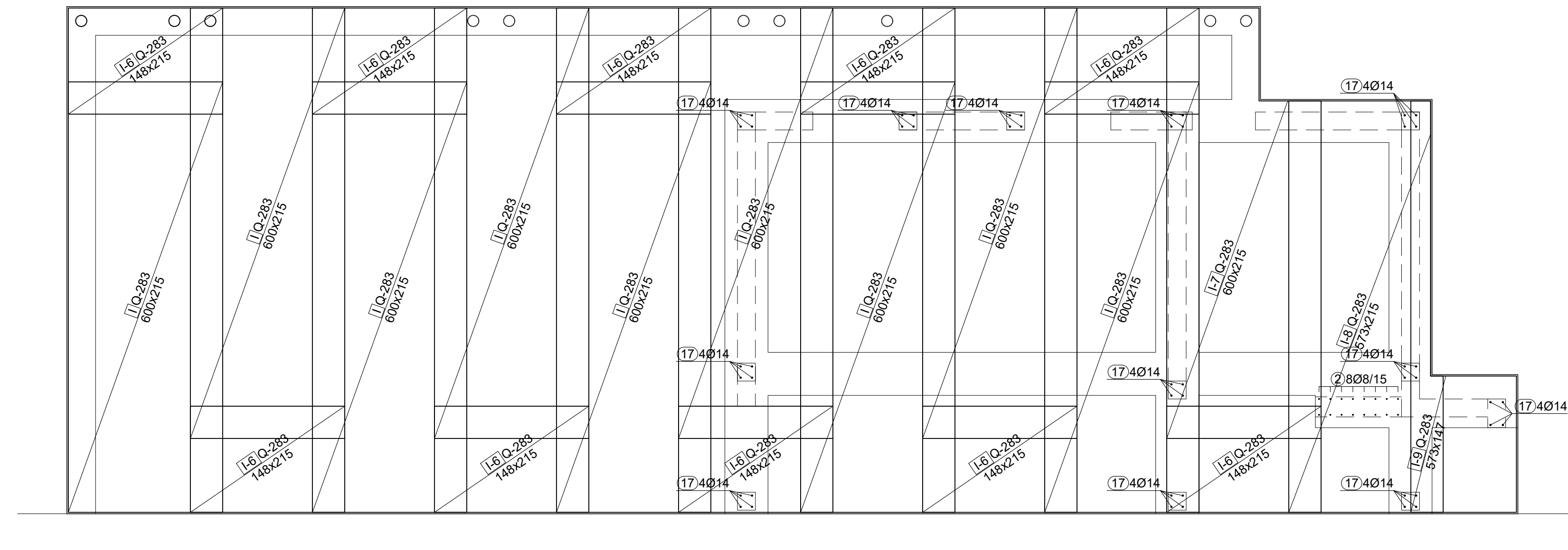
Pločevina - rekapitulacija				
Debelina [mm]	Material	Skupna površina [m2]	Enotna teža [kg/m2]	Skupna teža [kg]
8	S235JR	4.87	64.00	131.31
10	S235JR	1.46	80.00	51.88
15	S235JR	1.84	120.00	96.00
Skupaj		8.17		279.19

Zbirni izvleček		
Sklop	Enotna teža [kg]	Skupna teža [kg]
severni nadstrešek (1 kos)	2481.38	2481.38
južni nadstrešek (1 kos)	1595.95	1595.95
LES (0 kos)	0.00	0.00
Skupaj		4077.33
Skupaj (+ za spojna sredstva 5%)		4281.19

Robna in vzdolžna armatura

[illegible]

Sidra in mreža



**ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!
VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBIŠČU!**

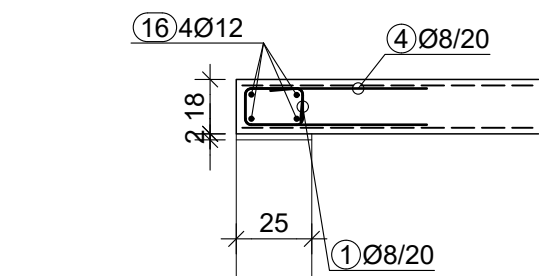
BETON						
DEL KONSTRUKCIJE	LASTNOSTI BETONA			ZAOŠČITNA PLAST (cm)		
	Trdnostni razred	Razred izpostavljenosti	Dmax	zunaj/spodaj	notri/goraj	bočno
	C 25/30	XC2	12	3,0	3,0	3,0
PASOVNI TEMELJIL TALNA PLOŠČA						
ARMATURA						
PALICE	S 500 –rebrasto, razred duktilnosti B					
MREŽE	S 500 –gladko, varjena, razred duktilnosti B					

		Stavbar d.o.o. Ferrarsova ulica 18 1000 Ljubljana, Slovenija tel. +386 31 367 638 info@stavbar.si		vstopna prijava PASOVNI TEMELJNI IN TALNA PLOŠČA	
račun gradnje: POZIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS		projektanta inženir: Peter Kocjančič, u.dig. G-2046			
vrsta dokumentacije: PZI	št. projekta: mmo-08/2025	št. načrta: 202-2026	datum izdaje: julij 2026	merilo: 1:50	list: 01

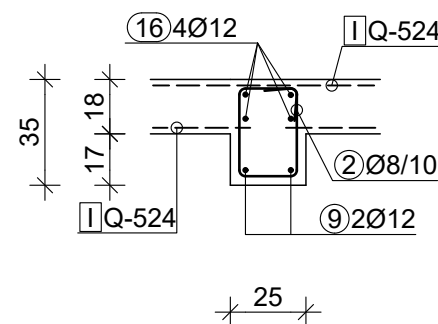
[d=18 cm]

[illegible]

PREREZ 1
M=1:25

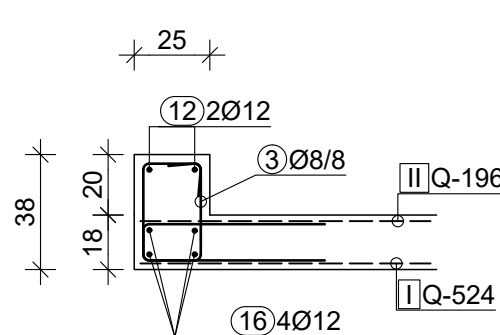


PREREZ 2
M=1:25

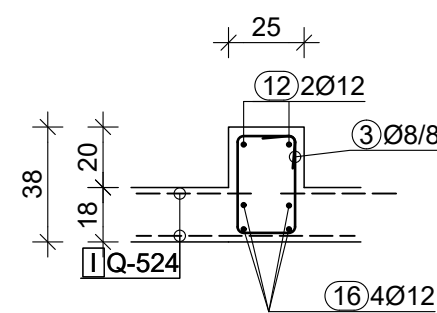


Technical drawing of a reinforced concrete slab cross-section. The drawing shows a rectangular slab with a total width of 38 cm and a total height of 18 cm. The reinforcement consists of 12 top bars (12Ø12), 24 bottom bars (24Ø8/8), and 16 longitudinal bars (16x2Ø12). The drawing is labeled with dimensions and reinforcement details.

PREREZ A
M=1:25



PREREZ E
M=1:25



**ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!
VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBIŠČU!**

BETON						
DEL KONSTRUKCIJE	LASTNOSTI BETONA			ZAŠČITNA PLAST (cm)		
	Trdnostni razred	Razred izpostavljenosti	Dmax	zunaj/spodaj	notri/zgoraj	bočno
PLOŠČA	C 25/30	XC1	16	3,0	3,0	3,0
VEZI	C 25/30	XC1	16	3,0	3,0	3,0

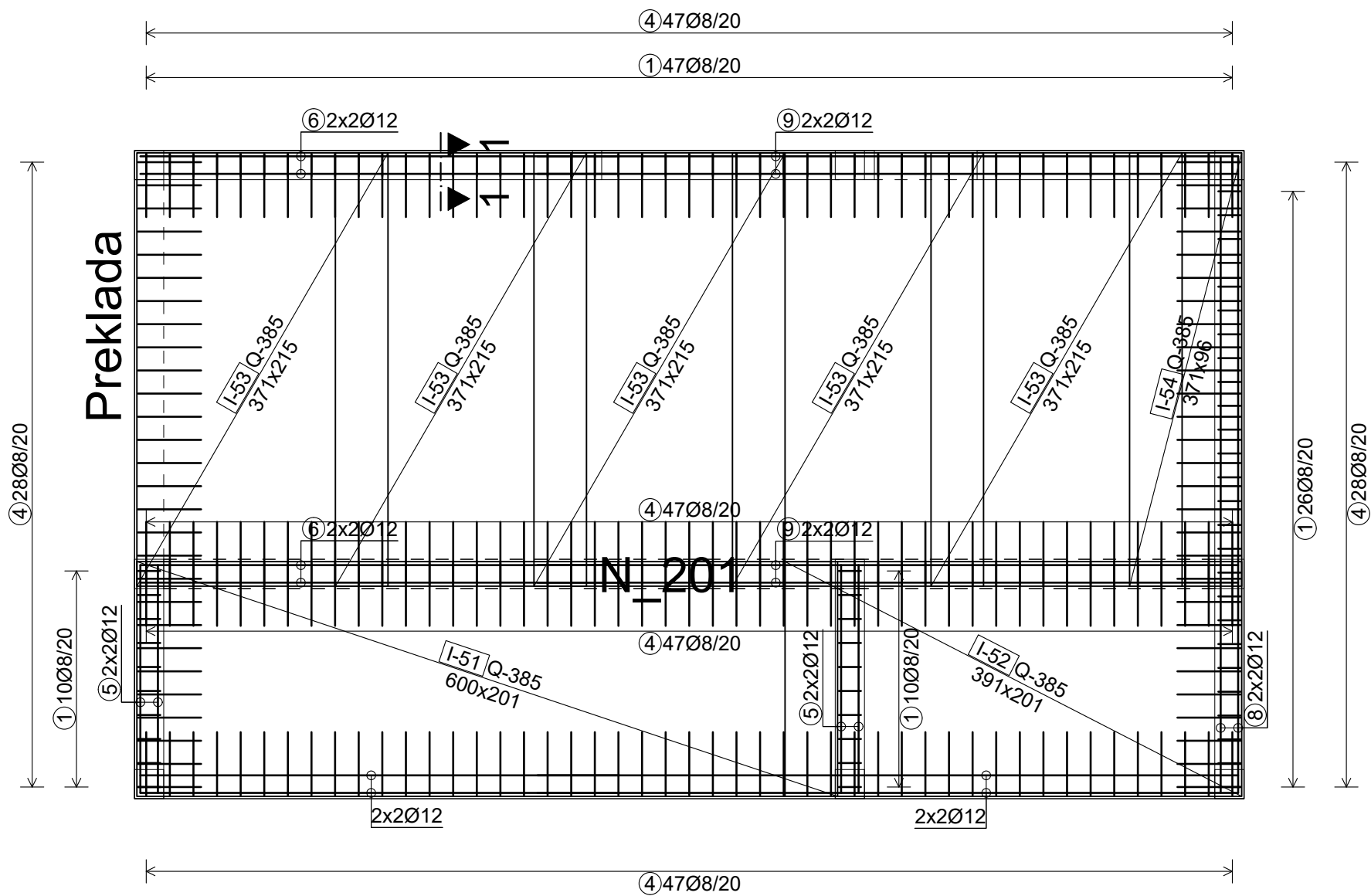
PALICE	S 500–rebrasto, razred duktilnosti B
MREŽE	S 500–gladko, varjeno, razred duktilnosti B

 STAVBAR GRADBENIŠTVO		Stavbar d.o.o. Ferrarska ulica 16 6000 Koper tel: +386 1 387 838 info@stavbar.si		vsebina prikaza: PLOŠČA NAD PRITLIČJEM	
		naziv gradnje: DOZIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS		pooblaščen inženir: Peter Kocjančič, udig. G-2046	
vrsta dokumentacije: PZI	št. projekta: mma-08/2025	št. načrta: 22-2026	datum izdelave: julij 2026	merilo: 1:50	list: 02

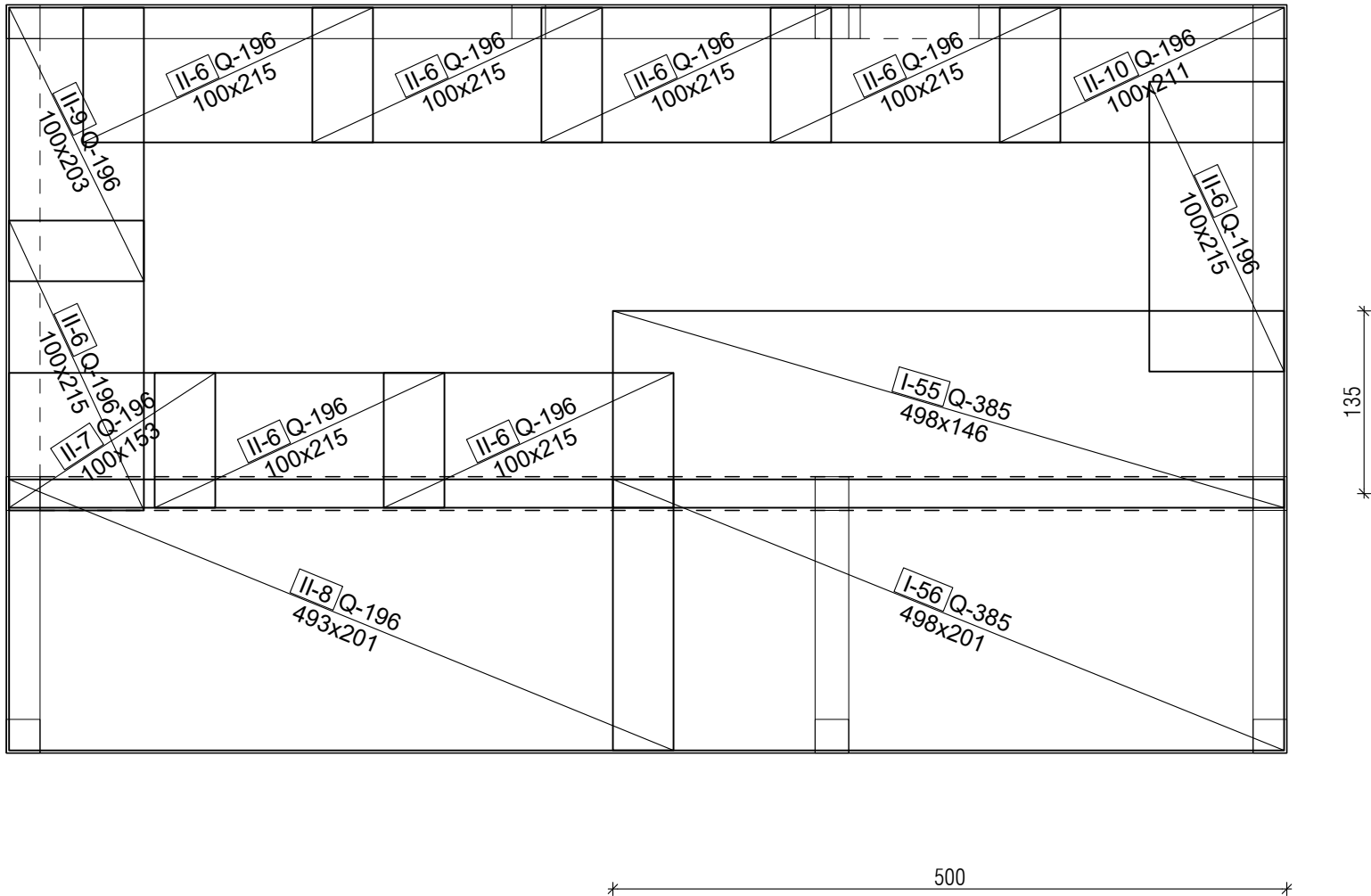
Strešna plošča

[d=16 cm]

Robna, vzdolžna armatura in spodnja mreža

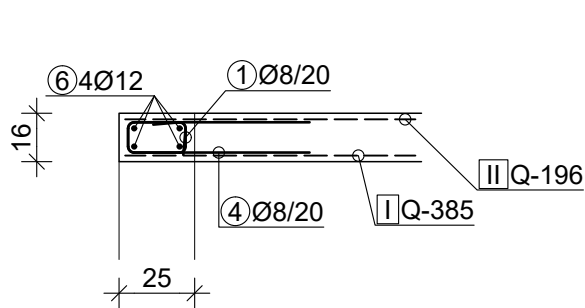


Zgornja mreža



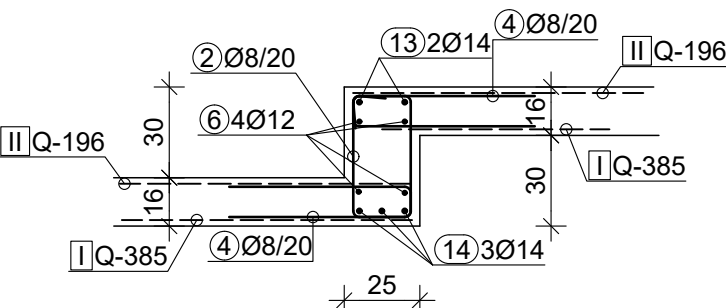
Zidna vez

PREREZ 1
M=1:25



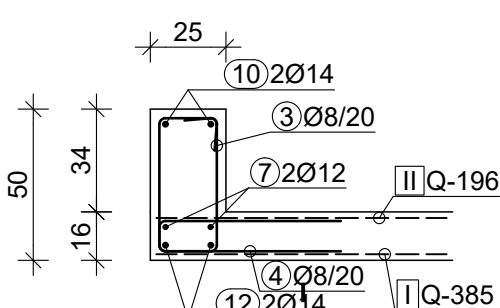
Nosilec

PREREZ A
M=1:25

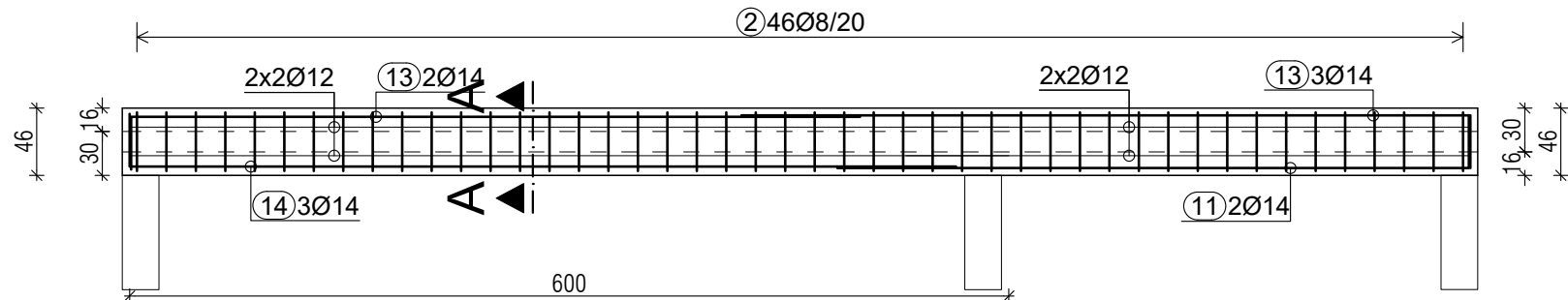


Preklada

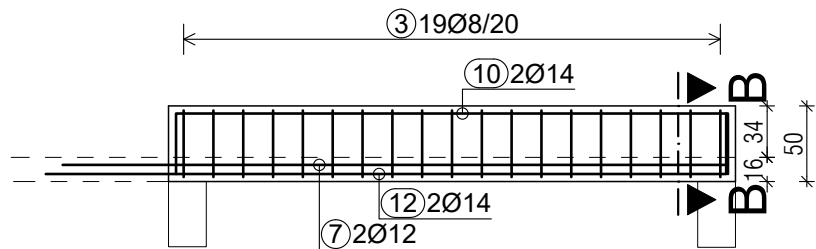
PREREZ B
M=1:25



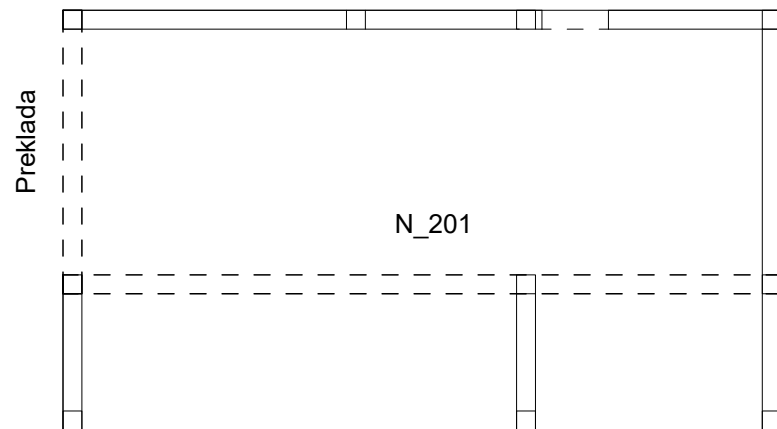
N_201



Preklada



Pozicije nosilcev in preklade



STREŠNA PLOŠČA

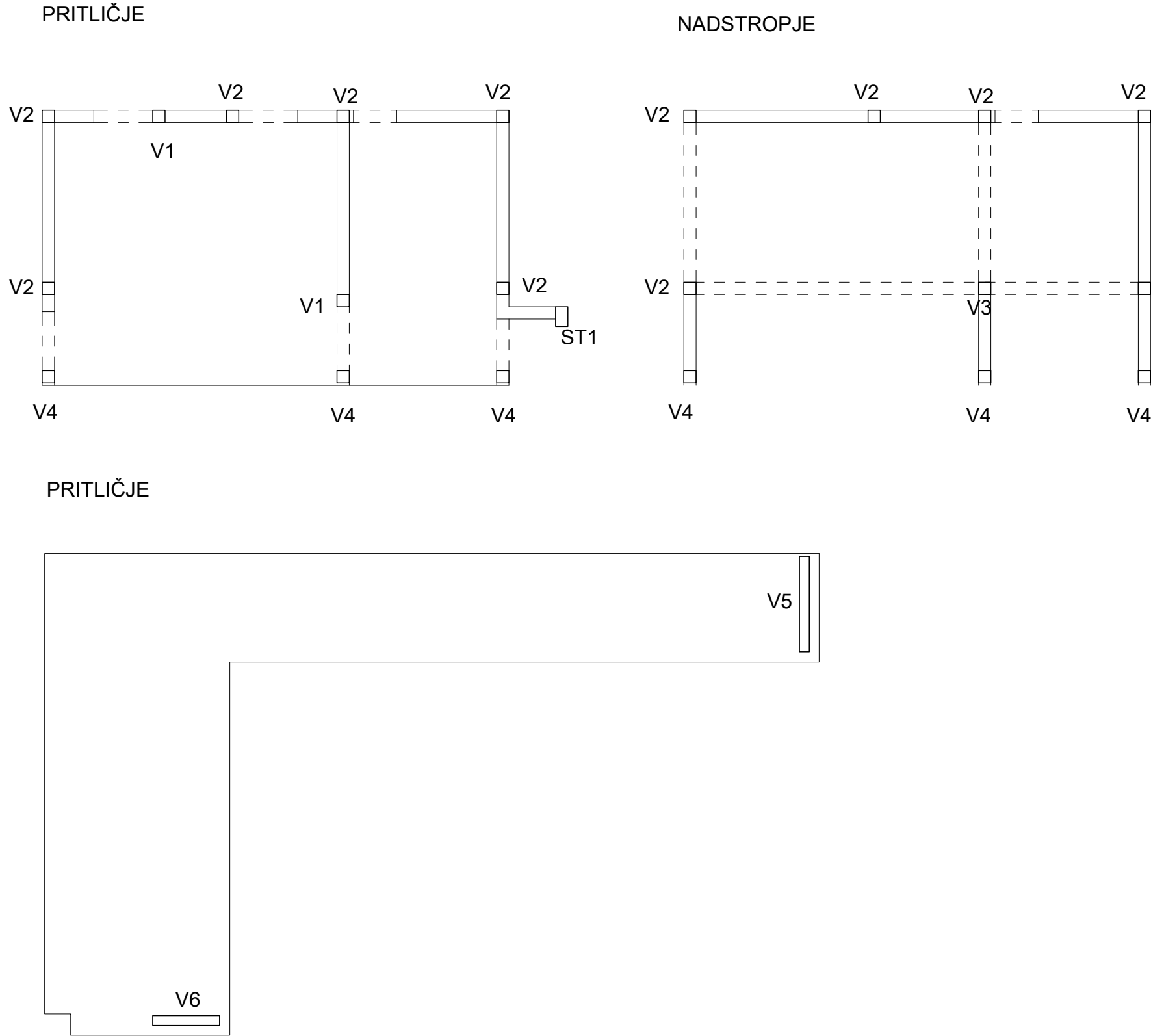
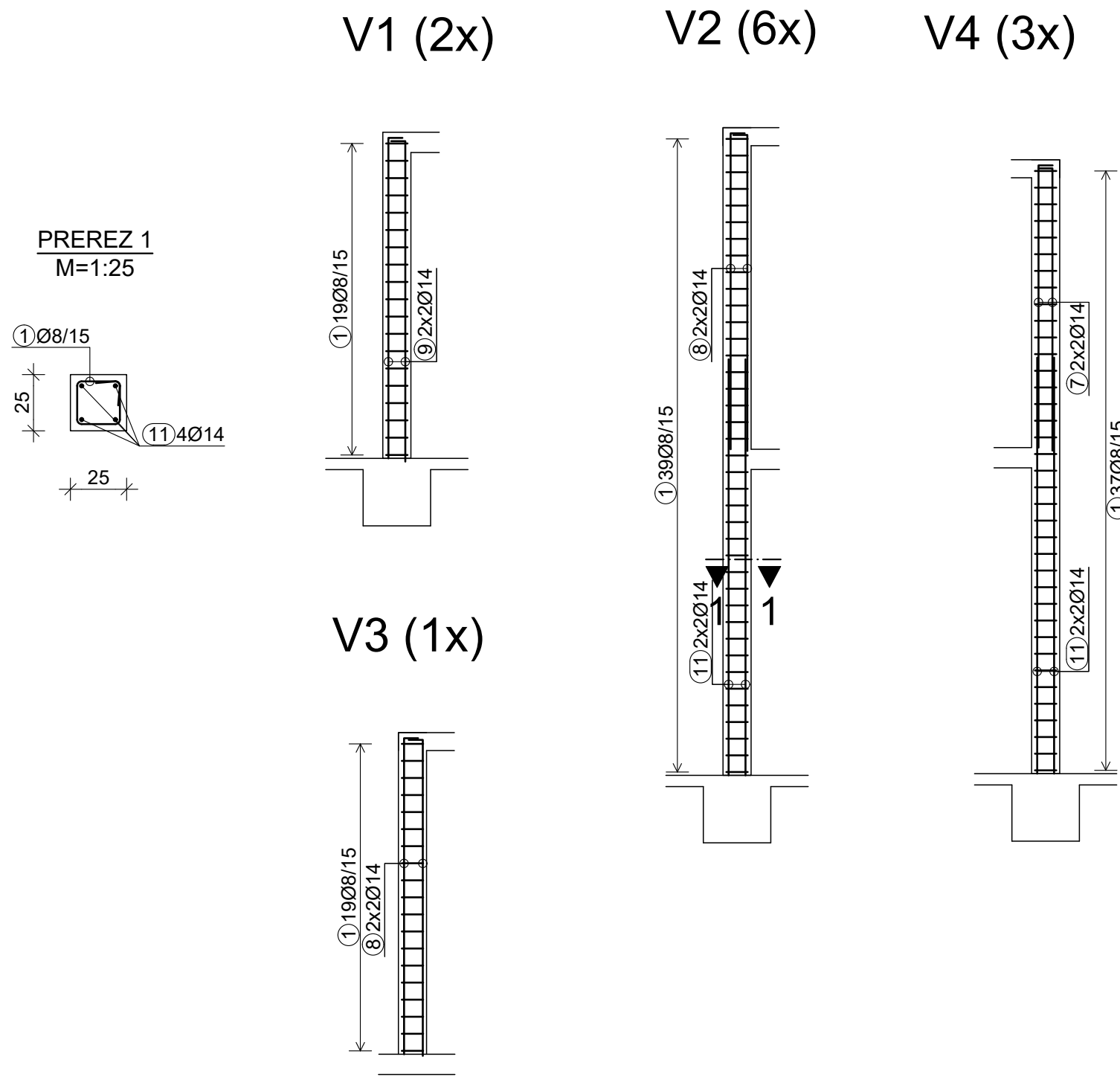
ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!
VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBISČU!

BETON						
DEL KONSTRUKCIJE	LASTNOSTI BETONA			ZAŠČITNA PLAST (cm)		
	Trdnostni razred	Razred izpostavljenosti	Dmax	zunaj/spodaj	notri/zgoraj	bočno
PLOŠČA	C 25/30	XC1	16	3,0	3,0	3,0
VEZI	C 25/30	XC1	16	3,0	3,0	3,0

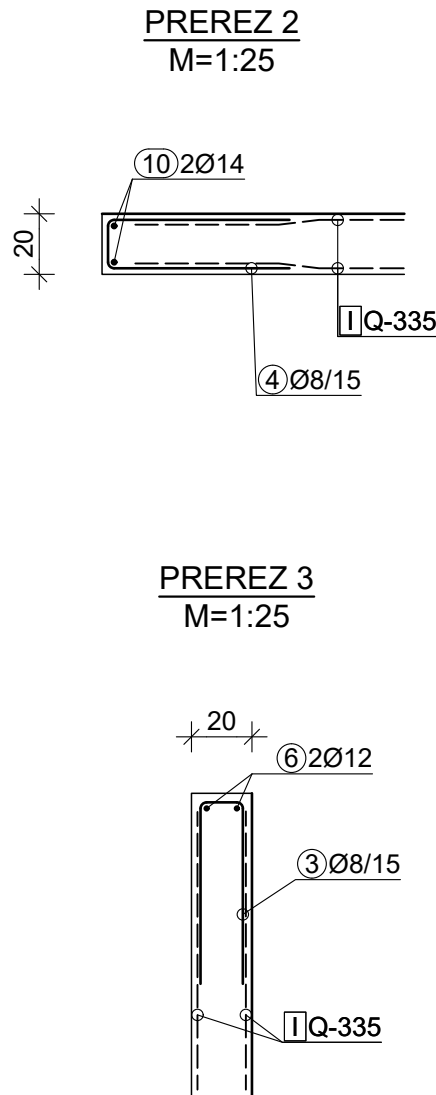
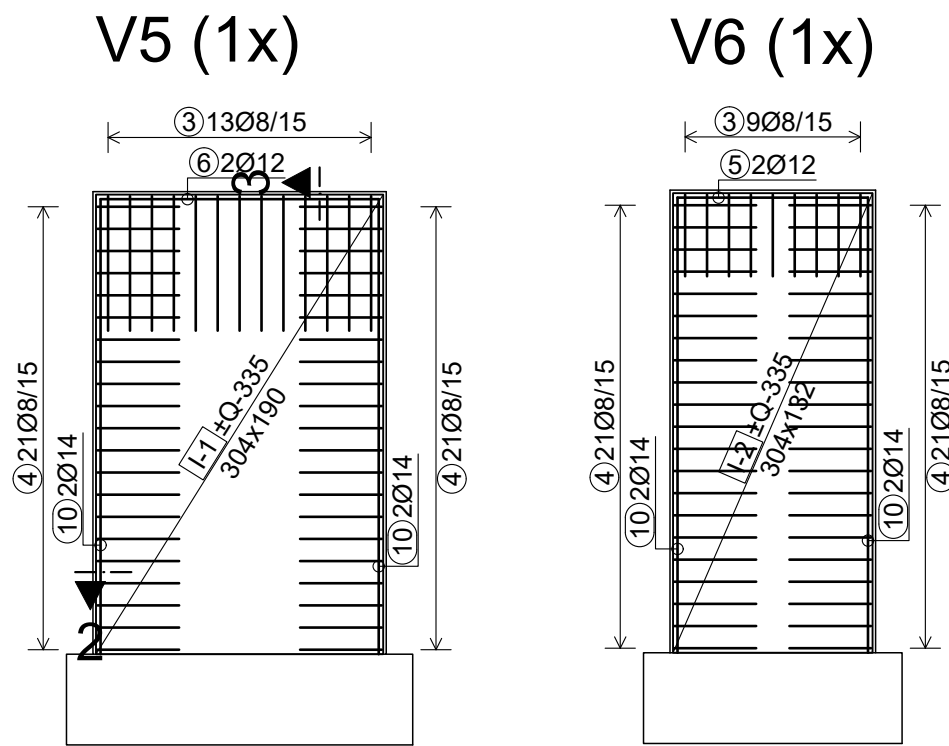
ARMATURA	
PALICE	S 500–rebrasto, razred duktilnosti B
MREŽE	S 500–gladka, varjena, razred duktilnosti B

STAVBAR GRADBENIŠTVO		Stavbar d.o.o. Ferrarska ulica 16 6000 Koper tel: +386 31 387 838 info@stavbar.si	vsebina prikaza: STREŠNA PLOŠČA		
naziv gradnje: DOŽIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS		pooblaščen inženir: Peter Kocjančič, udig. G–2046			
vrsta dokumentacije: PZI	št. projekta: mma–08/2025	št. načrta: 22–2026	datum izdelave: julij 2026	merilo: 1:50	list: 03

Vertikalne vezi

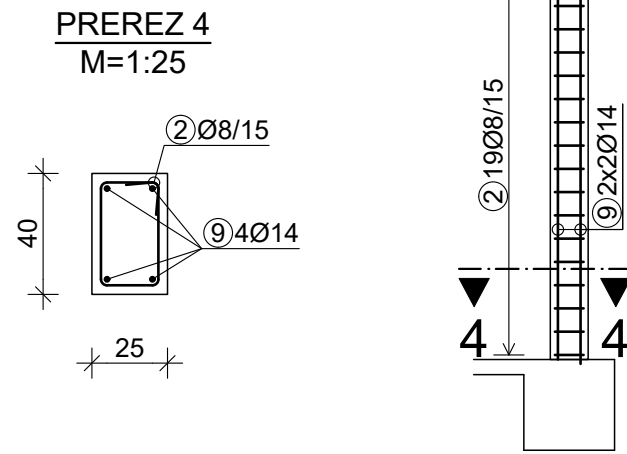


AB stene
d=20cm



Steber

ST1 (1x)



VERTIKALNE VEZI, STEBER
IN AB STENE

ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!
VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBIŠČU!

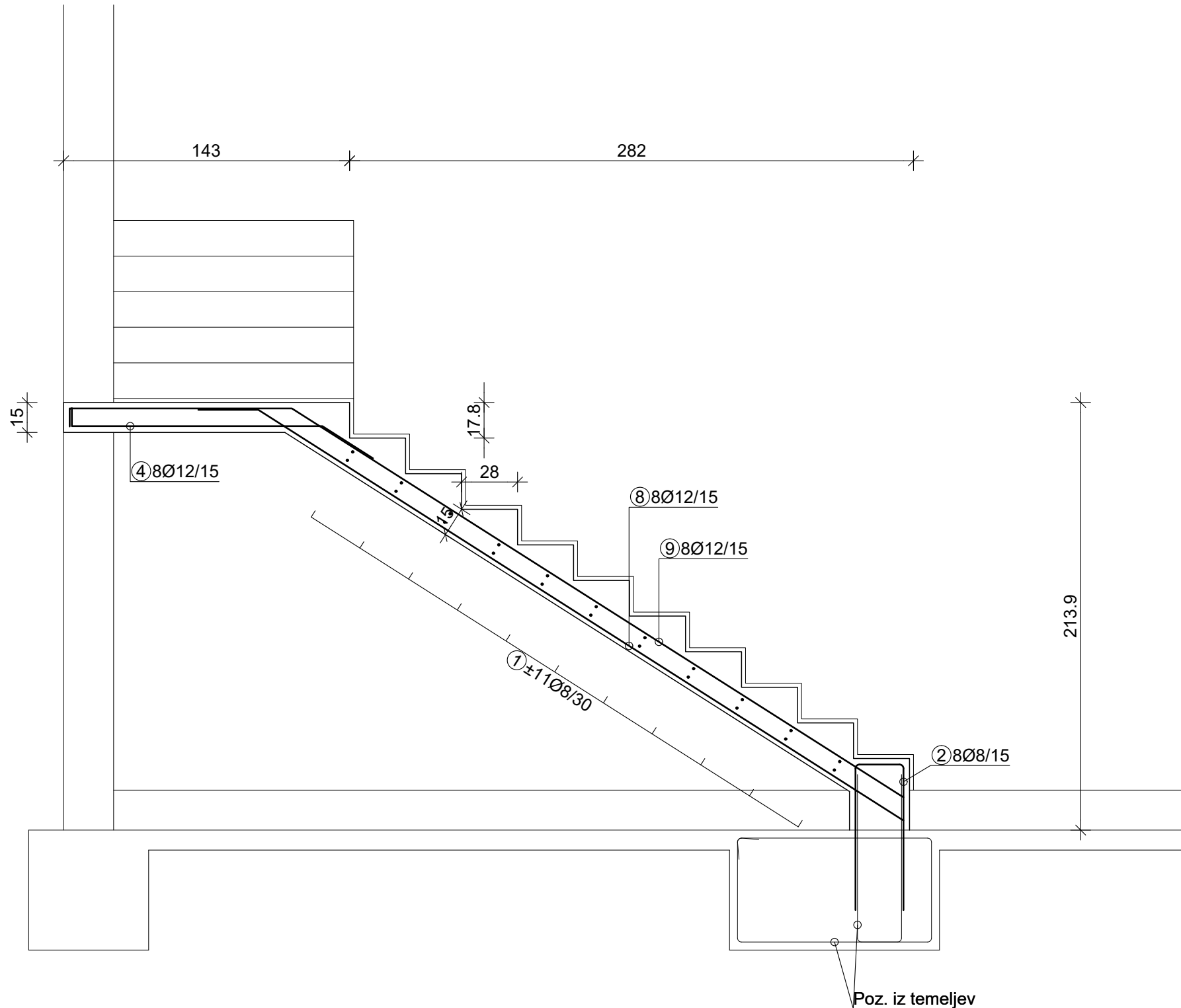
BETON						
DEL KONSTRUKCIJE	LASTNOSTI BETONA			ZAŠČITNA PLAST (cm)		
	Trdnostni razred	Razred izpostavljenosti	Dmax	zunaj/spodaj	notri/zgoraj	bočno
VEZI IN STEBRI	C 25/30	XC1	16	3,0	3,0	3,0
AB STENE	C 25/30	XC1	16	2,0	2,0	2,0

ARMATURA	
PALICE	S 500-rebrasta, razred duktilnosti B
MREŽE	S 500-gladko, varjeno, razred duktilnosti B

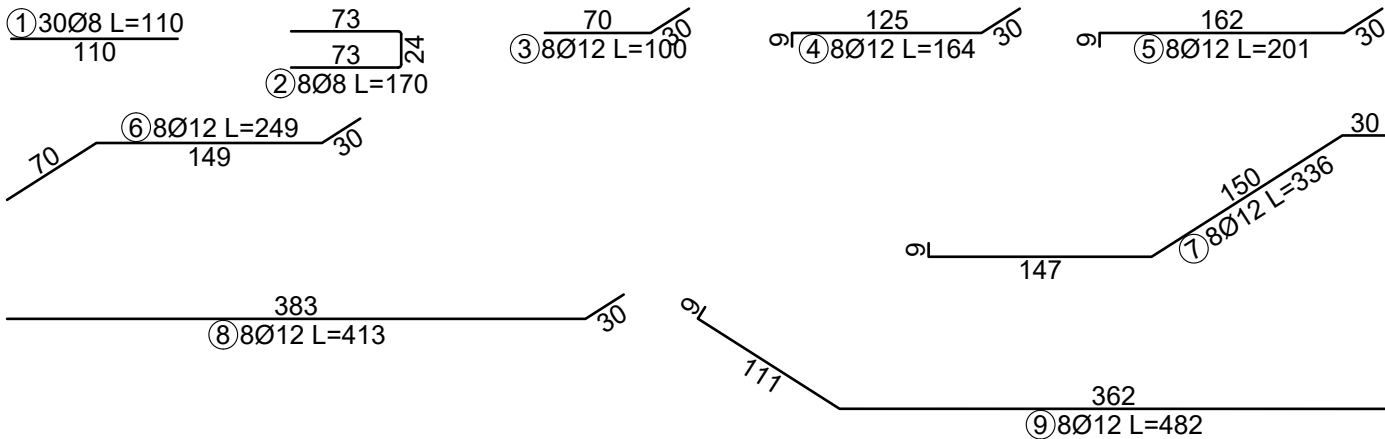
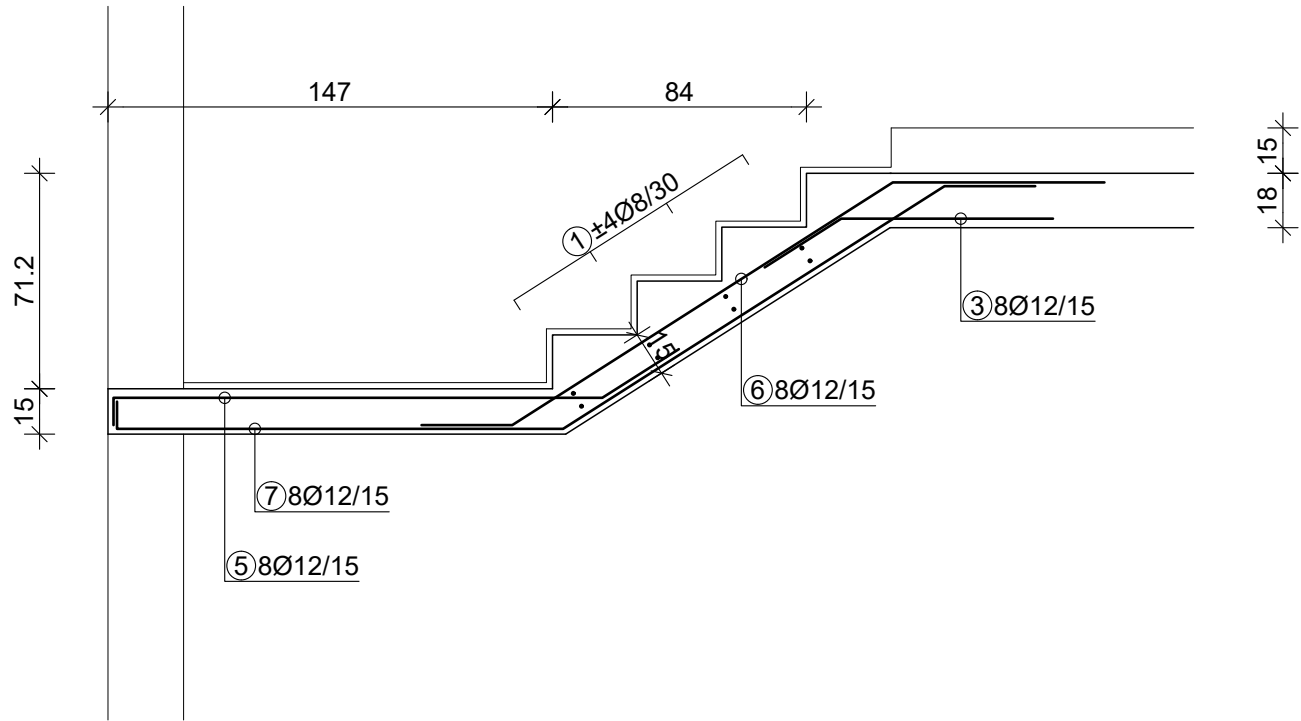
STAVBAR GRADBENIŠTVO		Stavbar d.o.o. Ferrarska ulica 16 6000 Koper tel: +386 31 387 838 info@stavbar.si		vsebinska prikaža: VERTIKALNE VEZI, STEBER IN AB STENE	
naziv gradnje: DOŽIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS		pooblaščen inženir: Peter Kocjančič, udig. G-2046			
vista dokumentacije: PZI	št. projekta: mma-08/2025	št. načrta: 22-2026	datum izdelave: julij 2026	merilo: 1:50	list: 04

Stopnice

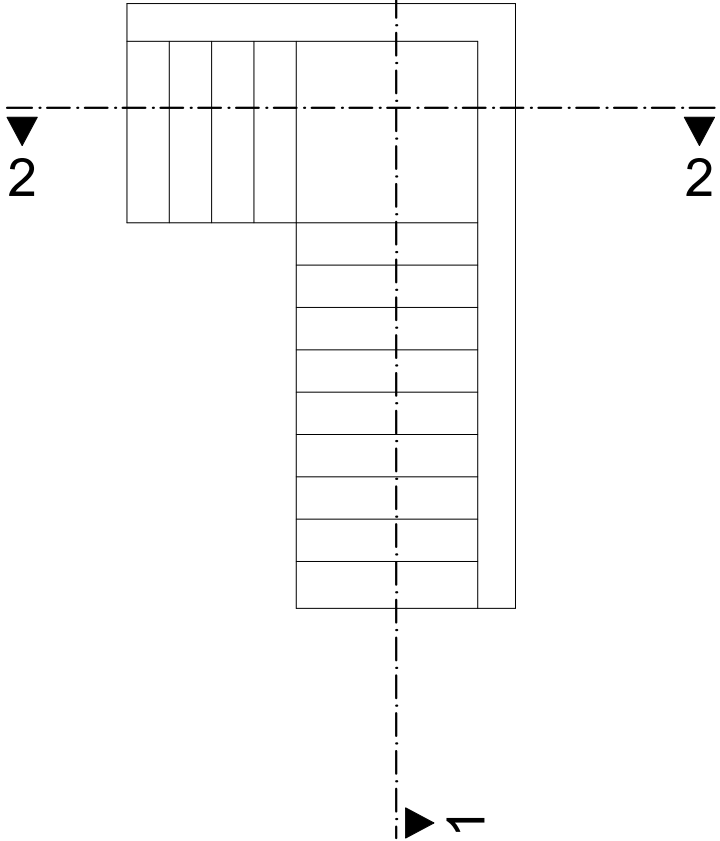
PREREZ 1
M=1:25



PREREZ 2
M=1:25



TLORIS
M=1:50



ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!
VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBIŠČU!

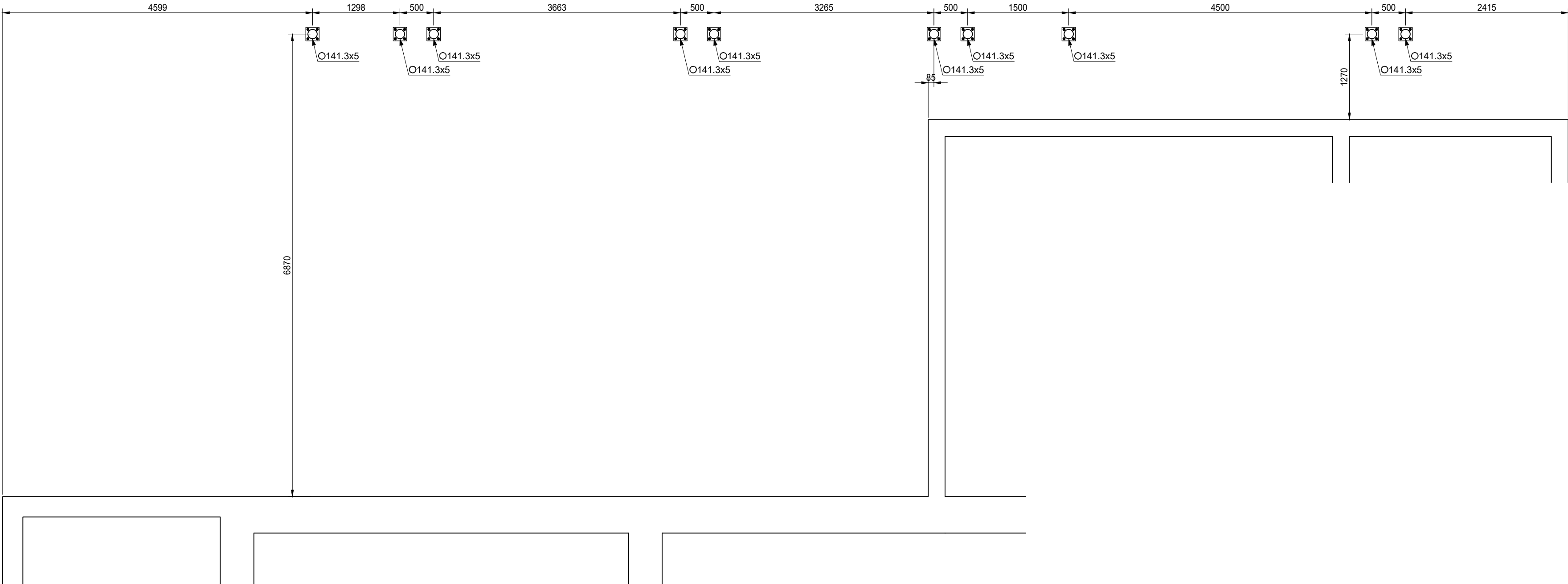
DEL KONSTRUKCIJE	LASTNOSTI BETONA			ZAŠČITNA PLAST (cm)		
	Trdnostni razred	Razred izpostavljenosti	Dmax	zunaj/spodaj	notri/zgoraj	bočno
STOPNICE	C 25/30	XC1	16	2,0	2,0	2,0

ARMATURA	
PALICE	S 500–rebrasto, razred duktilnosti B
MREŽE	S 500–gladko, varjeno, razred duktilnosti B

STAVBAR GRADBENIŠTVO			vsebina prikaza: STOPNICE		
naziv gradnje: DOŽIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS			pooblaščen inženir: Peter Kocjančič, udig. G–2046		
vrsta dokumentacije: PZI	št. projekta: mma–08/2025	št. načrta: 22–2026	datum izdelave: julij 2026	merilo: 1:50;1:25	list: 05

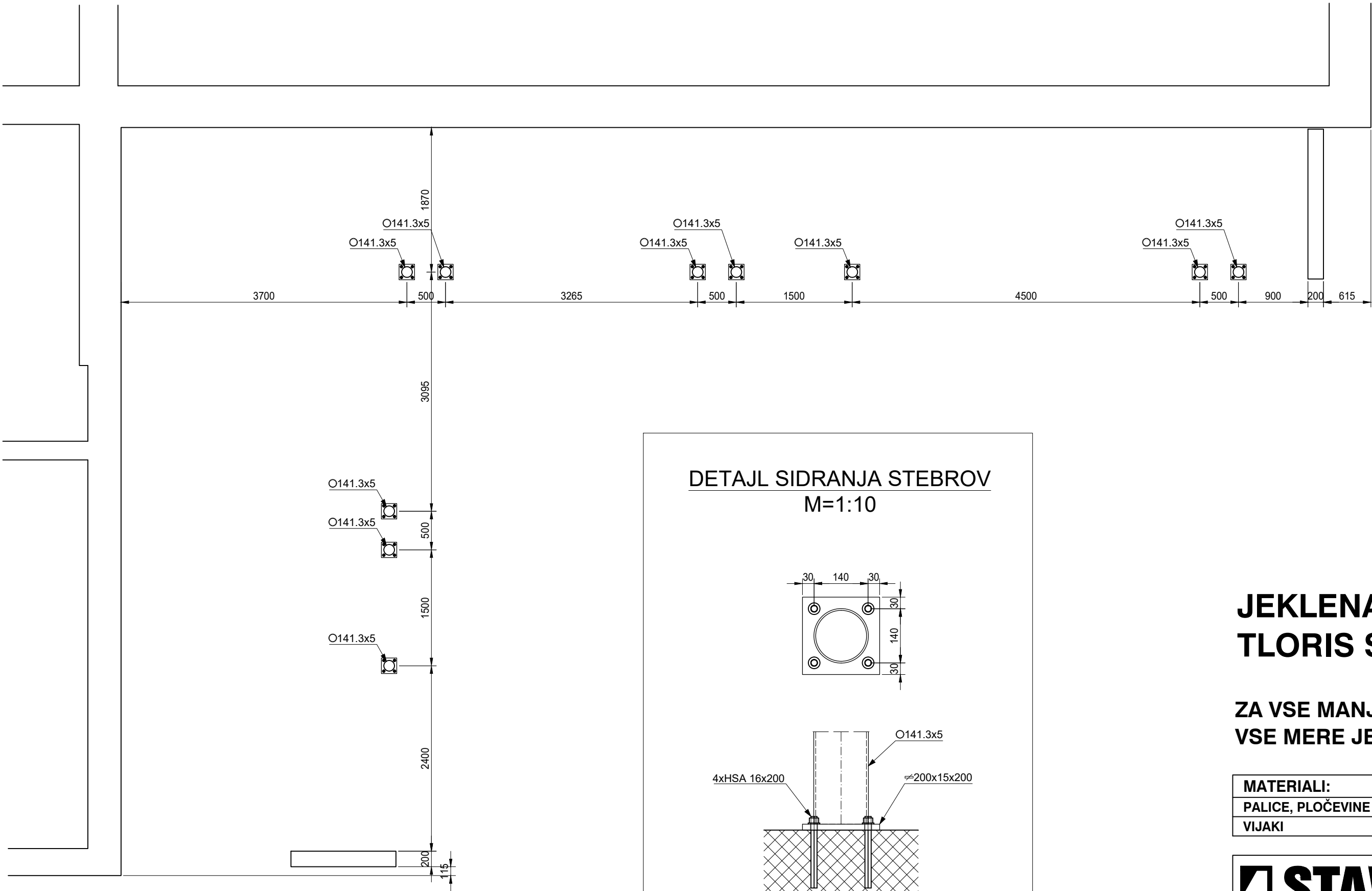
TLORIS STEBROV SEVERNEGA NADSTREŠKA

M=1:50



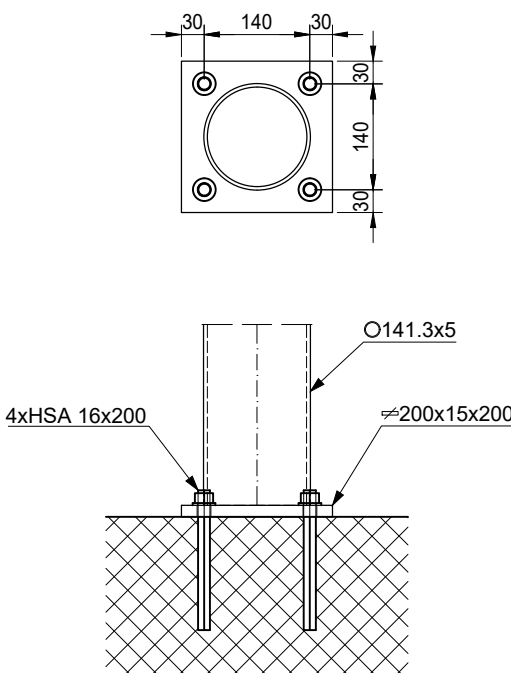
TLORIS STEBROV JUŽNEGA NADSTREŠKA

M=1:50



DETAJL SIDRANJA STEBROV

M=1:10



JEKLENA NADSTREŠKA -

TLORIS STEBROV

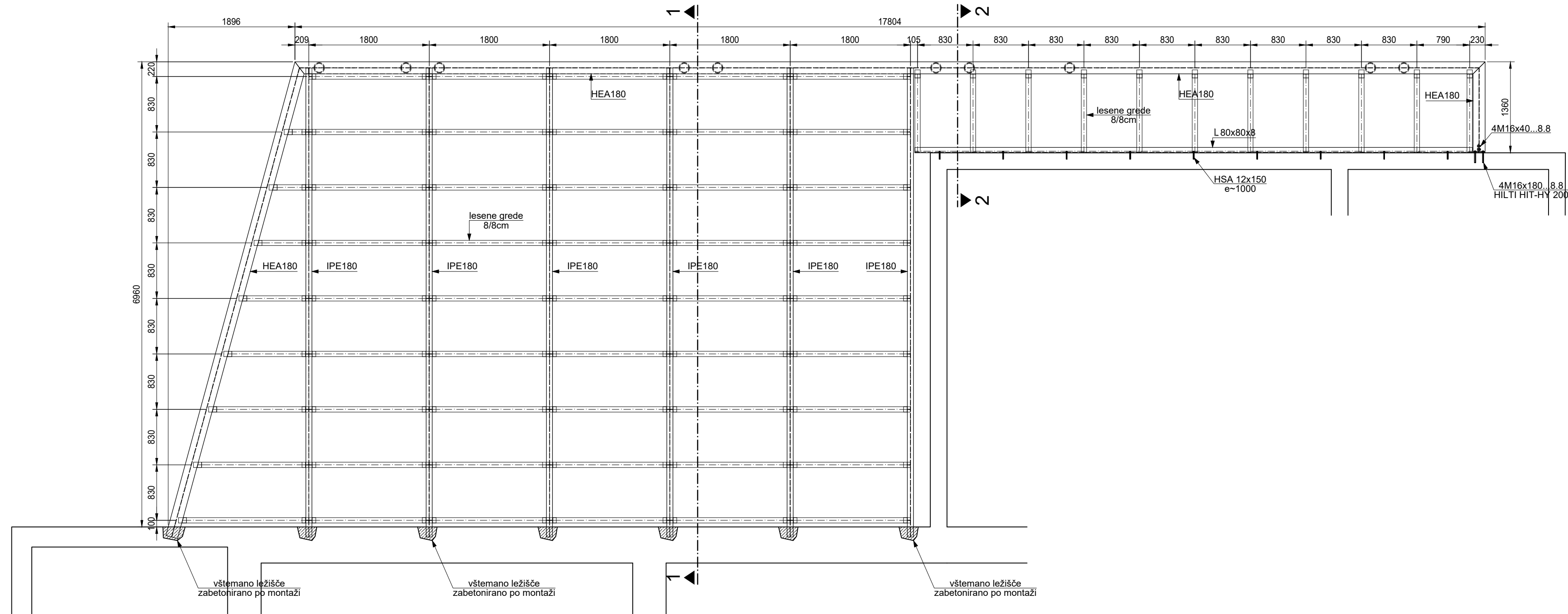
ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!

VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBIŠČU!

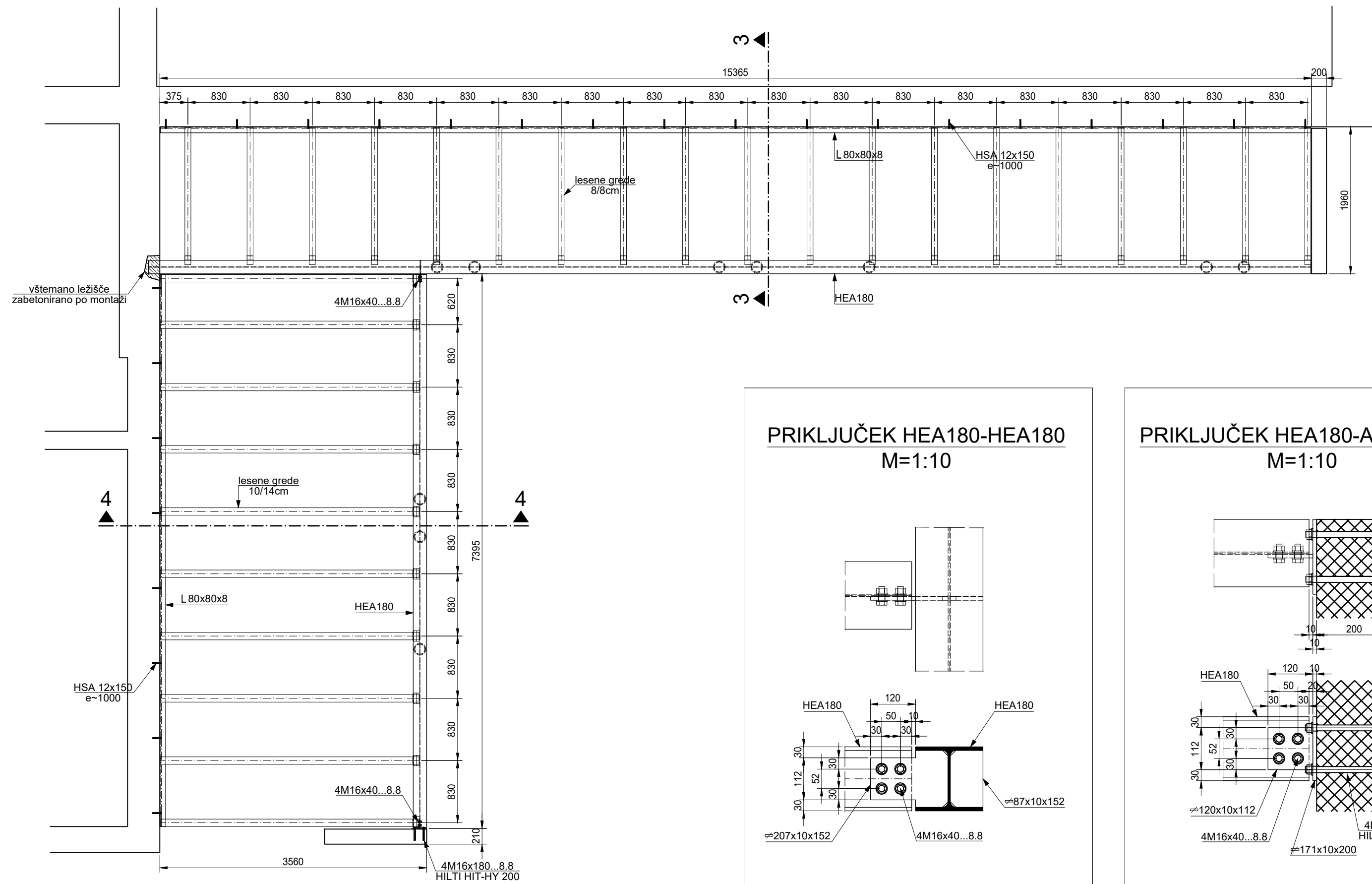
MATERIALI:		MINIMALNE DEBELINE ZVAROV:	
PALICE, PLOČEVINE	S235JR	KOTNI 	a=0,7 x Tmin
VIJAKI	8.8	ČELNI 	s=T

 STAVBAR GRADBENIŠTVO		Stavbar d.o.o. Ferrarska ulica 16 6000 Koper tel: +386 31 387 838 info@stavbar.si		vsebina prikaza: JEKLENA NADSTREŠKA – TLORIS STEBROV	
naziv gradnje: DOZIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS		pooblaščen inženir: Peter Kocjančič, udig. G–2046			
vrsta dokumentacije: PZI	št. projekta: mma–08/2025	št. načrta: 22–2026	datum izdelave: julij 2026	merilo: 1:50	list: 06

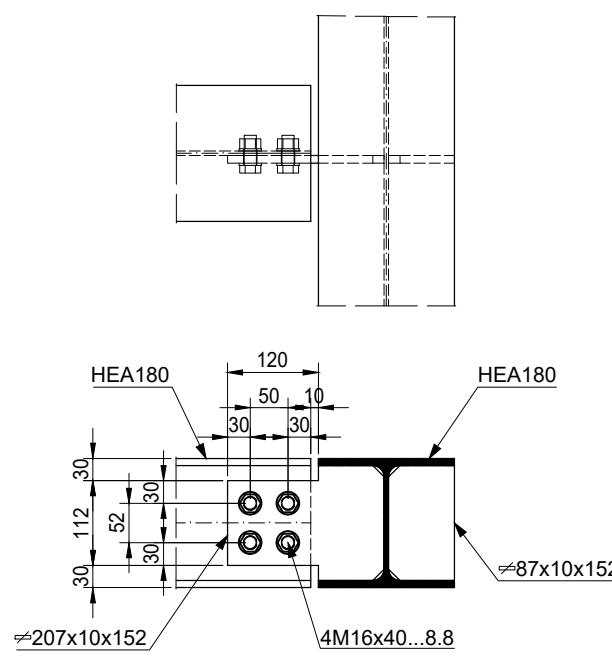
TLORIS OSTREŠJA SEVERNEGA NADSTREŠKA
M=1:50



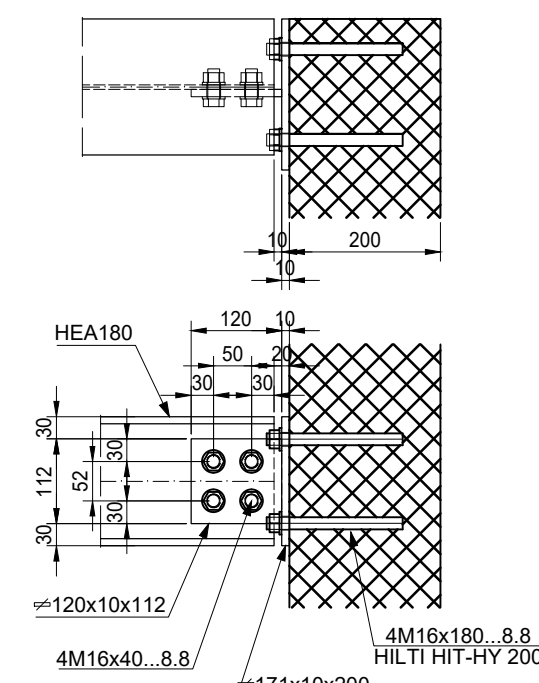
TLORIS OSTREŠJA JUŽNEGA NADSTREŠKA
M=1:50



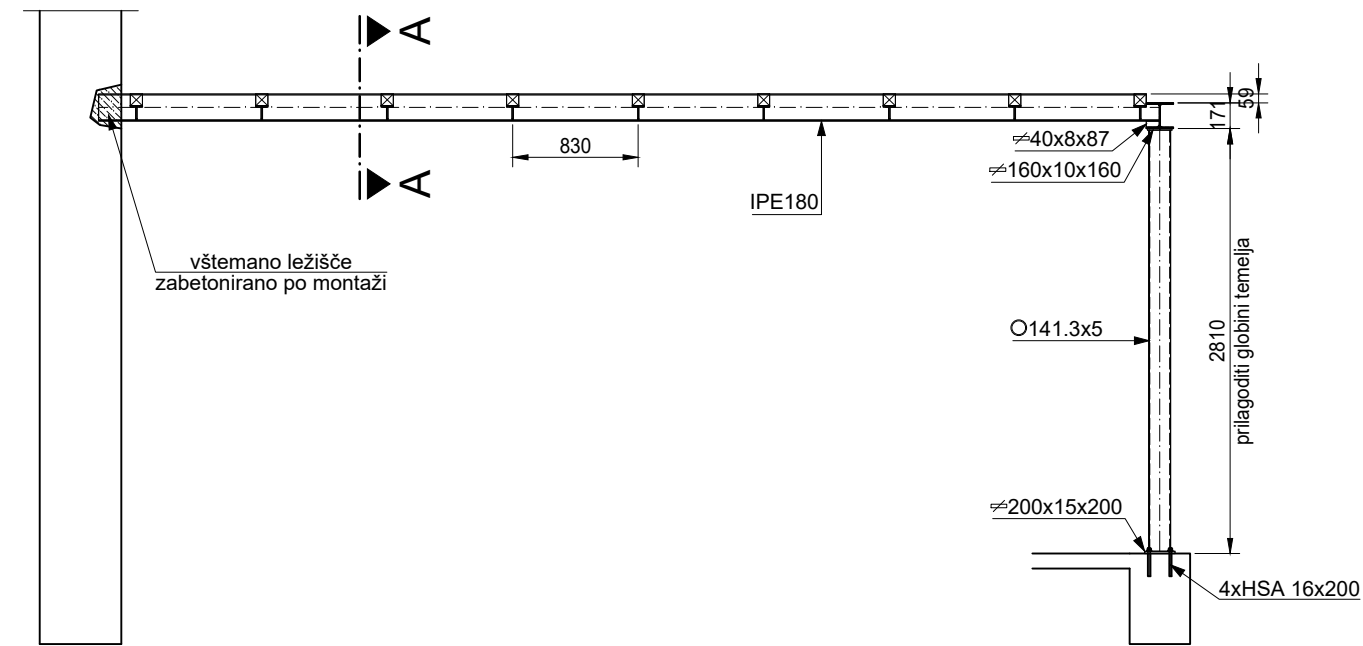
PRIKLJUČEK HEA180-HEA180
M=1:10



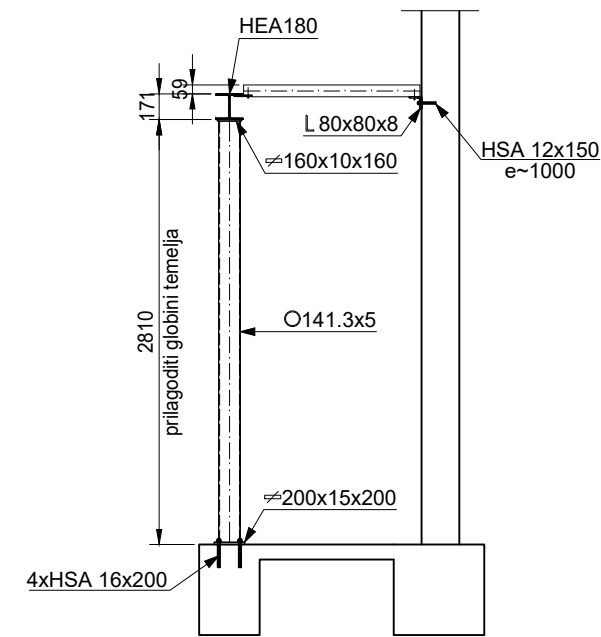
PRIKLJUČEK HEA180-AB STENA
M=1:10



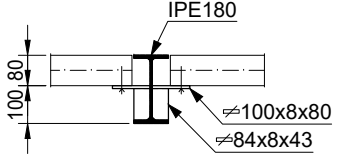
PREREZ 1-1
M=1:50



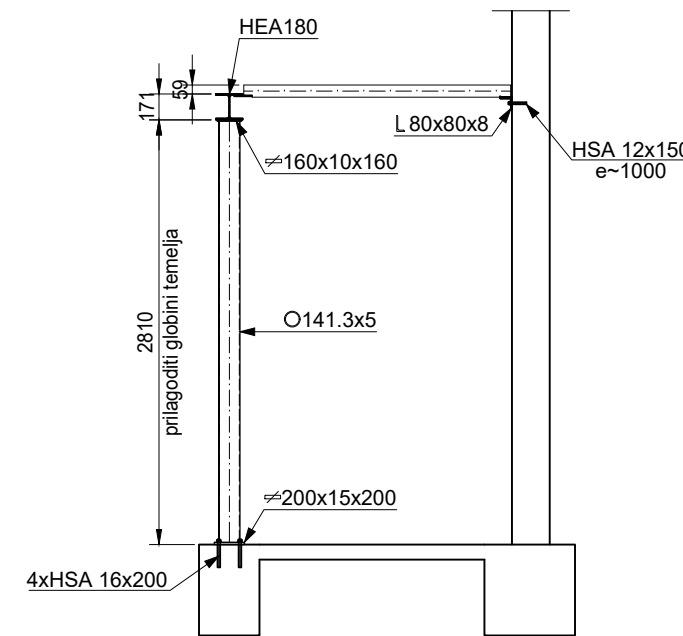
PREREZ 2-2
M=1:50



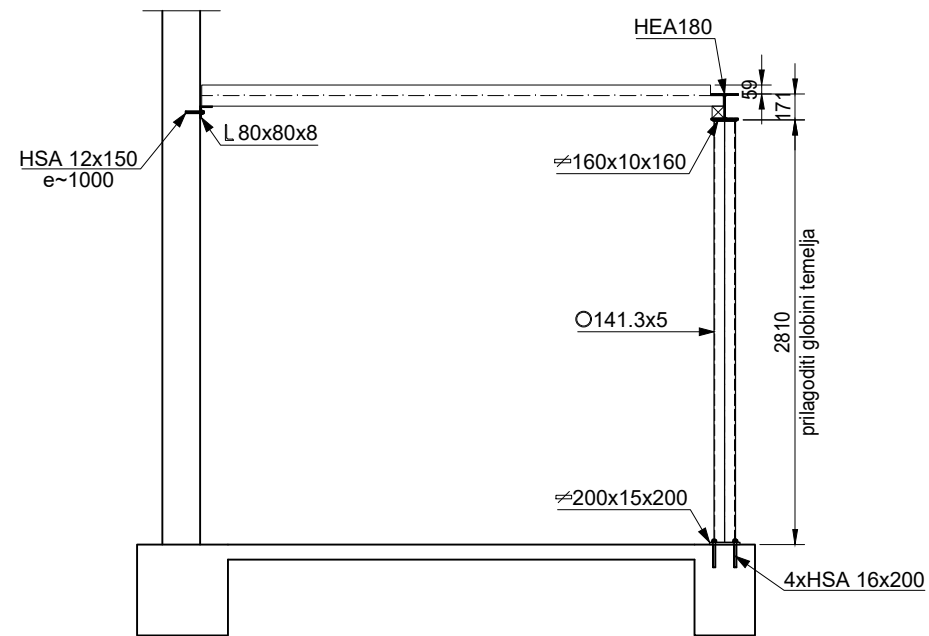
PREREZ A-A
M=1:20



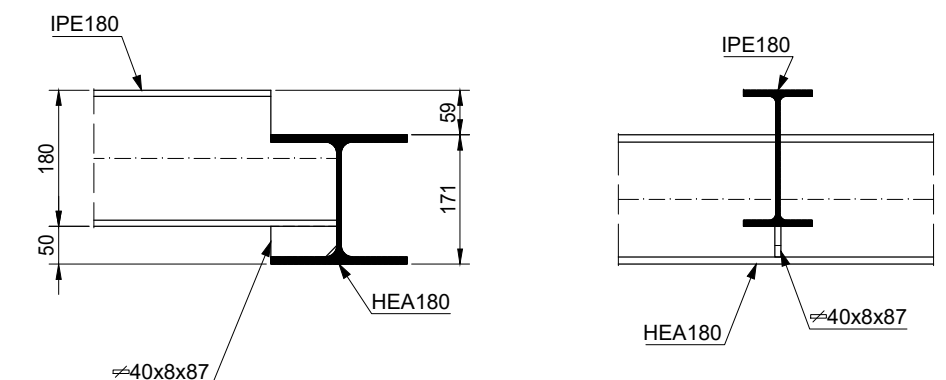
PREREZ 3-3
M=1:50



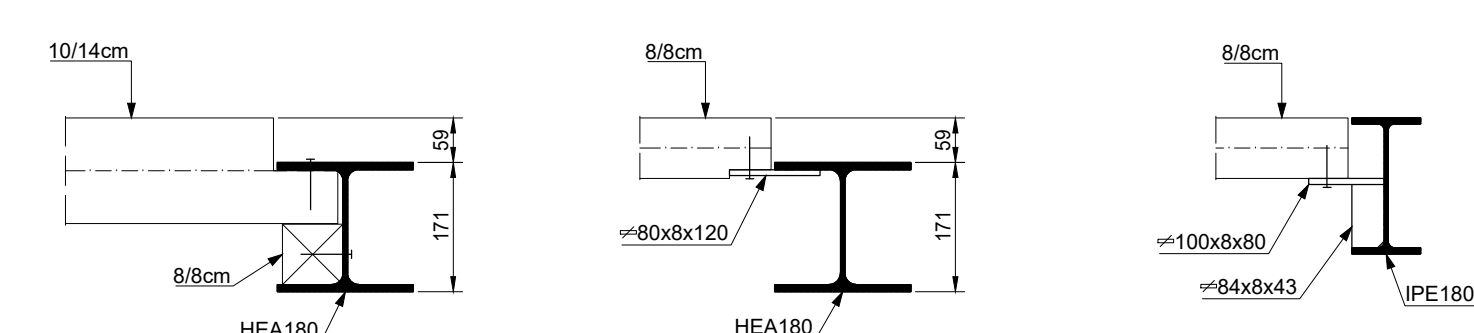
PREREZ 4-4
M=1:50



PRIKLJUČEK IPE180-HEA180
M=1:10



PRIKLJUČKI LESENIH GRED NA PROFILE
M=1:10



JEKLENA NADSTREŠKA -
TLORIS OSTREŠIJ, PREREZI, DETAJLI

ZA VSE MANJKAJOČE KOTE GLEJ NAČRT ARHITEKTURE!
VSE MERE JE POTREBNO PREVERITI NA GRADBIŠČU!

MATERIALI:		MINIMALNE DEBELINE ZVAROV:	
PALICE, PLOČEVINE	S235JR	KOTNI	a=0,7 x Tmin
VIJAKI	8.8	ČELNI	s=T

STAVBAR d.o.o. Ferrarska ulica 16 6000 Koper tel: +386 31 367 638 info@stavbar.si		osebna priložnost: JEKLENA NADSTREŠKA – TLORIS OSTREŠIJ, PREREZI, DETAJLI	
naziv gradnje: DOZIDAVA KULTURNEGA DOMA NOVA VAS		pooblaščen inženir: Peter Kocjančič, udig. G-2046	
vrsta dokumentacije: PZI	št. projekta: mmo-08/2025	št. načrta: 22-2026	list: 07