

PRILOGA 1C

NASLOVNA STRAN NAČRTA

PODATKI O GRADNJI	
naziv gradnje	ŠPORTNI PARK COL
kratek opis gradnje	Novogradnja dveh pomožnih objektov v Športnem parku Col
VRSTE GRADNJE	<input type="checkbox"/> NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJEN OBJEKT
označiti vse ustrezne vrste gradnje	<input type="checkbox"/> NOVOGRADNJA - PRIZIDAVA
	<input type="checkbox"/> REKONSTRUKCIJA
	<input type="checkbox"/> SPREMEMBA NAMEMBNOSTI
	<input type="checkbox"/> ODSTRANITEV CELOTNEGA OBJEKTA
	<input type="checkbox"/> LEGALIZACIJA
	<input type="checkbox"/> MANJŠA REKONSTRUKCIJA
PODATKI O PROJEKTNI DOKUMENTACIJI	
vrsta dokumentacije	PZI (projektna dokumentacija za izvedbo del)
številka projekta	2022-812
PODATKI O NAČRTU	
strokovno področje načrta	2 Načrt s področja gradbeništva
naziv načrta	konstrukcija
številka načrta	901/2024
datum izdelave	Junij 2024
datum spremembe	
PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA	
projektant načrta (naziv družbe)	Stacion IB d.o.o.
naslov	Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina
odgovorna oseba projektanta načrta	Bogomir Ipavec
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	
PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA	
ime in priimek pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja	Bogomir Ipavec univ.dipl.inž.grad.
identifikacijska številka	IZS G-0250
podpis pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja	

**2.2 KAZALO VSEBINE NAČRTA št. 901/2024**

1.	Naslovna stran načrta
2.	Kazalo vsebine načrta
3	Izjava projektanta načrta in pooblaščenega strokovnjaka, ki je izdelal načrt v PZI
4	Tehnično poročilo
5	Statični račun
6	Risbe in izvlečki armature

PRILOGA 2C

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

PROJEKTANT NAČRTA	
projektant načrta (naziv družbe)	Staticon IB d.o.o.
naslov	Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina
odgovorna oseba projektanta načrta	Bogomir Ipavec

IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT	
pooblaščen strokovnjak	Bogomir Ipavec univ.dipl.inž.grad.

IZJAVLJAVA:

da načrt

vrsta dokumentacije	PZI (projektna dokumentacija za izvedbo del)
strokovno področje načrta	2 načrt gradbeništva
naziv načrta	konstrukcija
številka načrta	901/2024
datum izdelave	Junij 2024

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

pooblaščen strokovnjak	Bogomir Ipavec univ.dipl.inž.grad.
identifikacijska številka	IZS G-0250
podpis pooblaščenega strokovnjaka	
odgovorna oseba projektanta načrta	Bogomir Ipavec
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	

## **2.4 TEHNIČNO POROČILO**

# TEHNIČNO POROČILO

## 1 SPLOŠNI OPIS

Investitor Občina Ajdovščina namerava v naselju Col na območju športnega parka zgraditi dva nova pomožna objekta poimenovana objekt 1 in objekt 2. V načrtu gradbeništva je izdelan statični in seizmični izračun objekta in izdelani opažno armaturni načrti

## 2 NOSILNA KONSTRUKCIJA

Nosilna konstrukcija obeh objektov je zasnovana kot monolitna stenasta konstrukcija, plitvo temeljena na temeljni plošči.

Osnovne dimenzije objekta so naslednje

- |                        |   |
|------------------------|---|
| • Osnovni gabarit      | 15.30 m x 5.00 m (objekt 1) in 10.0 m x 5.00 m (objekt 2) |
| • Etažnost objekta:    | P   |
| • Kota pritličja:      | $\pm 0,00 = 620.10$ m n.v.                                |
| • Max. višina objekta: | 5.88 m nad koto pritličja (betonska konstrukcija)         |

Nosilno konstrukcijo sestavljajo:

- temeljna plošča objekta
  - Vertikalne konstrukcija – stene in slopi
  - strešna lesena konstrukcija
- 
- **Temeljna plošča:** Objekta bosta v celoti temeljena na temeljni plošči debeline 30cm. Podlaga za izvedbo temeljne plošče mora biti izvedena v skladu z navodili iz geološko geomehanskega elaborata. Temeljna tla mora prevzeti geomehanik
  - **Stene** Potekajo v obeh pravokotnih smereh in so konstantne debeline 25cm razen zadnje zasute stene ki je debeline 35cm
  - **Strešna konstrukcija** bo izvedena iz špirovcev dimenzije 16/24cm na osnem razmaku 80cm in zidnih leg, ki so vijačene v armiranobetonske stene.

### 3 MATERIALI UPORABLJENI V NOSILNI KONSTRUKCIJI

#### BETON

V konstrukciji bodo uporabljeni betoni, ki so navedeni v nadaljevanju in katerih oznake in karakteristike so skladne s standardi SIST EN 206-1 in SIST 1026 ter SIST EN 1992-1-1.

Podložni betoni bodo ne armirani iz betona kvalitete C 12/15:

$$\begin{aligned}f_{ck} &= 1.20 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ karakteristična tlačna trdnost valja} \\f_{ck,cube} &= 1.50 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ karakteristična tlačna trdnost kocke} \\E_{cm} &= 2700 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ modul elastičnosti}\end{aligned}$$

Določeni AB elementi objekta bodo iz betona kvalitete C 30/37:

$$\begin{aligned}f_{ck} &= 3.00 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ karakteristična tlačna trdnost valja} \\f_{ck,cube} &= 3.70 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ karakteristična tlačna trdnost kocke} \\E_{cm} &= 3300 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ modul elastičnosti}\end{aligned}$$

Kateri betoni so uporabljeni pri posameznem elementu, je razvidno iz statičnega računa posameznega dela objekta oz. posameznega elementa. Prav tako so tam prikazani varnostni faktorji za material in nato določene računske karakteristike materiala. Zahteve za beton so prav tako prikazane na vseh grafičnih prilogah in se pri dobavi in gradnji betona upošteva tam navedene zahteve za posamezni element. Odpornostni razredi betonov so XC2

#### JEKLO ZA ARMIRANJE

Jeklo, ki se uporablja za armiranje konstrukcij, mora ustrezati zahtevam standarda SIST EN 10080 in SIST EN 1992-1-1. Predvidena je uporaba jekla razreda B500 B tako za palice, kot za armaturne mreže.

Karakteristike tega jekla so sledeče:

$$\begin{aligned}\text{B500B:} \quad f_{yk} &= 50.0 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ karakteristična meja elastičnosti} \\E_s &= 20000 \text{ kN/cm}^2 \quad \dots \text{ modul elastičnosti}\end{aligned}$$

Pri statičnem računu posameznega elementa so prikazani varnostni faktorji za material in nato določene računske karakteristike materiala.


#### LESENA KONSTRUKCIJA

Lesena konstrukcija bo izvedena v celoti iz monolitnega lesa iglavcev kategorije C24 v skladu s standardom SIST EN 338:2004

#### ZAŠČITNI SLOJ BETONA

Zaščitni sloji betona nad armaturo se določijo na podlagi pogojev okolja iz SIST EN 206-1 (lokacija posameznega elementa), minimalnega zaščitnega sloja po SIST EN 1992-1-1, ter ustrezne požarna odpornosti glede na SIST EN 1992-1-2 (glej nadaljevanje). Debeline posameznih zaščitnih slojev so določene pri posameznih elementih. Približni zaščitni sloji so sledeči:

$$\begin{aligned}\text{preklade, vezi, stene (nadzemni del)} \quad c_{min} &= 2.5 \text{ cm} \\ \text{plošče, stene, stebri (temeljna plošča)} \quad c_{min} &= 3.0 \text{ cm}\end{aligned}$$

 <b>STATION IB</b>	ROJEKT: <b>PZI – NAČRT GRADBENIŠTVA</b>	Št. načrta: <b>901/2024</b>
	OBJEKT: <b>ŠPORTNI PARK COL</b>	

elementi v stiku z zemljino (v primeru brez izolacije)  $c_{min} = 4.0 \text{ cm}$

## POŽARNO ODPORNOST AB ELEMENTOV

Za obravnavani objekt je narejen »Načrt požarne varnosti«.

Za objekt je navedena minimalna požarna odpornost nosilnih konstrukcij – 60 minut oz. R60 Za ločilne stene je potrebna odpornost EI 60.

Zahteve za AB elemente (minimalna debelina in minimalni zaščitni sloj) so podane v SIST EN 1992-1-2.

Povzetek minimalnih dimenzij posameznih elementov iz omenjenega standarda je sledeč (za vsak posamezni element je za točno določitev odpornosti potrebno uporabiti pravo tabelo glede na razmerje dimenzij posameznega elementa):

<b>plošče</b>	minimalna debelina plošče 8 cm, minimalna razdalja od roba elementa do težišča armature 1.5 cm
<b>nosilci</b>	minimalna dimenzija nosilca 12 cm, minimalna razdalja od roba elementa do težišča armature 2.5 cm
<b>stene</b>	minimalna debelina stene 14 cm, minimalna razdalja od roba elementa do težišča armature 1.0 cm
<b>stebri</b>	minimalna dimenzija stebra 20 cm, minimalna razdalja od roba elementa do težišča armature 4.0 cm

Strešna konstrukcija bo požarno zaščitena z mavčno kartonskimi ploščami z ustrezno odpornostjo na požar, in konstrukcija ni dimenzionirana na vpliv požara.

## 4 POGOJI ZA IZVEDBO


Izdelavo betonskih delov konstrukcije je potrebno izvesti v skladu s SIST EN 13670. Pri geometrijski natančnosti je poleg SIST EN 1090 potrebno upoštevati arhitekturne zahteve.

### b) Način izdelave

V vsaki fazi izgradnje je potrebno biti pozoren na mehansko odpornost in stabilnost objekta in njegovih delov. Potrebno je izdelati plan montaže in elaborat sestave posameznih elementov, ter ga predložiti projektantu v odobritev.

### d) Zahteve pri izvedbi

Investitor je med gradnjo objekta dolžan zagotoviti strokovni nadzor in kontrolo izdelave z vsemi ustreznimi meritvami vgrajenega materiala po veljavnih predpisih in standardih. Izvajalec je dolžan pred pričetkom gradnje izdelati elaborat postopka gradnje, vključno z vsemi varstvenimi ukrepi. Med gradnjo mora voditi vso po veljavnih predpisih zahtevano dokumentacijo, ki se nanaša na dokazovanje kvalitete vgrajenih materialov in tehnoloških postopkov posameznih faz gradnje. Vsi vgrajeni produkti morajo imeti ustrezna tehnična soglasja oz. certifikate. Ves vgrajen, dodajni in spojni material mora biti opremljen v skladu z Zakonom o gradbenih proizvodih (ZGPro) oziroma Direktivo EU o gradbenih proizvodih (DGP), z izjavami o skladnosti proizvoda oz. certifikati o skladnosti proizvoda in

 <b>STATION IB</b>	ROJEKT: <b>PZI – NAČRT GRADBENIŠTVA</b>	Št. načrta: <b>901/2024</b>
	OBJEKT: <b>ŠPORTNI PARK COL</b>	

mora biti vgrajen po veljavnih predpisih in standardih. Vsak vgrajen material mora biti označen in sledljiv.

Izvajalec je dolžen pred začetkom izvedbe oz. gradnje izdelati naslednje dokumente:

- Načrt zagotavljanja kakovosti del,
- Delavniško dokumentacijo lesenih konstrukcij,
- Elaborat varstva pri delu,

Izkop za temeljenje mora kontrolirati pooblaščen geomehanik in ustreznost potrditi z vpisom v gradbeni dnevnik.

#### **Načrt izkopa in načrt morebiti potrebne zaščite gradbene jame nista del tega načrta**

Pri delu je potrebno upoštevati ustrezne predpis iz varstva pri delu. Dokumenti morajo biti pregledani s strani strokovnega nadzora investitorja.

## **5 ZAKONODAJA IN PREDPISI**

Gradnja in projektiranje objektov je regulirana z Gradbenim zakonom (GZ) in pripadajočimi podzakonskimi akti. Projektno dokumentacijo je potrebno izdelati v skladu s "Pravilnikom o podrobnejši vsebini dokumentacije in obrazcih, povezanih z graditvijo objektov", Ur. l. RS št. 30/2023.

Gradbeno konstrukcijo objekta je potrebno projektirati v skladu s »Pravilnikom o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov«, Ur. l. RS št. 101/2005 in »Odredbo o seznamu standardov, ob uporabi katerih se domneva skladnost z zahtevami Pravilnika o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov«, Ur. l. RS št. 8/2011.

Pri izdelavi načrta gradbeništva v tej fazi projekta, so bili upoštevani vsi merodajni Evrokod standardi, ki so navedeni v prilogah v nadaljevanju.

**Glede na določila 8. člena Pravilnika o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov (Uradni list RS, št. 101/2005) navajamo, da so načrti s področja gradbeništva izdelani na podlagi pravil Evrokodov.**



## **2.5 STATIČNI RAČUN**

**Item: obtežba snega in vetra**

Wind and Snow Loads (x64) LWS+ 02/24B (FRILO R-2024-2/P04)

**System**
**Base values**

Country	Europe
Snow-standard	EN 1991-1-3:2010-12
Wind-standard	EN 1991-1-4:2010-12
Town	-
Altitude of terrain	hMSL = 620.00 m
Climatic region	Alpine region
Snow region	2

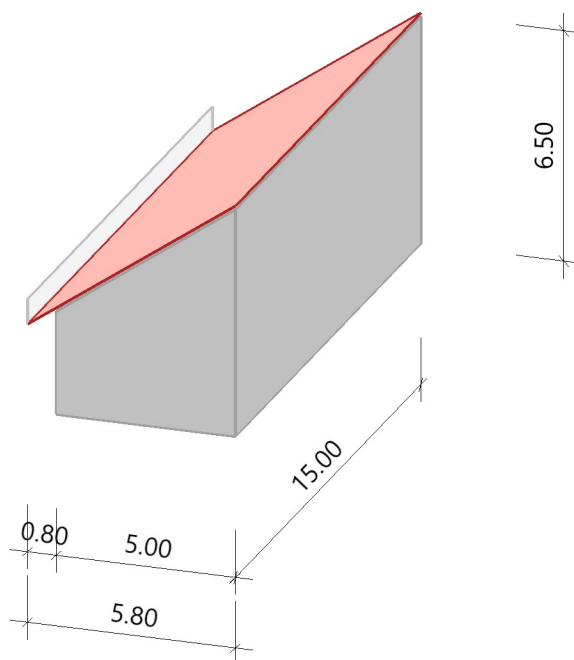
Category of terrain	CategoryII
---------------------	------------

(A community assignment is not legally binding regulated in the snow and wind standards!)

**Factors**

Factor snow load on eaves  $k = 3.00$ 
**Geometry Pent roof**

Building height	$h = 6.50$ m	
Building length	$l = 15.00$ m	
Building width	$b = 5.00$ m	
using Pent roof		
Slope	$\alpha_{le} = 35.0^\circ$	
Overhang	$ov_{le} = 0.80$ m	$ov_{ri} = 0.00$ m
Overhang	$ov_1 = 0.00$ m	$ov_2 = 0.00$ m
Roof width/length	$dx = 5.80$ m	$dy = 15.00$ m
Closed allsides with following partial openings		
Openings	$\Delta A_{le} = 4.00$ m <sup>2</sup>	$\Delta A_{ri} = 0.00$ m <sup>2</sup>
	$\Delta A_1 = 0.00$ m <sup>2</sup>	$\Delta A_2 = 0.00$ m <sup>2</sup>

**Graphic**


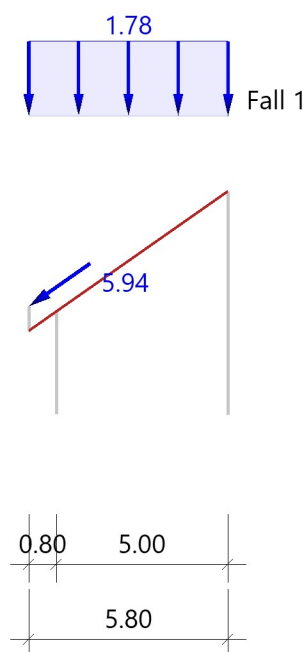
## Loads

Ground snow load	$s_k = 2.23 \text{ kN/m}^2$
Basic wind speed	$v_{b0} = 30.0 \text{ m/s}$
Basic speed pressure	$q_{b0} = 0.56 \text{ kN/m}^2$
Reference height	$z_e = 6.50 \text{ m}$
Velocity impounded pressure	$q_{p,0}(h) = 1.17 \text{ kN/m}^2$
Velocity impounded pressure	$q_{p,90}(h) = 1.17 \text{ kN/m}^2$
Velocity impounded pressure	$q_{p,90}(b) = 1.09 \text{ kN/m}^2$

## Results

### Snow

#### Graphic, Cross-section



#### Table, Cross-section

Sit	$\mu_{le}$	Case (I) $s_{le}$ [kN/m²]	$s_{e,le}$ [kN/m]	$F_{s,le}$ [kN/m]
P/T	0.80	1.78	0.00	5.94

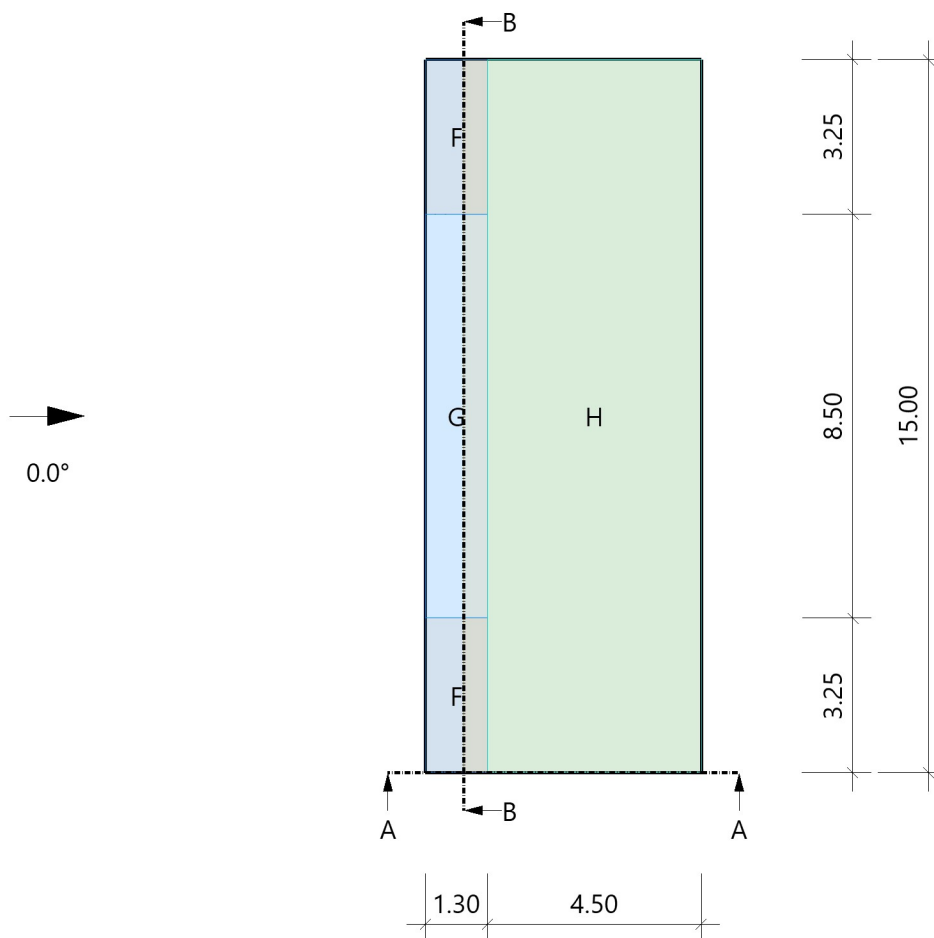
All values are characteristic ones.

Sit: P/T=persistent/transient, excp=exceptional

### Wind

#### Hinweis

Die Windlasten werden immer auf Basis des Winddruckbeiwert-Verfahrens ermittelt.  
Diese Windlasten sind für die Bauteilbemessung relevant!

**Graphic, 0°, Top view**

**Table, 0°, Top view**

Reference influence width  $e = 13.00$  m

Region	structural component	$C_{pe,10+}$	$C_{pe,10-}$	$C_{pe,1+}$	$C_{pe,1-}$	$W_{e,10+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,10-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,1+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,1-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$l_x$ [m]	$l_y$ [m]
F	DF links	0.70	-0.33	0.70	-1.00	0.82	-0.39	0.82	-1.17	1.30	3.25
G	DF links	0.70	-0.33	0.70	-1.00	0.82	-0.39	0.82	-1.17	1.30	8.50
H	DF links	0.47	-0.13	0.47	-0.13	0.55	-0.16	0.55	-0.16	4.50	15.00

All values are characteristic ones.

The values of the adjoining wall surface are always to be implemented as wind undercurrents on the overhangs.

Wind-inside pressure, building Closed  
provided that no more than 1 wall contains openings > 30%.

$$\Delta A_{le}/A_{le} = 4.10 \%$$

$$\Delta A_{ri}/A_{ri} = 0.00 \%$$

$$\Delta A_{vo}/A_{vo} = 0.00 \%$$

$$\Delta A_{bc}/A_{bc} = 0.00 \%$$

$$\delta_{le} = 999.000$$

$$\delta_{ri} = 0.000$$

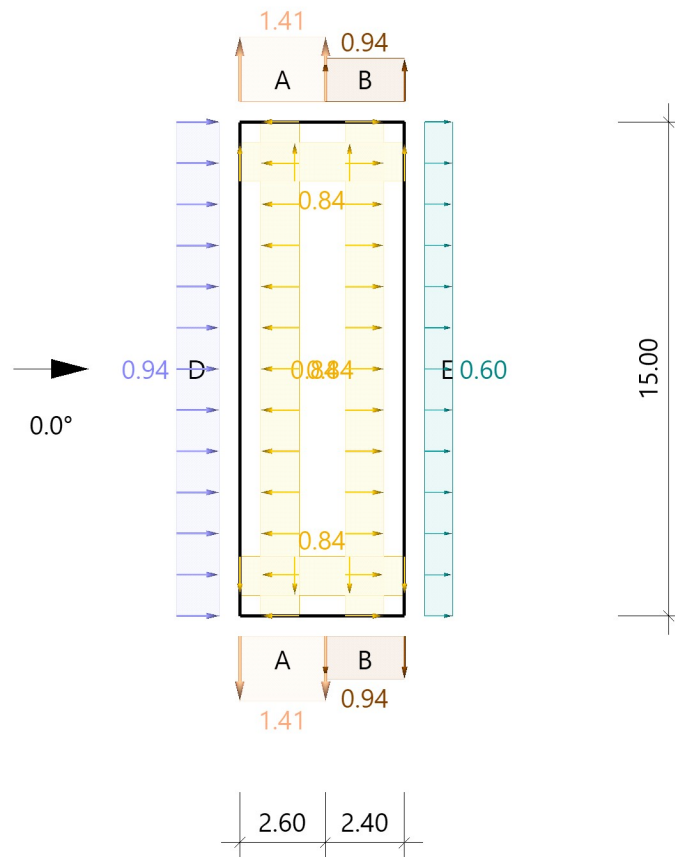
$$\delta_{vo} = 0.000$$

$$\delta_{bc} = 0.000$$

Left side is dominant.

Region	$\mu$	$C_{pe,10+}$	$C_{pe,1+}$	$C_{pi,10+}$	$C_{pi,10-}$	$C_{pi,1+}$	$C_{pi,1-}$	$W_{i,10+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,10-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,1+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,1-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]
inside	0.90	0.80	1.00	0.72	0.00	0.90	0.00	0.84	0.00	1.06	0.00

All values are characteristic ones.

**Graphic, 0°, Section wall**

Reference wind area for graphic = 10.00 m<sup>2</sup>
**Table, 0°, Section wall**

Reference influence width  $e = 13.00$  m  
Ratio  $h/d = 1.300$   $h/b = 0.433$   $d/b = 0.333$ 

Region	structural component	$C_{pe,10+}$	$C_{pe,10-}$	$C_{pe,1+}$	$C_{pe,1-}$	$W_{e,10+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,10-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,1+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,1-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$l_x$ [m]	$l_y$ [m]
D	Wand links	0.80	0.00	1.00	0.00	0.94	0.00	1.17	0.00		15.00
E	Wand rechts	0.00	-0.52	0.00	-0.52	0.00	-0.60	0.00	-0.60		15.00
A	Wand vorne	0.00	-1.20	0.00	-1.40	0.00	-1.41	0.00	-1.64	2.60	
B	Wand vorne	0.00	-0.80	0.00	-1.10	0.00	-0.94	0.00	-1.29	2.40	

All values are characteristic ones.

- 1 : the reference height  $z_e$  acc. to Figure 7.4 applies to the windward wall  
2 : Wand hinten contains the same values

Wind-inside pressure, building Closed  
provided that no more than 1 wall contains openings > 30%.

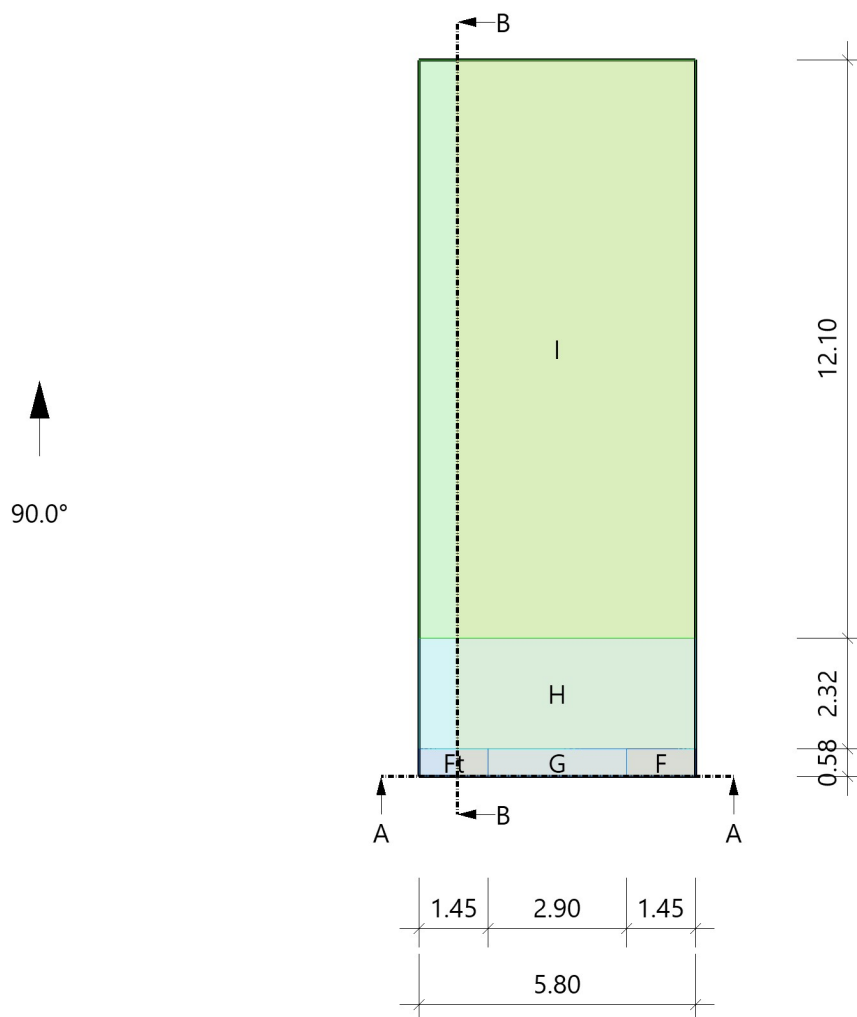
$$\Delta A_{le}/A_{le} = 4.10 \% \quad \Delta A_{ri}/A_{ri} = 0.00 \% \quad \Delta A_{vo}/A_{vo} = 0.00 \% \quad \Delta A_{bc}/A_{bc} = 0.00 \%$$

$$\delta_{le} = 999.000 \quad \delta_{ri} = 0.000 \quad \delta_{vo} = 0.000 \quad \delta_{bc} = 0.000$$

Left side is dominant.

Region	$\mu$	$C_{pe,10+}$	$C_{pe,1+}$	$C_{pi,10+}$	$C_{pi,10-}$	$C_{pi,1+}$	$C_{pi,1-}$	$W_{i,10+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,10-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,1+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,1-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]
inside	0.90	0.80	1.00	0.72	0.00	0.90	0.00	0.84	0.00	1.06	0.00

All values are characteristic ones.

**Graphic, 90°, Top view**

**Table, 90°, Top view**

Reference influence width  $e = 5.80 \text{ m}$ 

Region	structural component	$C_{pe,10+}$	$C_{pe,10-}$	$C_{pe,1+}$	$C_{pe,1-}$	$W_{e,10+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,10-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,1+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{e,1-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$l_x$ [m]	$l_y$ [m]
F	DF links	0.00	-1.90	0.00	-2.73	0.00	-2.23	0.00	-3.21	1.45	0.58
Ft	DF links	0.00	-1.30	0.00	-2.00	0.00	-1.52	0.00	-2.35	1.45	0.58
G	DF links	0.00	-1.47	0.00	-2.00	0.00	-1.72	0.00	-2.35	2.90	0.58
H	DF links	0.00	-1.00	0.00	-1.30	0.00	-1.17	0.00	-1.52	5.80	2.32
I	DF links	0.00	-0.83	0.00	-1.20	0.00	-0.98	0.00	-1.41	5.80	12.10

All values are characteristic ones.

The values of the adjoining wall surface are always to be implemented as wind undercurrents on the overhangs.

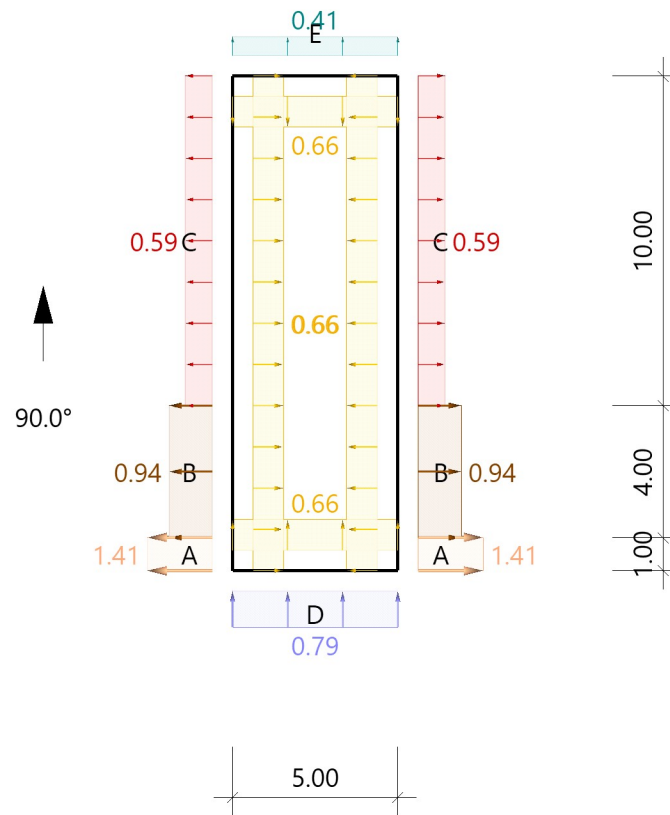
Wind-inside pressure, building Closed  
provided that no more than 1 wall contains openings > 30%.

$$\begin{aligned} \Delta A_{le}/A_{le} &= 4.10 \% & \Delta A_{ri}/A_{ri} &= 0.00 \% & \Delta A_{vo}/A_{vo} &= 0.00 \% & \Delta A_{bc}/A_{bc} &= 0.00 \% \\ \delta_{le} &= 999.000 & \delta_{ri} &= 0.000 & \delta_{vo} &= 0.000 & \delta_{bc} &= 0.000 \end{aligned}$$

Left side is dominant.

Region	$\mu$	$C_{pe,10+}$	$C_{pe,1+}$	$C_{pi,10+}$	$C_{pi,10-}$	$C_{pi,1+}$	$C_{pi,1-}$	$W_{i,10+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,10-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,1+}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$W_{i,1-}$ [kN/m <sup>2</sup> ]
inside	0.90	-0.63	-0.72	0.00	-0.56	0.00	-0.65	0.00	-0.66	0.00	-0.76

All values are characteristic ones.

**Graphic, 90°, Section wall**

Reference wind area for graphic = 10.00 m<sup>2</sup>
**Table, 90°, Section wall**

Reference influence width  $e = 5.00$  m

Ratio

 $h/d = 0.433$ 
 $h/b = 1.300$ 
 $d/b = 3.000$ 

Region	structural component	C <sub>pe,10+</sub>	C <sub>pe,10-</sub>	C <sub>pe,1+</sub>	C <sub>pe,1-</sub>	W <sub>e,10+</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	W <sub>e,10-</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	W <sub>e,1+</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	W <sub>e,1-</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	l <sub>x</sub> [m]	l <sub>y</sub> [m]
D (>5.00 m) <sup>1</sup>	Wand vorne	0.72	0.00	1.00	0.00	0.85	0.00	1.17	0.00	2.14	
D (<=5.00 m)	Wand vorne	0.72	0.00	1.00	0.00	0.79	0.00	1.09	0.00	5.00	
E	Wand hinten	0.00	-0.35	0.00	-0.35	0.00	-0.41	0.00	-0.41	5.00	
A	Wand links <sup>2</sup>	0.00	-1.20	0.00	-1.40	0.00	-1.41	0.00	-1.64		1.00
B	Wand links <sup>2</sup>	0.00	-0.80	0.00	-1.10	0.00	-0.94	0.00	-1.29		4.00
C	Wand links <sup>2</sup>	0.00	-0.50	0.00	-0.50	0.00	-0.59	0.00	-0.59		10.00

All values are characteristic ones.

- 1 : the reference height  $z_e$  acc. to Figure 7.4 applies to the windward wall  
2 : Wand rechts contains the same values

Wind-inside pressure, building Closed

provided that no more than 1 wall contains openings &gt; 30%.

$$\Delta A_{le}/A_{le} = 4.10 \%$$

$$\Delta A_{ri}/A_{ri} = 0.00 \%$$

$$\Delta A_{vo}/A_{vo} = 0.00 \%$$

$$\Delta A_{bc}/A_{bc} = 0.00 \%$$

$$\delta_{le} = 999.000$$

$$\delta_{ri} = 0.000$$

$$\delta_{vo} = 0.000$$

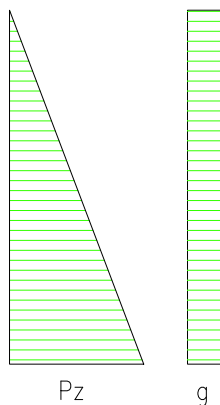
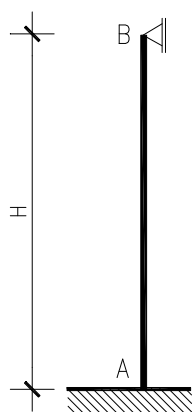
$$\delta_{bc} = 0.000$$

Left side is dominant.

Region	$\mu$	C <sub>pe,10+</sub>	C <sub>pe,1+</sub>	C <sub>pi,10+</sub>	C <sub>pi,10-</sub>	C <sub>pi,1+</sub>	C <sub>pi,1-</sub>	W <sub>i,10+</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	W <sub>i,10-</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	W <sub>i,1+</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]	W <sub>i,1-</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]
inside	0.90	-0.63	-0.72	0.00	-0.56	0.00	-0.65	0.00	-0.66	0.00	-0.76

All values are characteristic ones.

## poz 201 obtežba zasute stene objekt 1



AB STENA  $d := 35 \text{ cm}$

$H := 5.80 \text{ m}$

### obtežba:

#### horizontalna obtežba

ZEMELJSKI PRITISK

karakteristike zasipne zemljine

$\gamma := 19.00 \text{ kN/m}^3$

$\phi := 35$

$$\alpha := \frac{\phi \cdot 3.141}{180}$$

upoštevam mirni zemeljski pritisk

$k_a := 1 - \sin(\alpha)$

$k_a = 0.427$

horizontalni pritiski

$p_z := H \cdot \gamma \cdot k_a$

$p_z = 47.00 \text{ kN/m}^2$

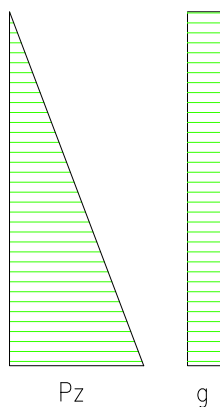
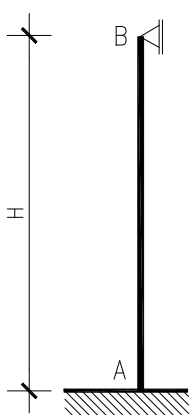
KORISTNA OBTEŽBA NA POVRŠINI

$P_0 := 5.00 \text{ kN/m}^2$

$g := P_0 \cdot k_a$

$g = 2.13 \text{ kN/m}^2$

## poz 201 obtežba zasute stene objekt 2



AB STENA  $d := 35 \text{ cm}$

$H := 3.60 \text{ m}$



## obtežba:

### horizontalna obtežba

#### ZEMELJSKI PRITISK

*karakteristike zasipne zemljine*

$$\gamma := 19.00 \text{ kN/m}^3$$

$$\varphi := 35$$

$$\varphi := \frac{\varphi \cdot 3.141}{180}$$

*upoštevam mirni zemeljski pritisk*

$$K_a := 1 - \sin(\varphi)$$

$$K_a = 0.427$$

*horizontalni pritiski*

$$p_z := H \cdot \gamma \cdot K_a$$

$$p_z = 29.17 \text{ kN/m}^2$$

#### KORISTNA OBTEŽBA NA POVRŠINI

$$P_0 := 5.00 \text{ kN/m}^2$$

$$g := P_0 \cdot K_a$$

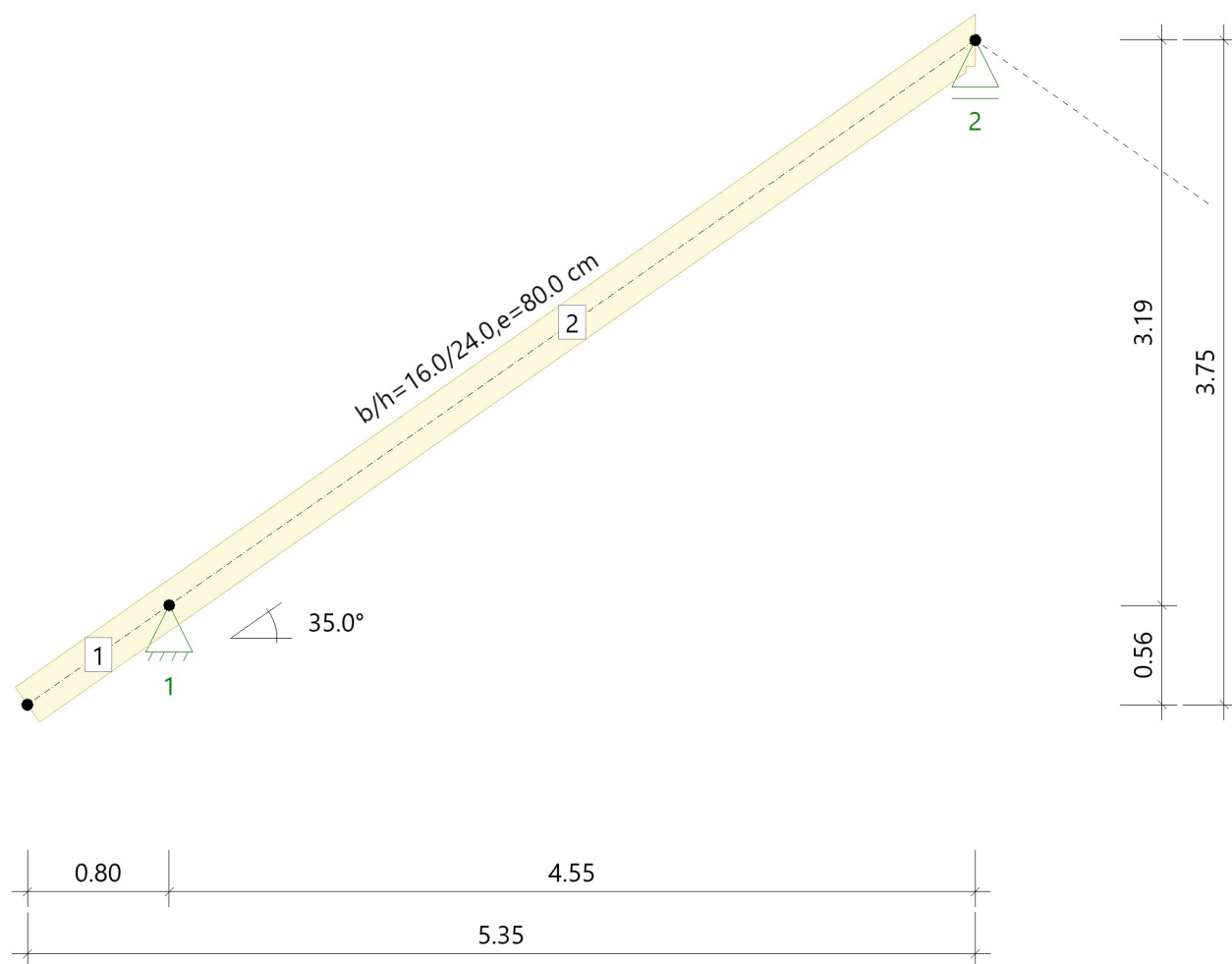
$$g = 2.13 \text{ kN/m}^2$$

**Item: špirovci**

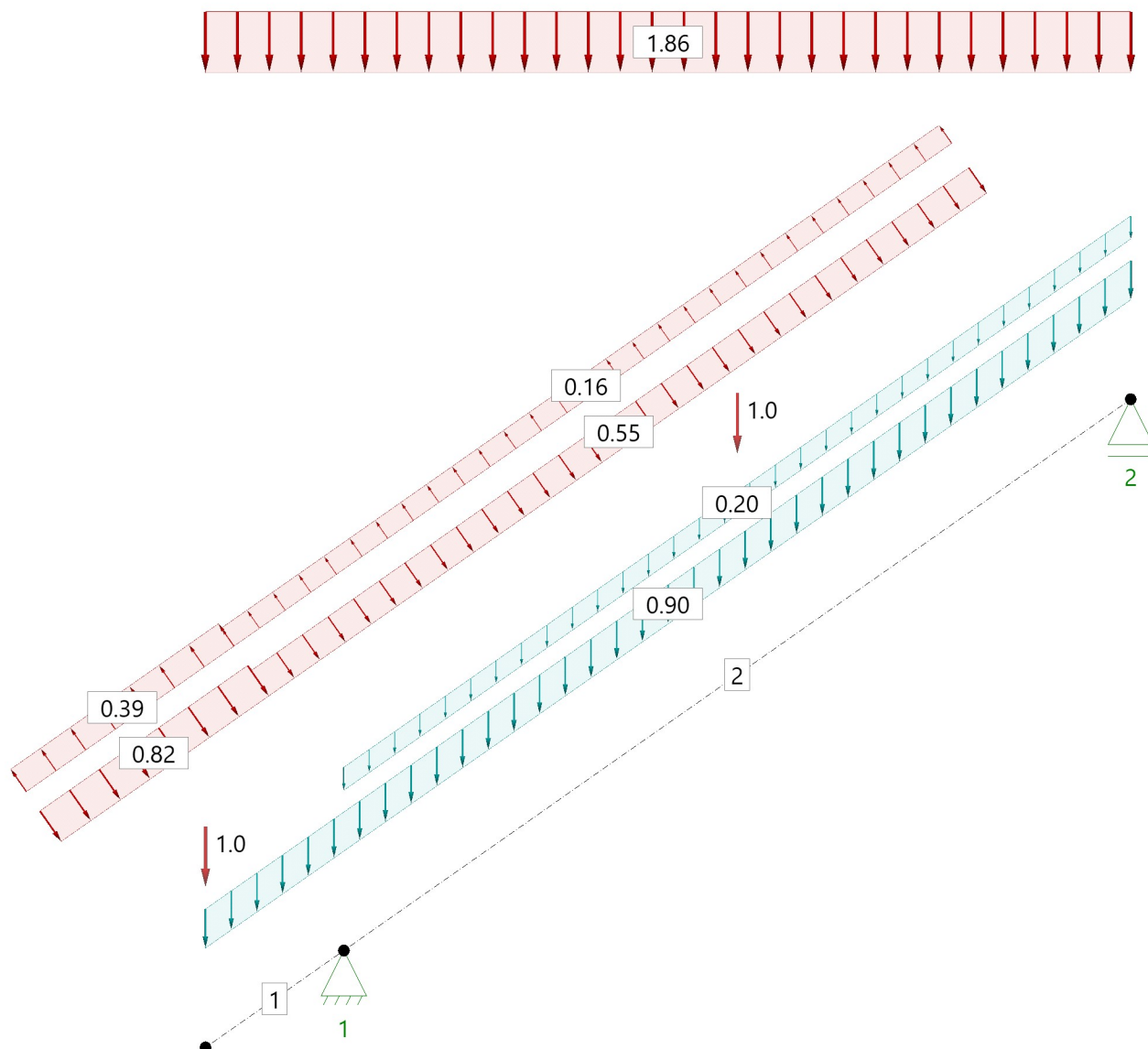
Design of Roofs (x64) Dach+ 02/24A (FRILO R-2024-2/P04)

**System**
**Common**

Softwood C24, Service class roofed, open; AH&lt;85%; BMC&lt;20%, CC 2

**System Graphics**


## Load graphics



## Material

### Material values Timber

Softwood C24 acc.to EN 338:2016

 $E_{0,mean} = 11000 \text{ N/mm}^2$   
 $G_{mean} = 690 \text{ N/mm}^2$ 
 $\rho_k = 350 \text{ kg/m}^3$ 

### Material Characteristics

$f_{m,k}$ $f_{v,k}$ N/mm <sup>2</sup>	$f_{t,0,k}$ $f_{c,0,k}$ N/mm <sup>2</sup>	$f_{t,90,k}$ $f_{c,90,k}$ N/mm <sup>2</sup>	$E_{0,mean}$ $E_{0,05}$ N/mm <sup>2</sup>	$E_{90,mean}$ $E_{90,05}$ N/mm <sup>2</sup>	$G_{mean}$ $G_{05}$ N/mm <sup>2</sup>	$\rho_k$ $\rho_m$ kg/m <sup>3</sup>	$\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
24.00 4.00	14.50 21.00	0.40 2.50	11000 7400	370 247	690 460	350 420	6.00

## Geometry

### Continuous Rafter

Rafter Spacing  $e = 80.0 \text{ cm}$  Total ridge height  $h = 6.00 \text{ m}$   
Length of Roof  $b_{\text{Roof}} = 15.00 \text{ m}$  Building length  $b_{\text{Wall}} = 15.00 \text{ m}$

**Rafter**

Span	Length BAR [m]	Length RAR [m]	Page	Slope [°]	Cross-section [cm]
Cantilever bottom	0.80	0.98	left	35.0	16.0/24.0
1	4.55	5.55	left	35.0	16.0/24.0

**Support**

No.	Member	Cx [kN/m]	Cz [kN/m]	Depth of birdsmouth joints t [cm]
1	Rafter left	Rigid	Rigid	0.0
2	Rafter left	0.00	Rigid	3.0

**Cross-section Properties**
**Cross-section Properties**

Member	Description	A [cm <sup>2</sup> ]	Iy [cm <sup>4</sup> ]	Wy [cm <sup>3</sup> ]
Rafter left	16.0/24.0	384.0	18432	1536

**Tilt-/ Buckling-Lengths**
**Rafter left**

Buckling in plane: from eigenvalue limited to...0.90\*L

Buckling out of plane: kept continuously

Tilting: kept continuously

**Calculation Rules**

Deflections are always taken into account on the cantilever.

The rod length is always used as the reference length for the total deflection verification.

Caution! If bars are connected without a support, their bar lengths are added up.

Wind loads from undergrate blast are assumed to be dependent.

Wind loads from internal wind pressure are assumed to be dependent.

Load cases with loads whose expected deformations are opposite are not included.

Combinations of load cases whose expected deformations are opposite are not used.

The stiffness should be reduced as a result of creep from permanent and quasi-permanent load components.

With wind, kmod is set as the mean value of short and very short.

Wind loads for lateral flow in Inconvenient area

Snow on the left roof surface is prevented from sliding off.

Roof live loads of the category H are only considered as individual loads.

Roof live loads of the category H are not considered in reaction forces.

**Loads**
**Load Pre-settings**
**Rafter**

Roofing	g1 = 0.70 kN/m <sup>2</sup>	Act = 99
Construction	g2 = 0.20 kN/m <sup>2</sup>	
Loft conversion	g3 = 0.20 kN/m <sup>2</sup>	
Loft Conversion bottom	gb = 0.00 kN/m <sup>2</sup>	
With dead weight of members, γ = 6.00 kN/m <sup>3</sup>		
Roofload Cat.H	Q = 1.0 kN	Act = 8

**Boundary conditions**

Total ridge height	h = 6.00 m
Length of Roof	b,Roof = 15.00 m
Building length	b, Wall = 15.00 m
Building width on the right	br = 0.00 m

**Snow / wind loads for the calculation - User-defined value**

EN 1991-1-3:2010, EN 1991-1-4:2010

Terrain elevation Altitude = 620.00 m

Ground Snow Load sk = 2.33 kN/m<sup>2</sup>

Wind pressure qp,0(h) = 1.17 kN/m<sup>2</sup>

Wind pressure qp,90(h) = 1.00 kN/m<sup>2</sup>

### Auxiliary values

Wind pressure reference area	$A_{ref} = 10.00 \text{ m}^2$			
Wind reference length (Roof)	$e_0 = 12.00 \text{ m}$	$e_{90} = 5.35 \text{ m}$		
Wind reference length (Wall)	$e_0 = 12.00 \text{ m}$	$e_{90} = 4.55 \text{ m}$		
	$h/d = 1.319$	$h/b = 0.400$	$d/b = 0.303$	
for gable-side flow:	$h/d = 0.400$	$h/b = 1.319$	$d/b = 3.297$	

### Classification of Actions

No.	Name	$\gamma_{sup}$	$\gamma_{inf}$	$\psi_0$	$\psi_1$	$\psi_2$	KLED
99	Permanent loads	1.35	1.00	1.00	1.00	1.00	permanent
8	Cat. H: roofs	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	short-term
9	Wind loads	1.50	0.00	0.60	0.20	0.00	short/instant
10	Snow loads $H < 1000 \text{ m}$	1.50	0.00	0.50	0.20	0.00	short-term

### Load values

#### Snow load

Name	Page	$\mu$			Load value	(according to standard)	
Roof load	left	0.80	0.00	0.00	1.86	1.86	$\text{kN/m}^2$
Non-blown portion (for blown load cases)	left	0.80	0.00	0.00	1.86	1.86	$\text{kN/m}^2$
Blown portion (for blown load cases)	left	0.80	0.00	0.00	0.93	0.93	$\text{kN/m}^2$

#### Wind loads

Name	Page	$c_{p+}$	$c_{p-}$	Pressure [ $\text{kN/m}^2$ ]	Suction [ $\text{kN/m}^2$ ]	Pressure (Standard) [ $\text{kN/m}^2$ ]	Suction (Standard) [ $\text{kN/m}^2$ ]
F	from left	0.70	-0.33	0.82	-0.39	0.82	-0.39
G	from left	0.70	-0.33	0.82	-0.39	0.82	-0.39
H	from left	0.47	-0.13	0.55	-0.16	0.55	-0.16
D	from left	0.80	0.00	0.94	0.00	0.94	0.00
E	from left	0.00	-0.52	0.00	-0.60	0.00	-0.60
I	from the right	0.00	-0.33	0.00	-0.39	0.00	-0.39
J	from the right	0.00	-0.43	0.00	-0.51	0.00	-0.51
D	from the right	0.80	0.00	0.94	0.00	0.94	0.00
E	from the right	0.00	-0.52	0.00	-0.60	0.00	-0.60

### Combinations

#### LC Combinations

No.	Name		Sit	KLED
1	$1.35 \cdot g + 1.50 \cdot s$	ULS <sup>1</sup>	$p/t^2$	4 <sup>3</sup>
2	$1.35 \cdot g + 1.50 \cdot s + 0.90 \cdot (w_{Luv+}) + (w_{ULuv})$	ULS <sup>1</sup>	$p/t^2$	6 <sup>4</sup>
4	$1.35 \cdot g + 1.50 \cdot s + 0.90 \cdot (w_{rLee-}) + (w_{ULee})$	ULS <sup>1</sup>	$p/t^2$	6 <sup>4</sup>
5	$1.35 \cdot g + 0.75 \cdot s + 1.50 \cdot (w_{rLee-}) + (w_{ULee})$	ULS <sup>1</sup>	$p/t^2$	6 <sup>4</sup>
7	$1.35 \cdot g + 1.50 \cdot F_{mCl}$	ULS <sup>1</sup>	$p/t^2$	4 <sup>3</sup>
11	$1.00 \cdot g + 1.00 \cdot s$	SLS <sup>5</sup>	char <sup>6</sup>	4 <sup>3</sup>
12	$1.00 \cdot g + 1.00 \cdot s + 0.60 \cdot (w_{Luv+}) + (w_{ULuv})$	SLS <sup>5</sup>	char <sup>6</sup>	6 <sup>4</sup>

The assignment of the short case names can be found in the table of load cases.

Es wurden nicht alle Kombinationen gebildet. Siehe dazu Einstellungen unter Berechnungsregeln.

- 1 : ULS=Structural failure
- 2 : p/t=persistent/transient (Persistent/Transient Situation)
- 3 : Load duration class:4=short-term
- 4 : Load duration class:6=short/instant
- 5 : SLS=Serviceability
- 6 : char=characteristic (Characteristic Situation)

### Results

#### Rafter left 16.0/24.0 e = 80.0 cm

ULS acc.to DIN EN 1995:2013, based on EN 1995:2014, Consequence class 2

**Checks in Persistent/Transient Situation**

Combi	Sit	Check	$N_{x,d}$ [kN]	$M_{y,d}$ [kNm]	$V_{z,d}$ [kN]	$\sigma_{n,d}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$\sigma_{m,y,d}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$\tau_d$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$\eta$	$S_{ky}$ [m]	$S_{kz}$ [m]	$S_b$ [m]
2	p/t <sup>1</sup>	Stress (Span)	0.6	11.46	0.2	0.02	7.46		<b>0.41</b>			
7	p/t <sup>1</sup>	Stress (Column)	1.6	-1.70	-2.3	0.04	-1.11		<b>0.07</b>			
2	p/t <sup>1</sup>	Stability	-4.7	11.46	0.0	-0.12	7.46		<b>0.41</b>	1.72	0.00	0.00
2	p/t <sup>1</sup>	Shear	5.9	0.00	-8.5			-0.38	<b>0.25</b>			

The composition of the load case combinations can be found in the table of load case combinations.

1 : p/t=persistent/transient (Persistent/Transient Situation)

SLS checks acc.to DIN EN 1995:2013, based on EN 1995:2014, Consequence class 2

Combi	Check		Beam	x [m]	WG <sub>inst</sub> [cm]	WG <sub>fin</sub> [cm]	WQ <sub>inst,char</sub> [cm]	WQ <sub>inst,qprm</sub> [cm]	WQ <sub>fin</sub> [cm]	W <sub>tot</sub> [cm]		W <sub>lim</sub> [cm]	L/..	η
12	W <sub>inst</sub>	1	local	2	2.78	0.5	0.7			1.2	<	1.9	300	<b>0.64</b>
12	W <sub>inst</sub>	1	total	1 <sup>2</sup>	0.00	-0.3	-0.4			-0.6	<	0.7	150	<b>0.96</b>
11	W <sub>net</sub>	3	local	2	2.78	(0.5)		(0.0)	0.0	0.9	<	1.9	300	<b>0.51</b>
11	W <sub>net</sub>	3	total	1 <sup>2</sup>	0.00	(-0.3)	-0.5	(0.0)	0.0	-0.5	<	0.7	150	<b>0.76</b>
12	W <sub>fin</sub>	4	local	2	2.78	(0.5)	0.9	(0.7)	0.7	1.6	<	2.8	200	<b>0.58</b>
12	W <sub>fin</sub>	4	total	1 <sup>2</sup>	0.00	(-0.3)	-0.5	(-0.4)	-0.4	-0.8	<	1.0	100	<b>0.87</b>

Values in () are only informative.

The rod length is always used as the reference length for the total deflection verification.

For the local deflection verification, the member length is always used as the reference length.

Member lengths of members that are connected to each other without support are added up.

1 : Winst =  $W_{G,inst} + W_{Q,inst,char}$   
2 : Cantilever  
3 : Wnet =  $W_{G,fin} + W_{Q,fin,qprm} - W_c$   
4 : Wfin =  $W_{G,fin} + W_{Q,fin,char}$

**Support**
**Support Reactions per Act**

Act		Support 1		Support 2	
		max [kN/m]	min [kN/m]	max [kN/m]	min [kN/m]
99	vertical	5.12 <sup>1</sup>	5.12 <sup>1</sup>	3.75 <sup>1</sup>	3.75 <sup>1</sup>
	horizontal	0.00 <sup>1</sup>	0.00 <sup>1</sup>	0.00 <sup>1</sup>	0.00 <sup>1</sup>
9	vertical	0.63 <sup>2</sup>	-0.22 <sup>3</sup>	1.87 <sup>2</sup>	-1.53 <sup>3</sup>
	horizontal	1.22 <sup>3</sup>	-1.75 <sup>2</sup>	0.00 <sup>5</sup>	0.00 <sup>5</sup>
10	vertical	5.86 <sup>4</sup>	5.86 <sup>4</sup>	4.11 <sup>4</sup>	4.11 <sup>4</sup>
	horizontal	0.00 <sup>5</sup>	0.00 <sup>5</sup>	0.00 <sup>5</sup>	0.00 <sup>5</sup>

all values are characteristic values

Support forces are always positive in the direction of the global and local axes.

1 : Load Cases:g  
2 : Load Cases:(wLuv+)+(wULuv)  
3 : Load Cases:(wLee-)+(wULee)  
4 : Load Cases:s  
5 : Load Cases:

**Max-/Min-Support Reactions**

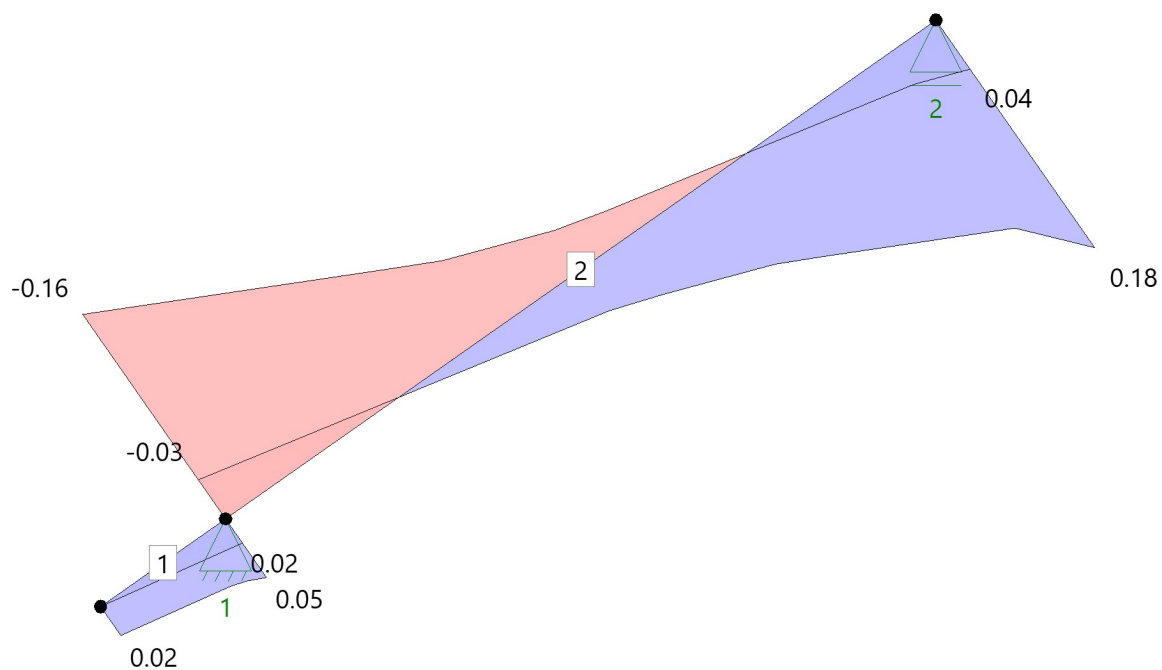
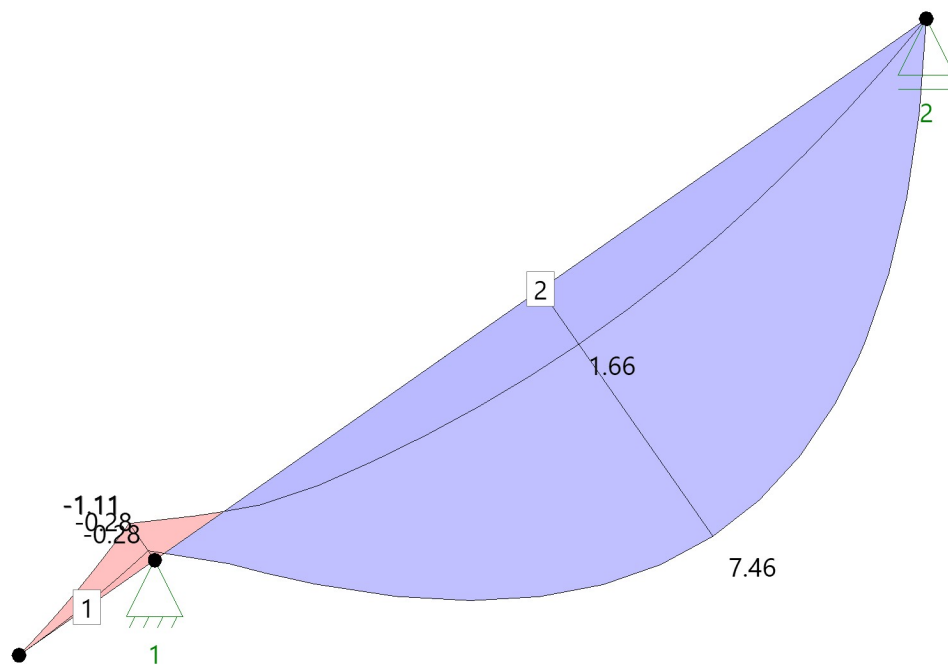
Support	max FZ [kN/m]	rel FX [kN/m]	LC-Combi	rel FZ [kN/m]	max FX [kN/m]	LC-Combi
1	16.27	-1.58	LfK.2	10.98	1.83	LfK.5
2	12.91	0.00	LfK.2			

Support forces are always positive in the direction of the global and local axes.

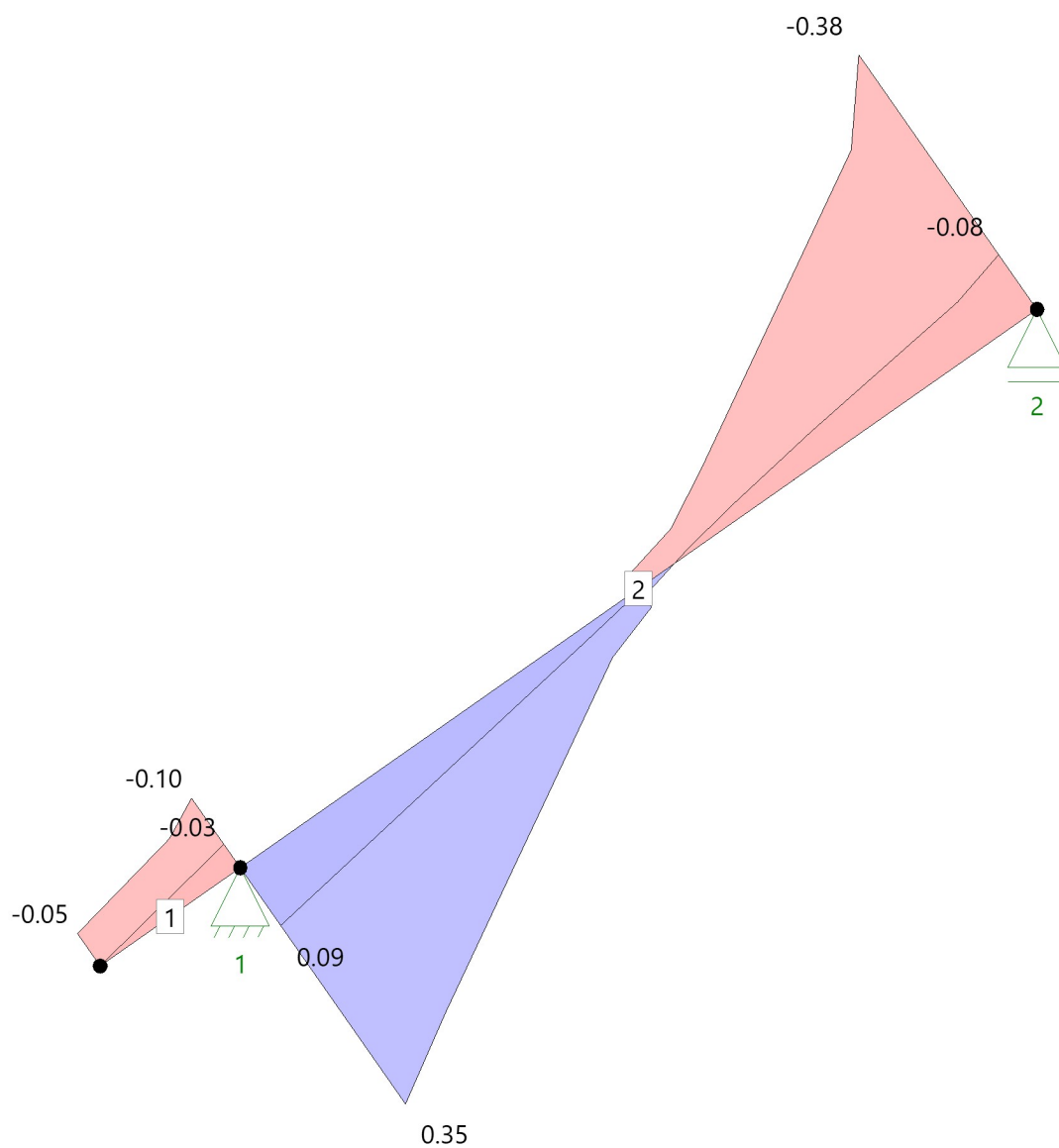
Support	min FZ [kN/m]	rel FX [kN/m]	LC-Combi	rel FZ [kN/m]	min FX [kN/m]	LC-Combi
1	6.58	1.83	LfK.10	7.85	-2.63	LfK.9
2	2.78	0.00	LfK.10			

Support forces are always positive in the direction of the global and local axes.


**Graphic Stresses**

Enveloping Sigma Nd [N/mm<sup>2</sup>]

Enveloping Sigma Myd [N/mm<sup>2</sup>]


Envelope for Taud [N/mm<sup>2</sup>]





	Objekt: ŠPORTNI PARK COL	
	Pozicija: OBJEKT 1	Št. načrta: <b>901/2027</b>

**Osnovni podatki o modelu**

Datoteka: objekt 1.twp  
Datum preračuna: 8.7.2024

Način preračuna: 3D model

- ☒ Teorija I-ga reda    
 ☐ Modalna analiza    
 ☐ Stabilnost  
☐ Teorija II-ga reda    
 ☐ Seizmični preračun    
 ☐ Faze gradnje  
☐ Nelinearen preračun

**Velikost modela**

Število vozlišč: 4081  
 Število ploskovnih elementov: 3980  
 Število grednih elementov: 0  
 Število robnih elementov: 12960  
 Število osnovnih obtežnih primerov: 4  
 Število kombinacij obtežb: 0

**Enote mer**

Dolžina: m [cm,mm]  
 Sila: kN  
 Temperatura: Celsius

**Vhodni podatki - Konstrukcija**
**Tabele materialov**

No	Naziv materiala	E[kN/m <sup>2</sup> ]	$\mu$	$\gamma$ [kN/m <sup>3</sup> ]	$\alpha t[1/C]$	Em[kN/m <sup>2</sup> ]	$\mu m$
1	C 30/37	3.300e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.300e+7	0.20

**Seti plošč**

No	d[m]	e[m]	Material	Tip preračuna	Ortotropija	E2[kN/m <sup>2</sup> ]	G[kN/m <sup>2</sup> ]	$\alpha$
<1>	0.300	0.150	1	Tanka plošča	Izotropna			
<3>	0.250	0.125	1	Tanka plošča	Izotropna			
<4>	0.350	0.175	1	Tanka plošča	Izotropna			

**Seti površinskih podpor**

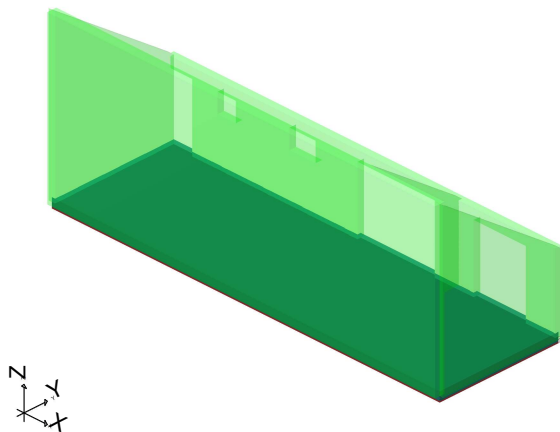
Set	K,R1	K,R2	K,R3
1	2.000e+4	2.000e+4	3.500e+4

**Konture plošč**

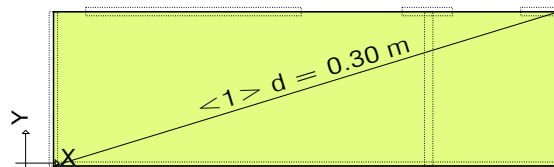
No	Konturna vozlišča	Sklop	Set
1	1-497-3819-2841-1	Nivo: [0.00 m]	1
2	1-850-3994-2841-1	Okvir: H_1	4
3	3819-3664-3988-3720-3199-2825-3440-2684-2138-722-1273-1090-1155-4081-3819 (1486-1647-1487-1336-1486) (2087-2313-2144-1928-2087)	Okvir: H_2	3
4	1-850-1155-497-1	Okvir: V_1	3
5	1955-3396-3674-3029-1955	Okvir: V_2	3
6	2841-3994-4081-3819-2841	Okvir: V_3	3

**Konture površinskih podpor**

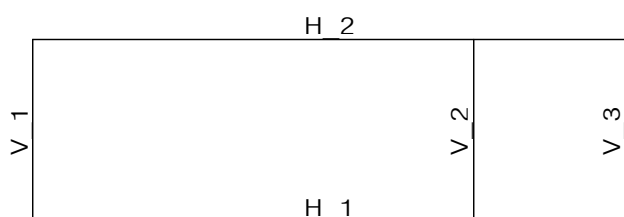
No	Konturna vozlišča	Sklop	Set
1	1-497-3819-2841-1	Nivo: [0.00 m]	1



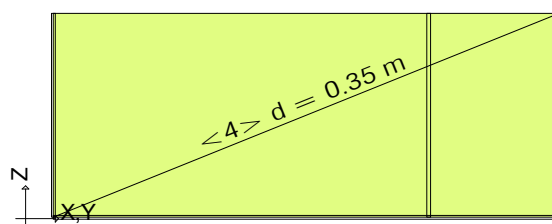
Izometrija



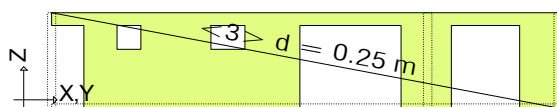
Nivo: [0.00 m]



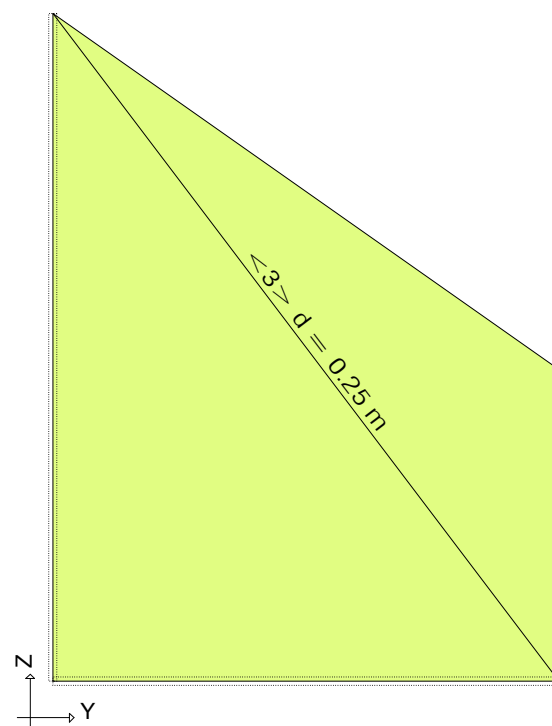
Dispozicija okvirjev



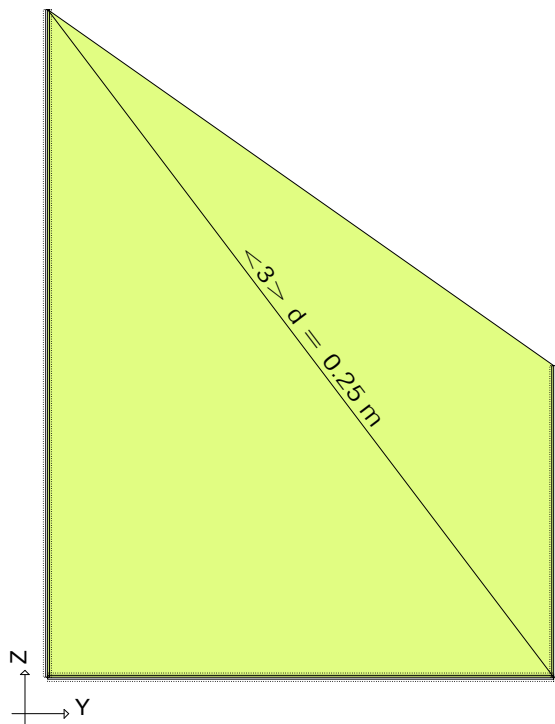
Okvir: H\_1




Okvir: H\_2

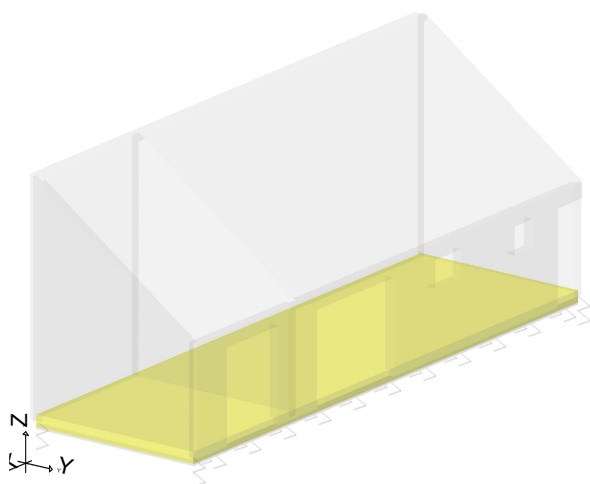


Okvir: V\_1

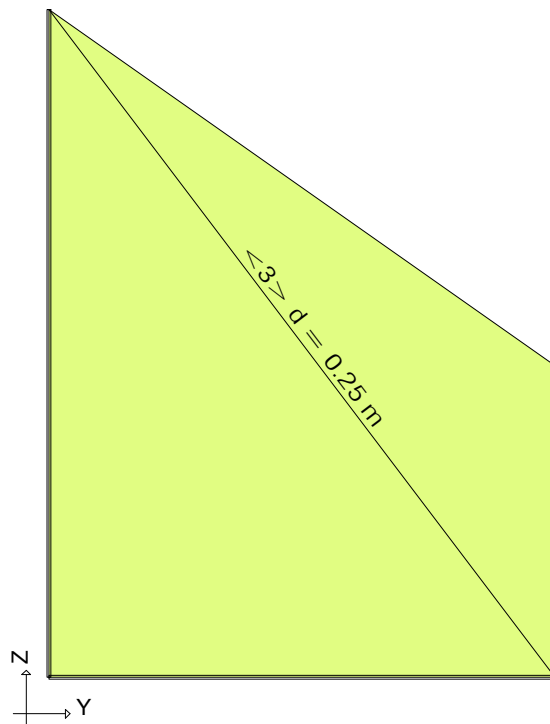


Okvir: V\_2


Plošča / Zid  
1. d = 0.30 m 

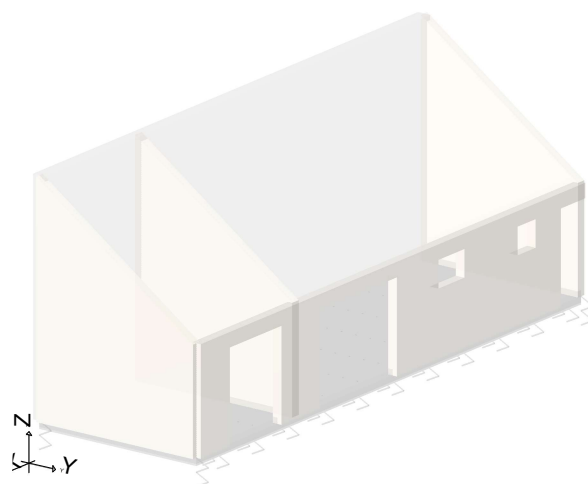


Seti numeričnih podatkov  
Plošča / Zid (1)




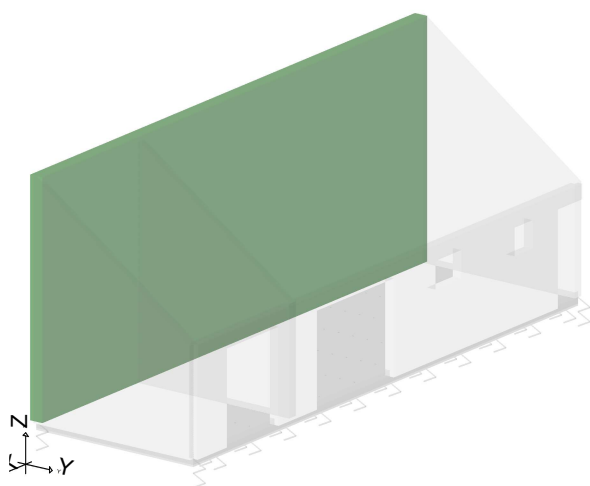
Okvir: V\_3

Plošča / Zid  
3. d = 0.25 m 



Seti numeričnih podatkov  
Plošča / Zid (3)

Plošča / Zid
4. d = 0.35 m 



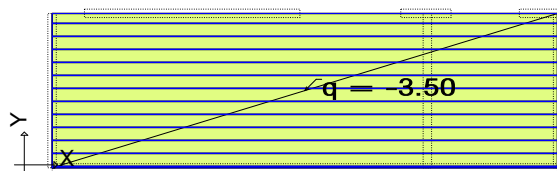
Seti numeričnih podatkov  
Plošča / Zid (4)

**Vhodni podatki - Obtežba**

**Lista obtežnih primerov**

LC	Naziv
1	lastna + stalna
2	korisna

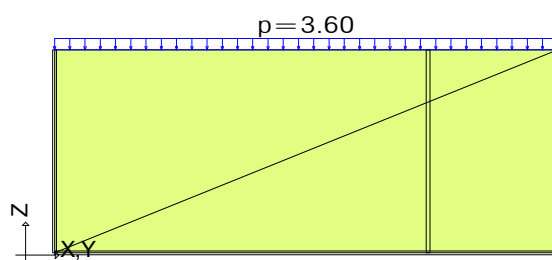
Obt. 1: lastna + stalna



Nivo: [0.00 m]

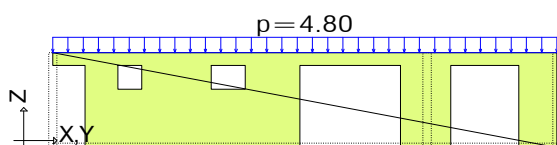
LC	Naziv
3	sneg
4	zemeljski pritisak

Obt. 1: lastna + stalna

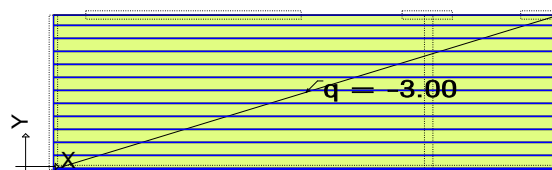


Okvir: H\_1

Obt. 1: lastna + stalna

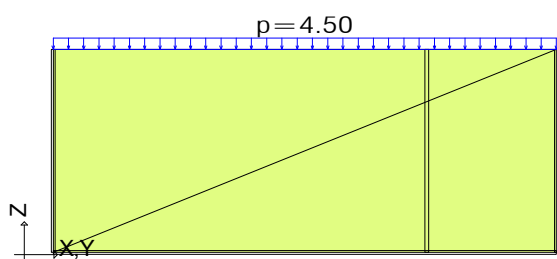


Obt. 2: koristna



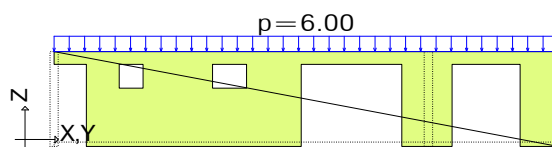
Okvir: H\_2

Obt. 3: sneg



Nivo: [0.00 m]

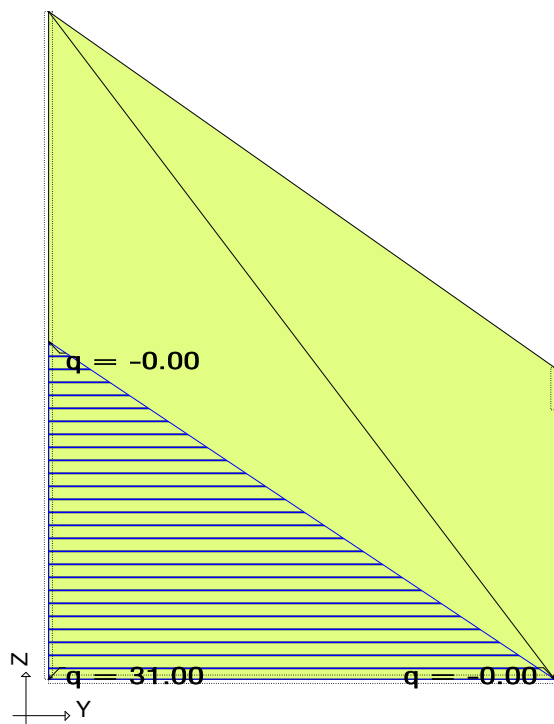
Obt. 3: sneg



Okvir: H\_1

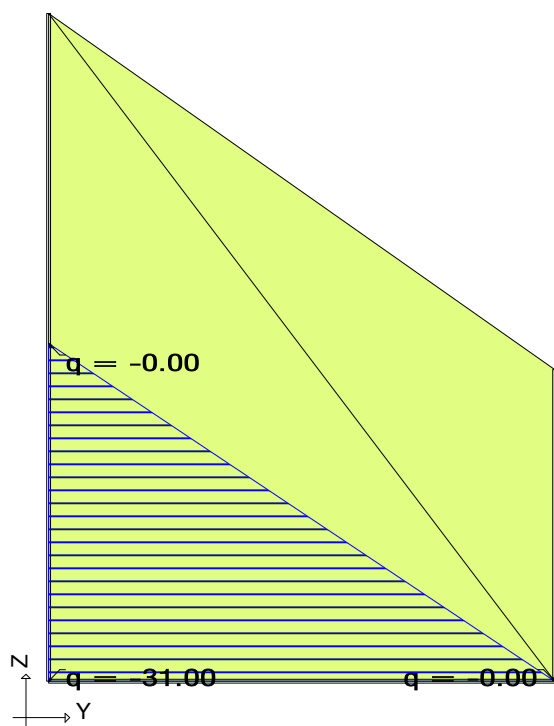
Okvir: H\_2

Obt. 4: zemeljski pritisk



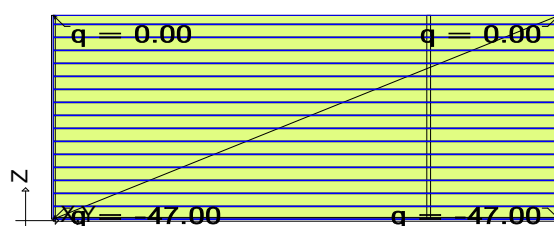
Okvir: V\_1

Obt. 4: zemeljski pritisk



Okvir: V\_3

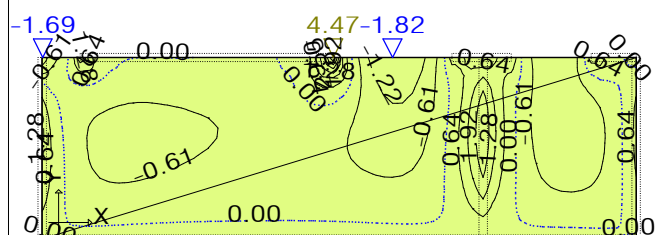
Obt. 4: zemeljski pritisk



Okvir: H\_1



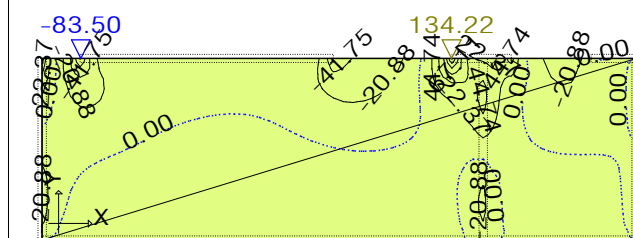
Obt. 1: lastna + stalna
-------------------------



Nivo: [0.00 m]

Vplivi v plošči: max  $M_x = 4.47$  / min  $M_x = -1.82$ ...

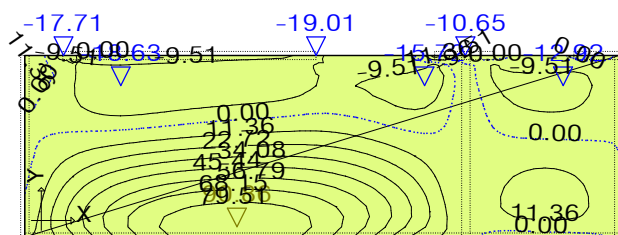
Obt. 4: zemeljski pritisk
---------------------------



Nivo: [0.00 m]

Vplivi v plošči: max  $M_x = 134.22$  / min  $M_x = -83...$

Obt. 4: zemeljski pritisk

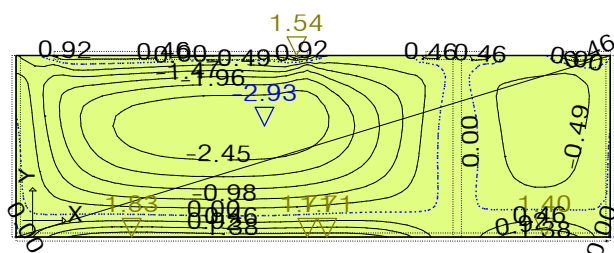


Nivo: [0.00 m]

Vplivi v plošči: max My= 90.86 / min My= -19.01

Obt. 1: lastna + stalna

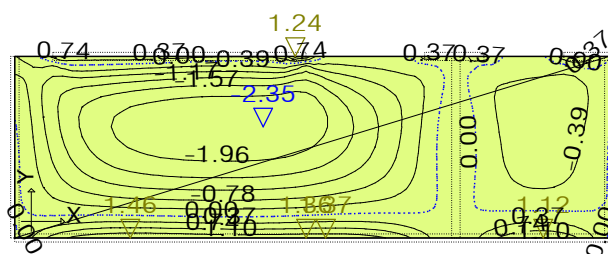
Obt. 3: sneg



Nivo: [0.00 m]

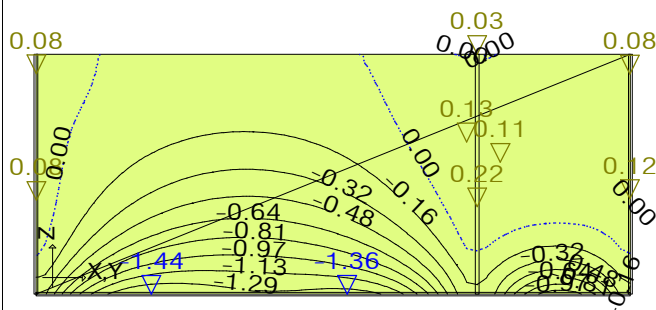
Vplivi v plošči: max My= 1.83 / min My= -2.93

Obt. 1: lastna + stalna



Nivo: [0.00 m]

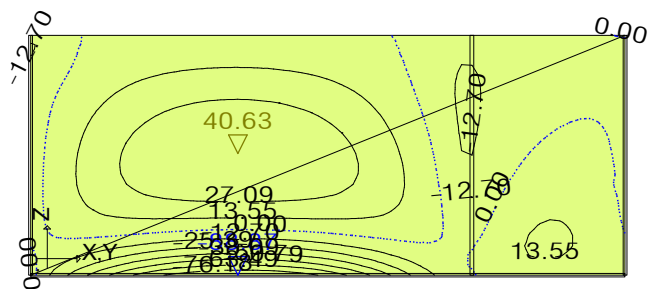
Vplivi v plošči: max My= 1.46 / min My= -2.35



Okvir: H\_1

Vplivi v plošči: max My= 0.22 / min My= -1.44

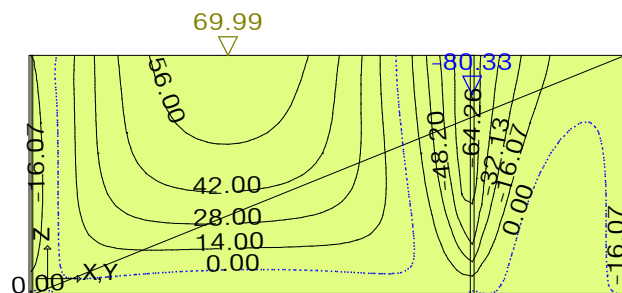
Obt. 4: zemeljski pritisk



Okvir: H\_1

Vplivi v plošči: max My= 40.63 / min My= -88....

Obt. 4: zemeljski pritisk

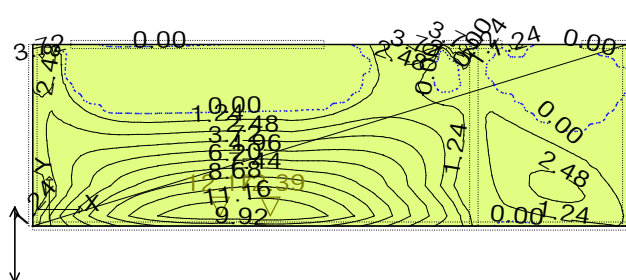


Okvir: H\_1

Vplivi v plošči: max Mx= 69.99 / min Mx= -80....

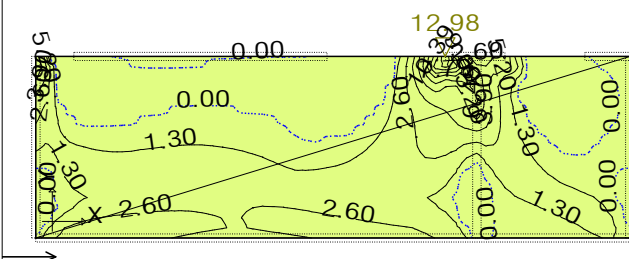
**Dimenzioniranje (beton)**

Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B,  $a=5.0...$



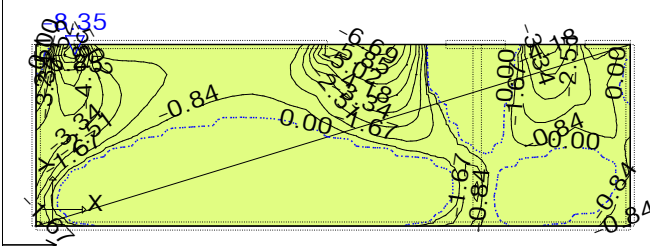
Nivo: [0.00 m]  
Aa - sp.cona - Smer 2 - max Aa2,s= 12.39 c...

Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B,  $a=5.0...$



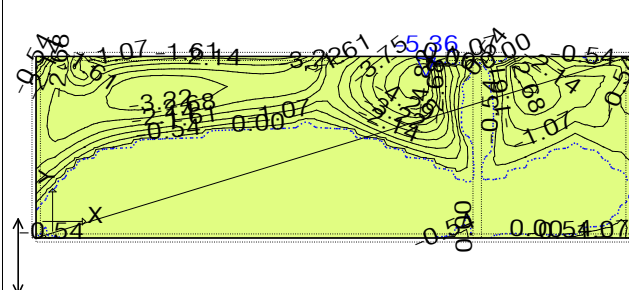
Nivo: [0.00 m]  
Aa - sp.cona - Smer 1 - max Aa1,s= 12.98 c...

Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B,  $a=5.0...$



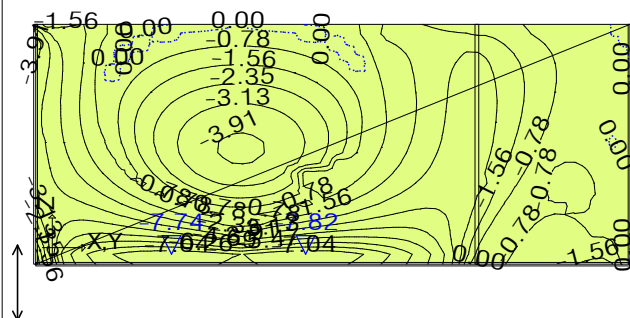
Nivo: [0.00 m]  
Aa - zg.cona - Smer 1 - max Aa1,z= -8.35 cm<sup>2</sup>/m

Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B,  $a=5.0...$



Nivo: [0.00 m]  
Aa - zg.cona - Smer 2 - max Aa2,z= -5.36 cm<sup>2</sup>/m

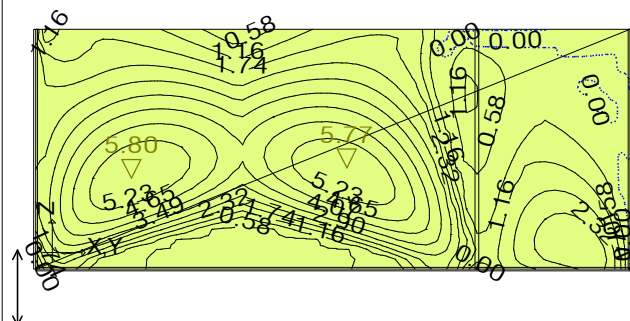
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Okvir: H\_1

Aa - zg.cona - Smer 2 - max Aa2,z= -7.82 cm²/m

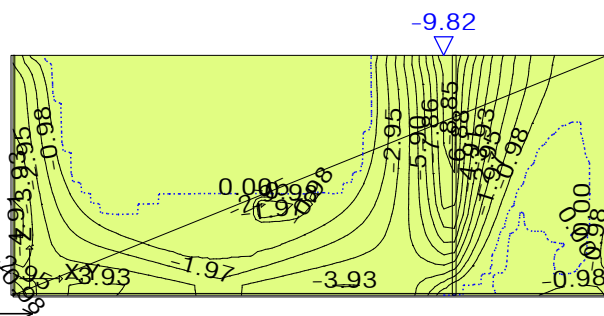
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Okvir: H\_1

Aa - sp.cona - Smer 2 - max Aa2,s= 5.80 cm²/m

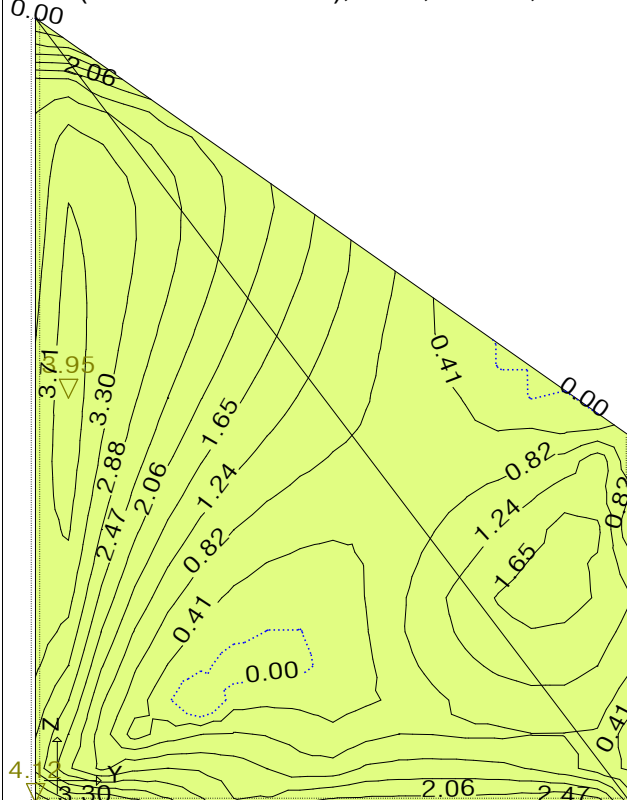
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Okvir: H\_1

Aa - zg.cona - Smer 1 - max Aa1,z= -9.82 cm²/m

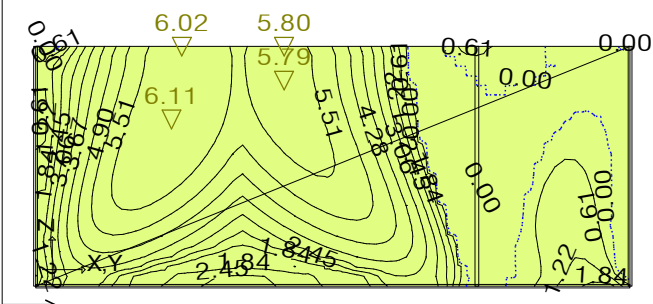
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Okvir: V\_1

Aa - sp.cona - Smer 1 - max Aa1,s= 4.12 cm²/m

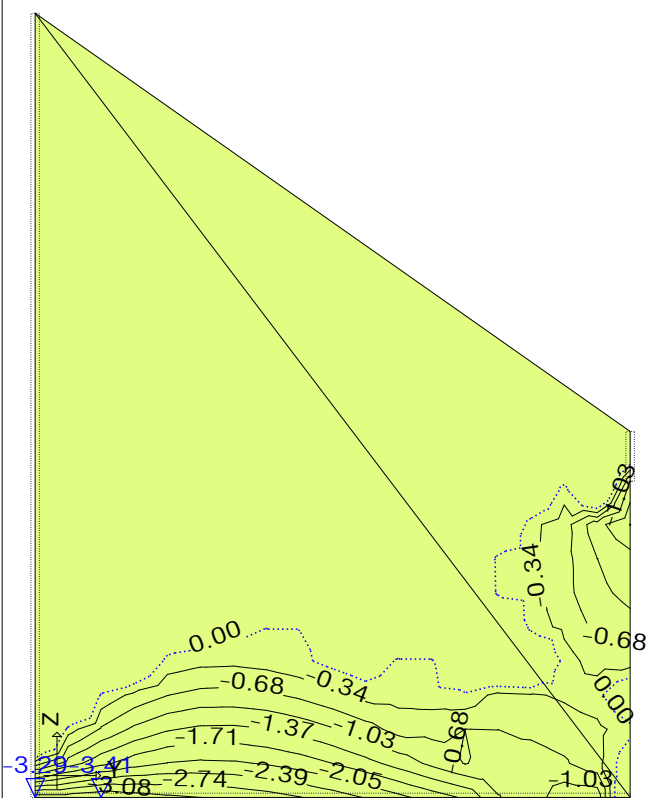
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



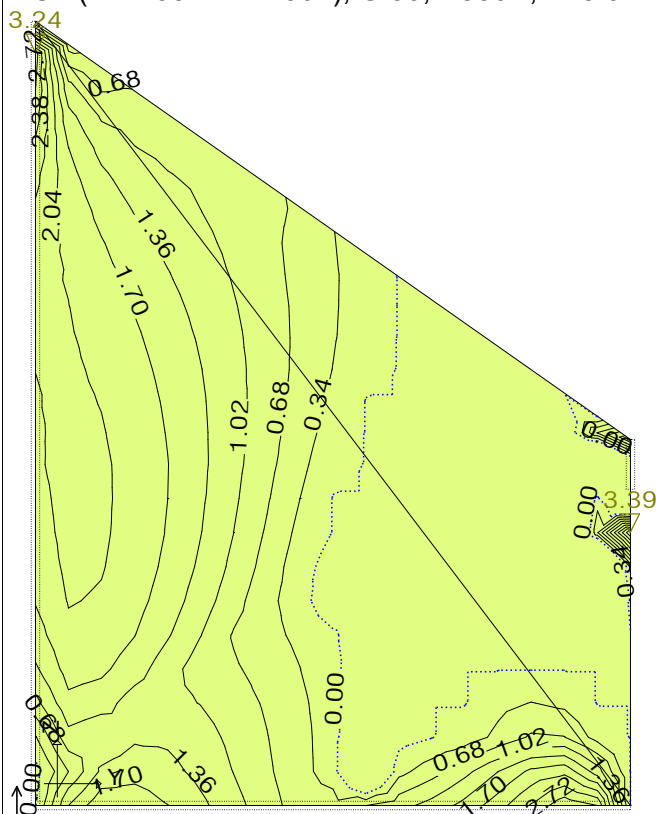
Okvir: H 1

Aa - sp.  $\bar{c}o_n$  - Smer 1 - max Aa<sub>1,s</sub> = 6.11 cm<sup>2</sup>/m

Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B,  $\alpha = 5.0 \dots$

 $\vec{OK}_{vir}: V \rightarrow 1$ 

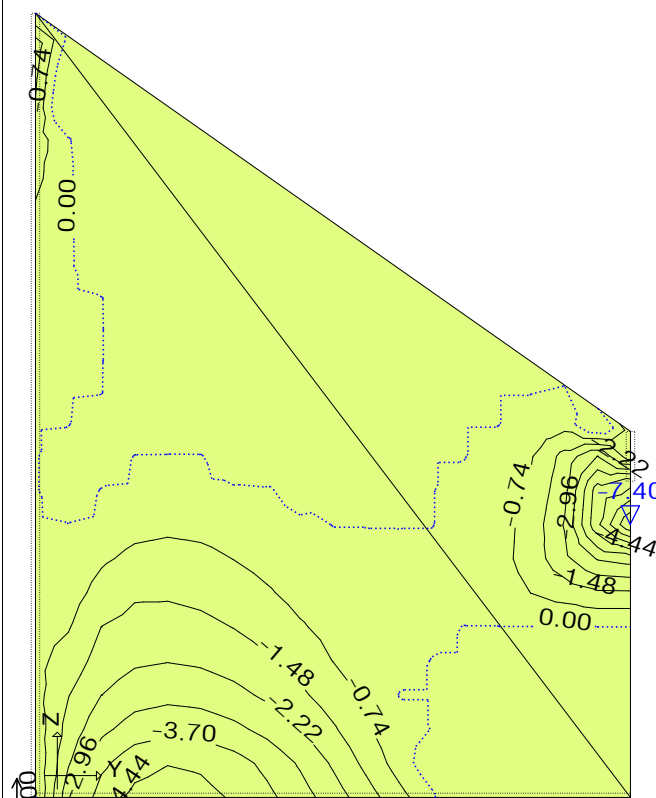
Aa - zg.cona - Smer 1 - max Aa1,z = -3.41 cm<sup>2</sup>/m



Okvir: V 1

Aa - sp. cona - Smer 2 - max Aa<sub>2,s</sub> = 3.39 cm<sup>2</sup>/m

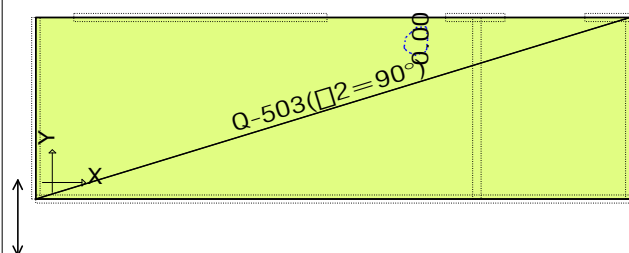
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B,  $\alpha = 5.0 \dots$



Okvir: V 1

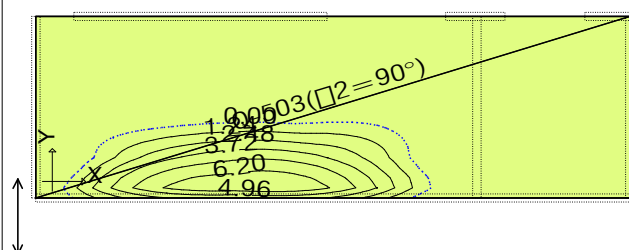
Aa - zg.cona - Smer 2 - max Aa2,z= -7.40 cm<sup>2</sup>/m

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



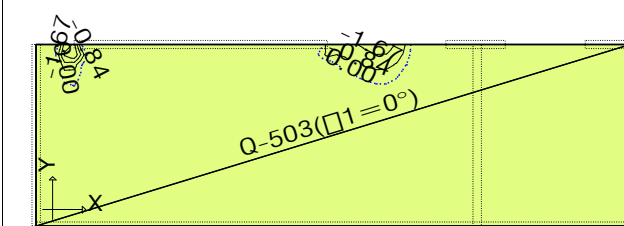
Nivo: [0.00 m]  
Aa - zg.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



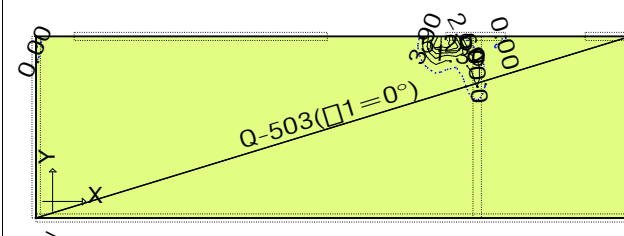
Nivo: [0.00 m]  
Aa - sp.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



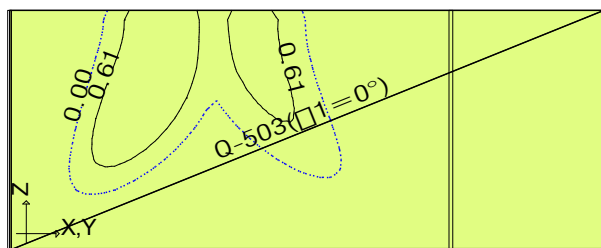
Nivo: [0.00 m]  
Aa - zg.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...

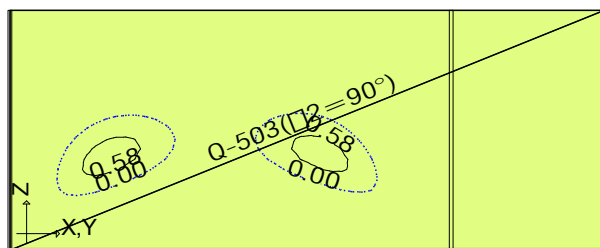


Nivo: [0.00 m]  
Aa - sp.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...

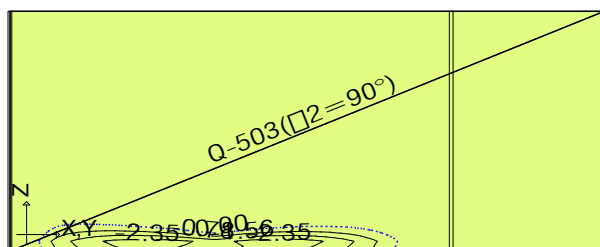
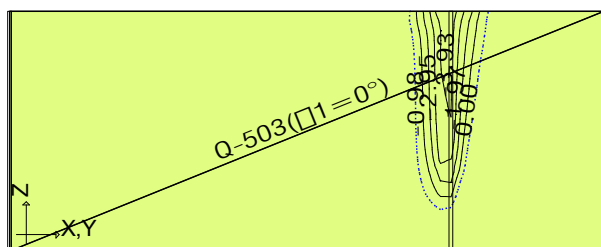


Okvir: H\_1  
Aa - sp.cona

Okvir: H\_1  
Aa - sp.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...


Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Okvir: H\_1  
Aa - zg.cona

Okvir: H\_1  
Aa - zg.cona



	Objekt: ŠPORTNI PARK COL	
	Pozicija: OBJEKT 2	Št. načrta: <b>901/2027</b>

**Osnovni podatki o modelu**

Datoteka: OBJEKT 2.twp  
Datum preračuna: 8.7.2024

Način preračuna: 3D model

- ☒ Teorija I-ga reda    
 ☐ Modalna analiza    
 ☐ Stabilnost  
☐ Teorija II-ga reda    
 ☐ Seizmični preračun    
 ☐ Faze gradnje  
☐ Nelinearen preračun

**Velikost modela**

Število vozlišč: 2570  
 Število ploskovnih elementov: 2481  
 Število grednih elementov: 0  
 Število robnih elementov: 7992  
 Število osnovnih obtežnih primerov: 4  
 Število kombinacij obtežb: 5

**Enote mer**

Dolžina: m [cm,mm]  
 Sila: kN  
 Temperatura: Celsius

### Vhodni podatki - Konstrukcija

#### Tabele materialov

No	Naziv materiala	E[kN/m <sup>2</sup> ]	$\mu$	$\gamma$ [kN/m <sup>3</sup> ]	$\alpha$ [1/C]	Em[kN/m <sup>2</sup> ]	$\mu$ m
1	C 30/37	3.300e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.300e+7	0.20

#### Seti plošč

No	d[m]	e[m]	Material	Tip preračuna	Ortotropija	E2[kN/m <sup>2</sup> ]	G[kN/m <sup>2</sup> ]	$\alpha$
<1>	0.300	0.150	1	Tanka plošča	Izotropna			
<3>	0.250	0.125	1	Tanka plošča	Izotropna			
<4>	0.350	0.175	1	Tanka plošča	Izotropna			

#### Seti površinskih podpor

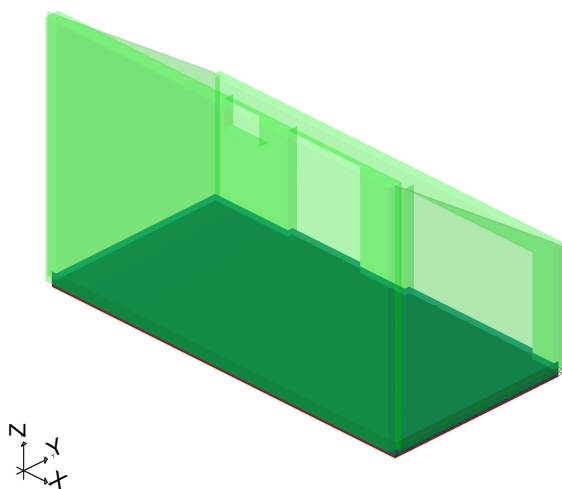
Set	K,R1	K,R2	K,R3
1	2.000e+4	2.000e+4	3.500e+4

#### Konture plošč

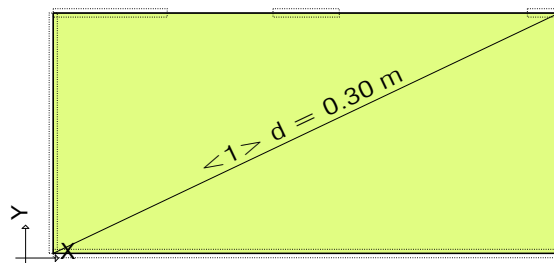
No	Konturna vozlišča	Sklop	Set
1	1-492-2337-1614-1	Nivo: [0.00 m]	1
2	1-845-2489-1614-1	Okvir: H_1	4
3	492-1168-2570-2337-2258-2528-2114-1689-1464-1911-1519-1041-492 (1166-1370-1221-1007-1166)	Okvir: H_2	3
4	1-845-1168-492-1	Okvir: V_1	3
5	1614-2489-2570-2337-1614	Okvir: V_2	3

#### Konture površinskih podpor

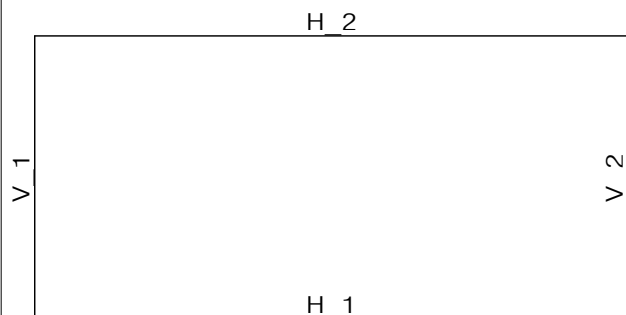
No	Konturna vozlišča	Sklop	Set
1	1-492-2337-1614-1	Nivo: [0.00 m]	1



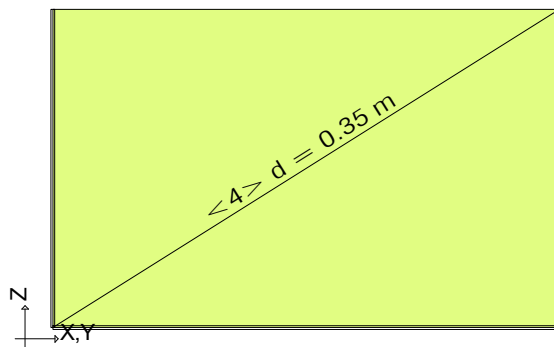
Izometrija



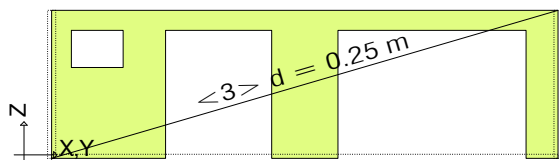
Nivo: [0.00 m]



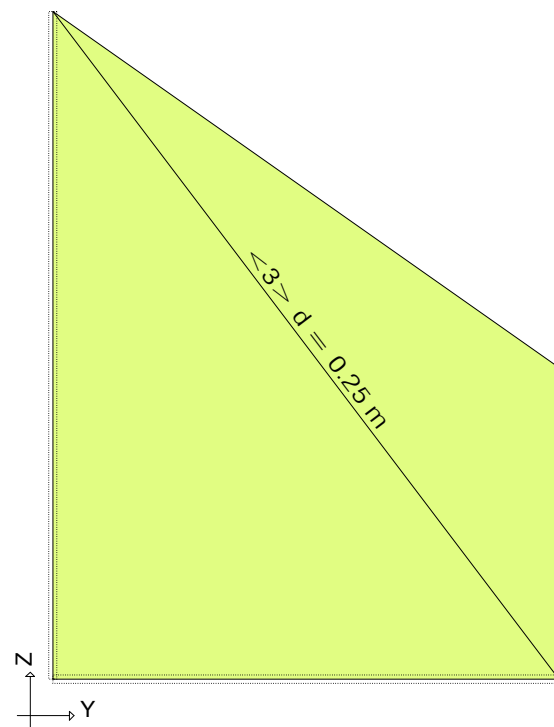
Dispozicija okvirjev



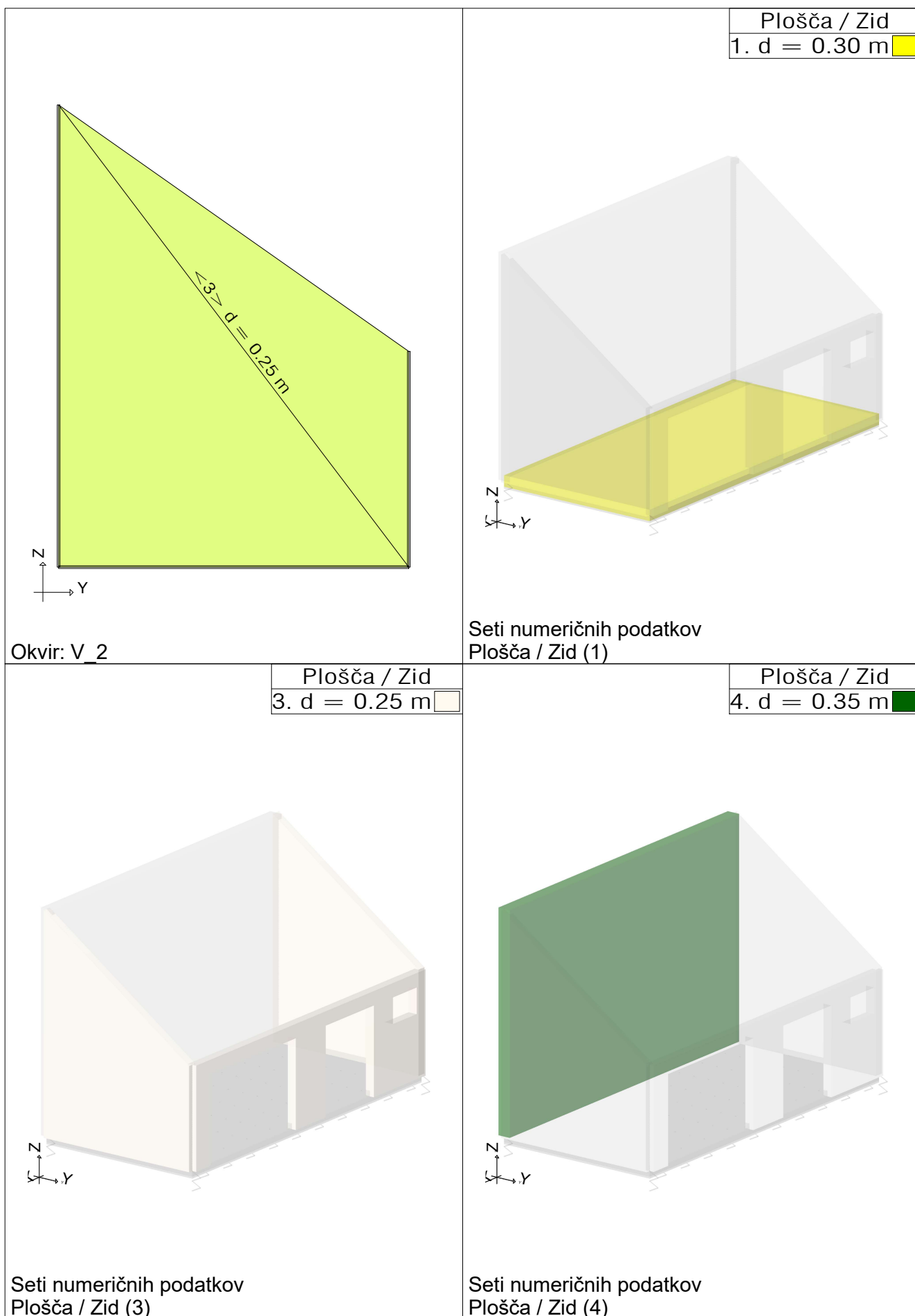
Okvir: H\_1



Okvir: H\_2



Okvir: V\_1

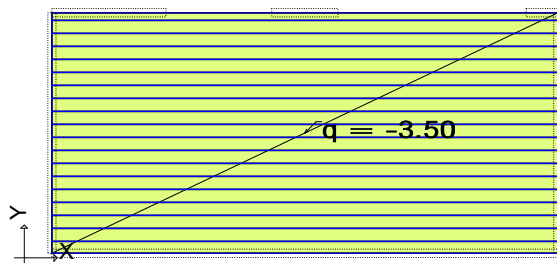


**Vhodni podatki - Obtežba**
**Lista obtežnih primerov**

LC	Naziv
1	lastna + stalna
2	koristna
3	sneg
4	zemeljski pritisk
5	Komb.: I+0.7xII+III+IV

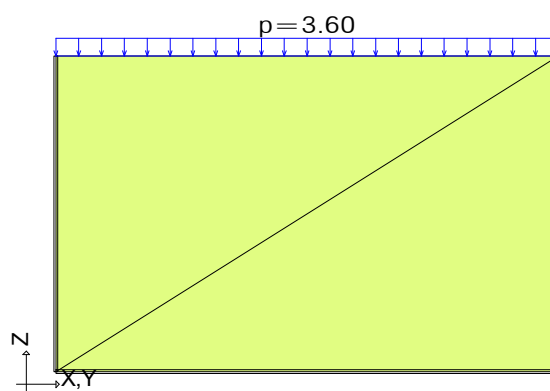
LC	Naziv
6	Komb.: I+II+0.5xIII+IV
7	Komb.: I+III+IV
8	Komb.: I+II+IV
9	Komb.: I+IV

Obt. 1: lastna + stalna



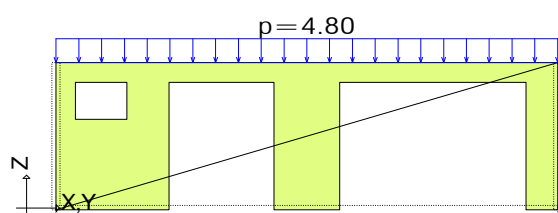
Nivo: [0.00 m]

Obt. 1: lastna + stalna

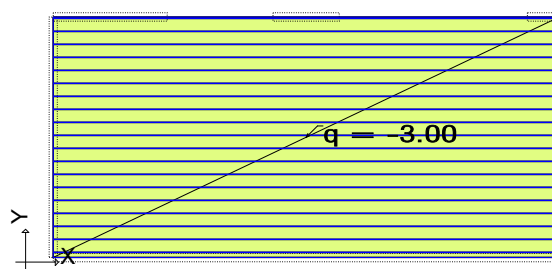


Okvir: H\_1

Obt. 1: lastna + stalna

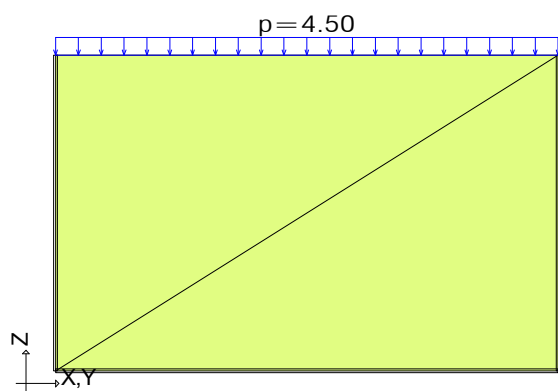


Obt. 2: koristna



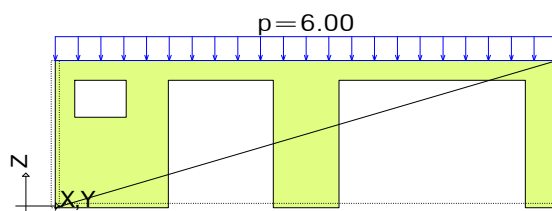
Okvir: H\_2

Obt. 3: sneg



Nivo: [0.00 m]

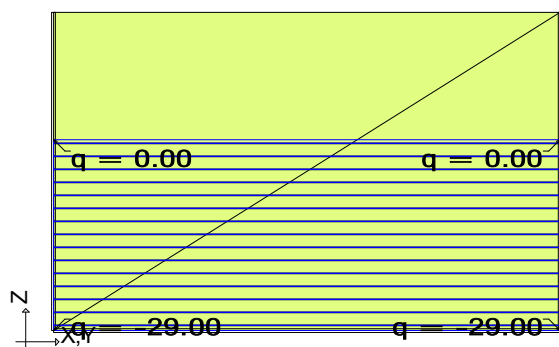
Obt. 3: sneg



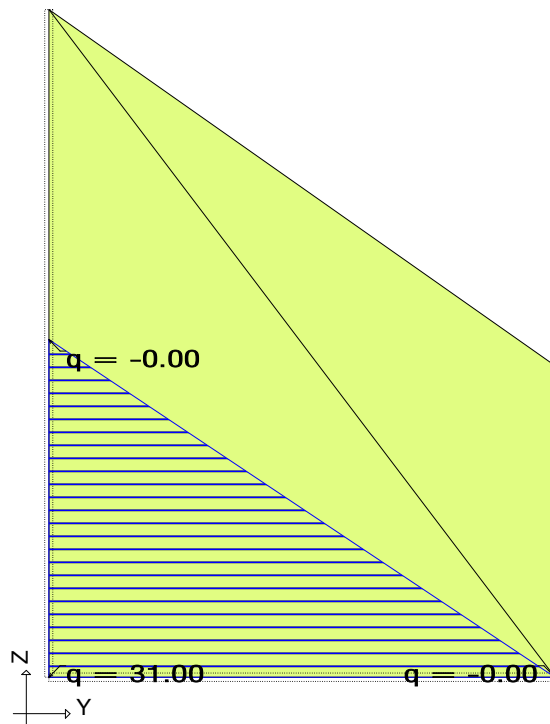
Okvir: H\_1

Okvir: H\_2

Obt. 4: zemeljski pritisk

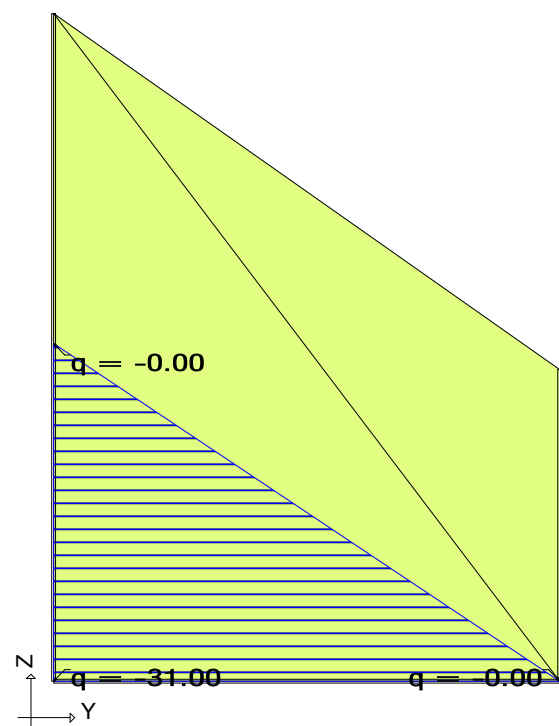


Obt. 4: zemeljski pritisk



Okvir: H\_1

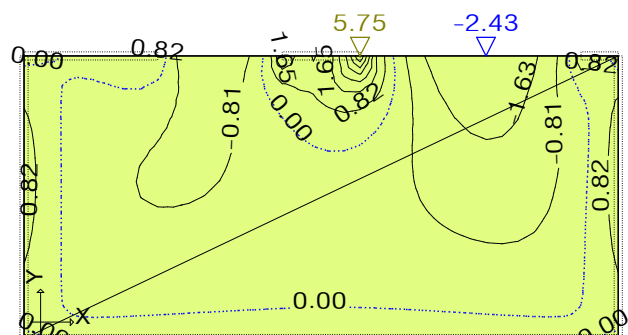
Obt. 4: zemeljski pritisk



Okvir: V\_1

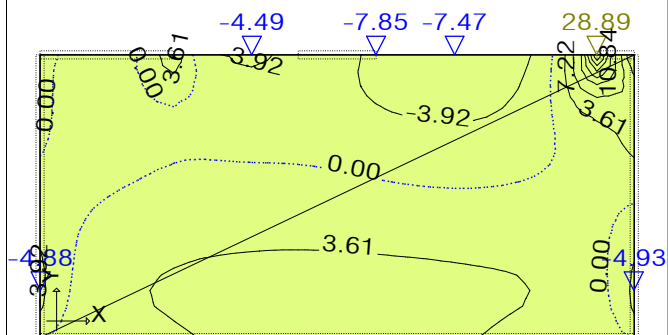
Okvir: V\_2

Obt. 1: lastna + stalna
-------------------------



Vplivi v plošči:  $\max M_x = 5.75$  /  $\min M_x = -2.43...$

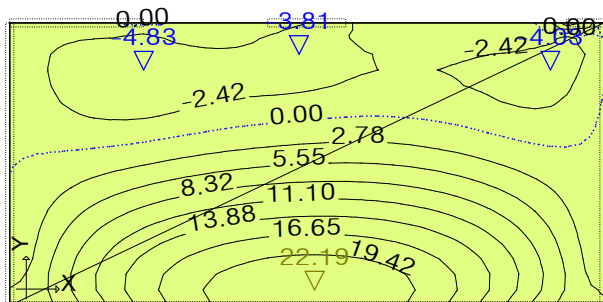
Obt. 4: zemeljski pritisk
---------------------------



Vplivi v plošči:  $\max M_x = 28.89$  /  $\min M_x = -7.8...$



Obt. 4: zemeljski pritisk

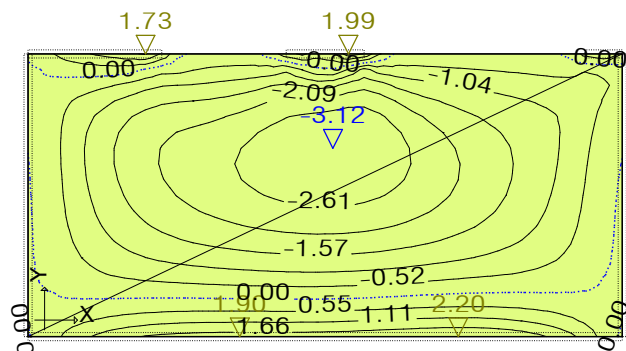


Nivo: [0.00 m]

Vplivi v plošči: max My= 22.19 / min My= -4.8...

Obt. 1: lastna + stalna

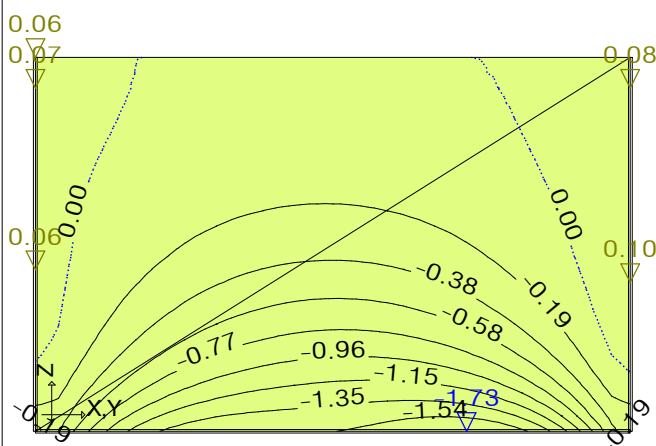
Obt. 3: sneg



Nivo: [0.00 m]

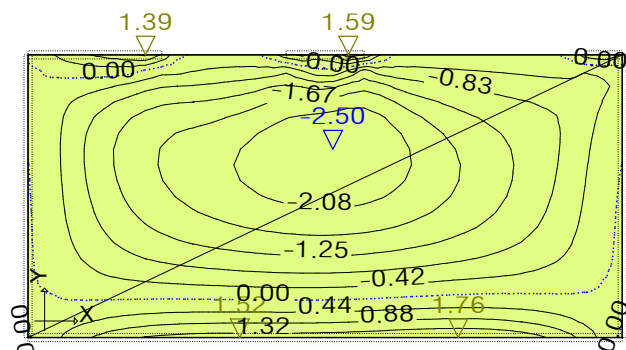
Vplivi v plošči: max My= 2.20 / min My= -3.12...

Obt. 1: lastna + stalna



Okvir: H\_1

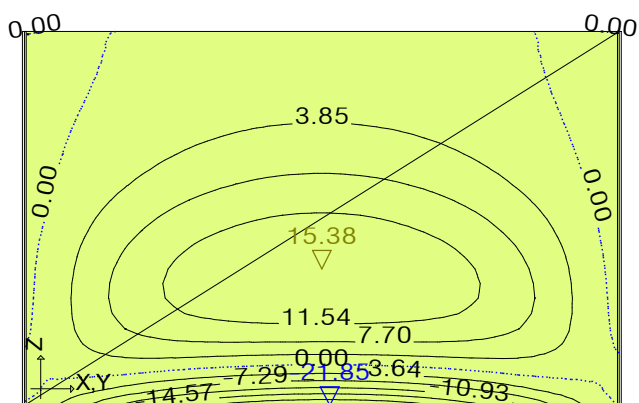
Vplivi v plošči: max My= 0.10 / min My= -1.73...



Nivo: [0.00 m]

Vplivi v plošči: max My= 1.76 / min My= -2.50...

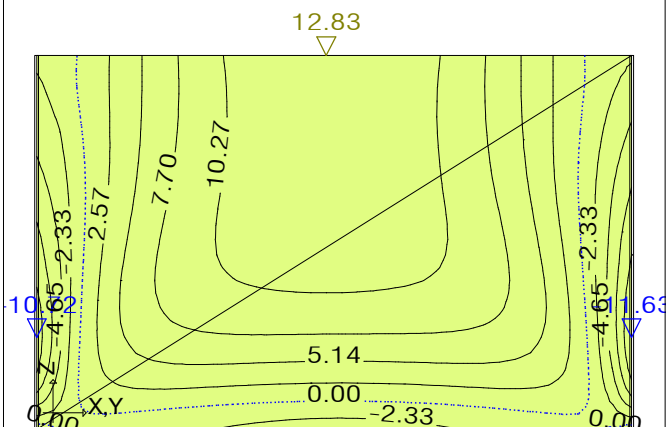
Obt. 4: zemeljski pritisk



Okvir: H\_1

Vplivi v plošči: max My= 15.38 / min My= -21....

Obt. 4: zemeljski pritisk

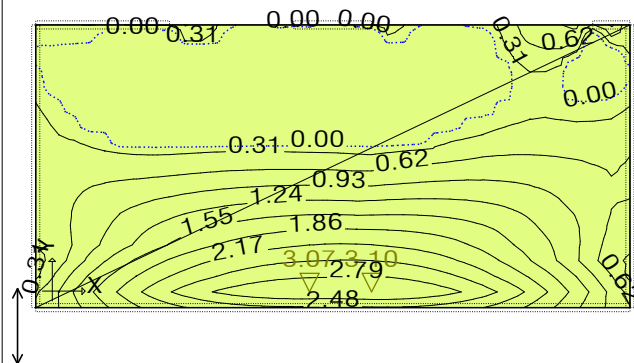


Okvir: H\_1

Vplivi v plošči: max Mx= 12.83 / min Mx= -11....

**Dimenzioniranje (beton)**

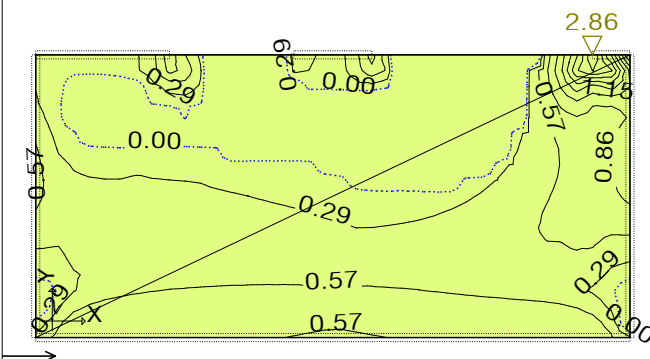
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Nivo: [0.00 m]

Aa - sp.cona - Smer 2 - max Aa2,s= 3.10 cm<sup>2</sup>/m

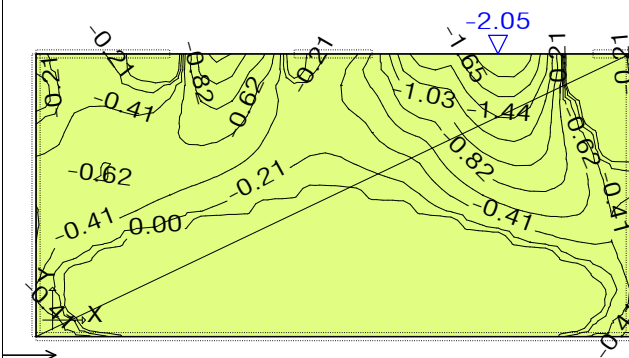
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Nivo: [0.00 m]

Aa - sp.cona - Smer 1 - max Aa1,s= 2.86 cm<sup>2</sup>/m

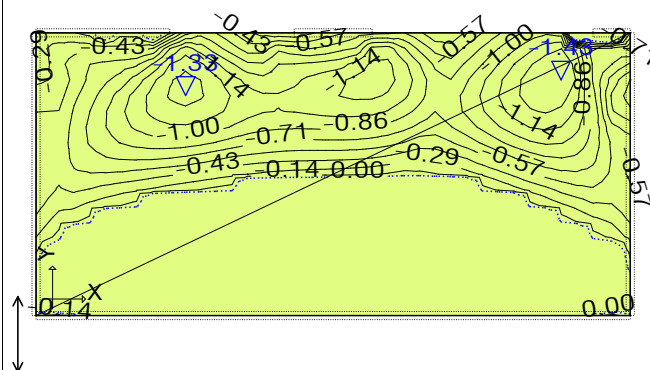
Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Nivo: [0.00 m]

Aa - zg.cona - Smer 1 - max Aa1,z= -2.05 cm<sup>2</sup>/m

Merodajna obtežba: Kompletna shema  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



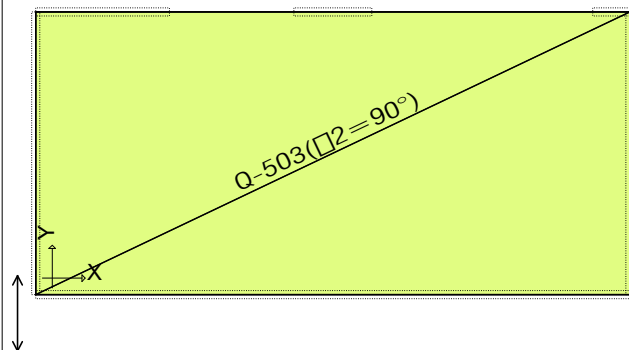
Nivo: [0.00 m]

Aa - zg.cona - Smer 2 - max Aa2,z= -1.43 cm<sup>2</sup>/m



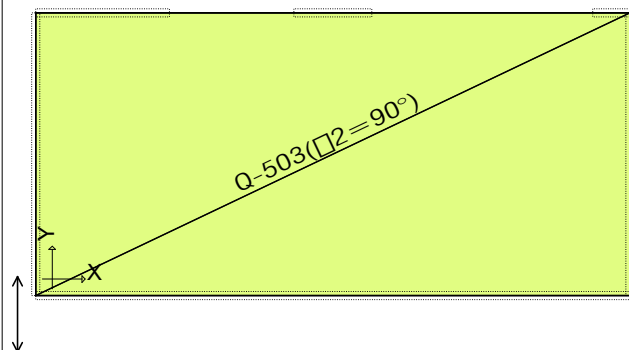


Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



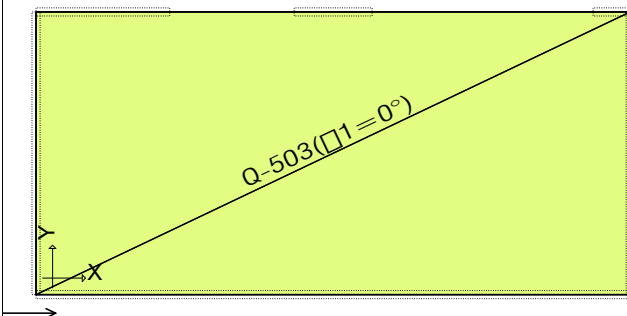
Nivo: [0.00 m]  
Aa - zg.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



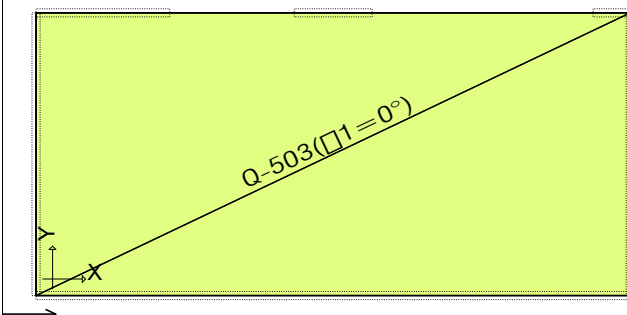
Nivo: [0.00 m]  
Aa - sp.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



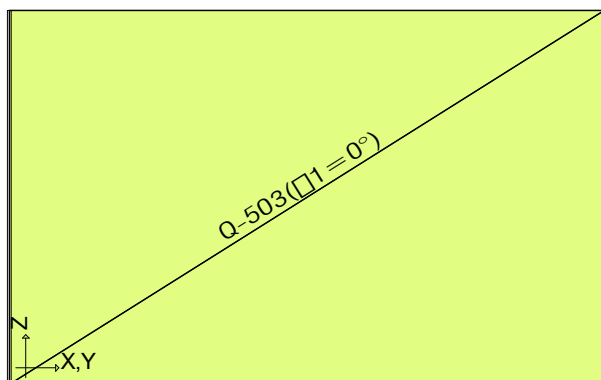
Nivo: [0.00 m]  
Aa - zg.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...

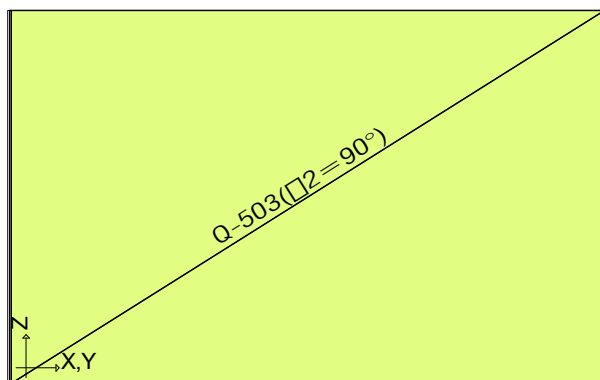


Nivo: [0.00 m]  
Aa - sp.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...

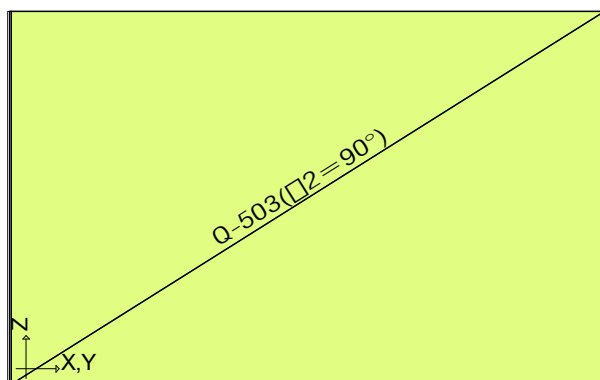
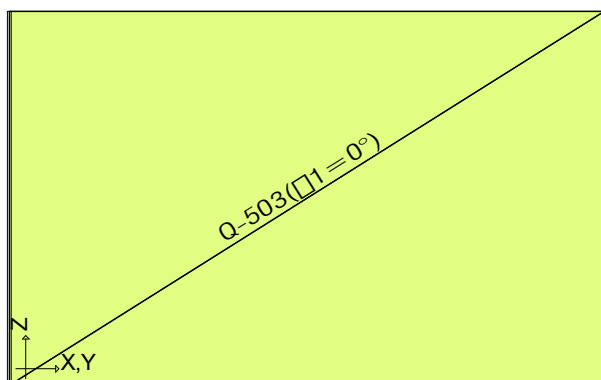


Okvir: H\_1  
Aa - sp.cona

Okvir: H\_1  
Aa - sp.cona

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...

Osvojena armatura  
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30, B500B, a=5.0...



Okvir: H\_1  
Aa - zg.cona

Okvir: H\_1  
Aa - zg.cona

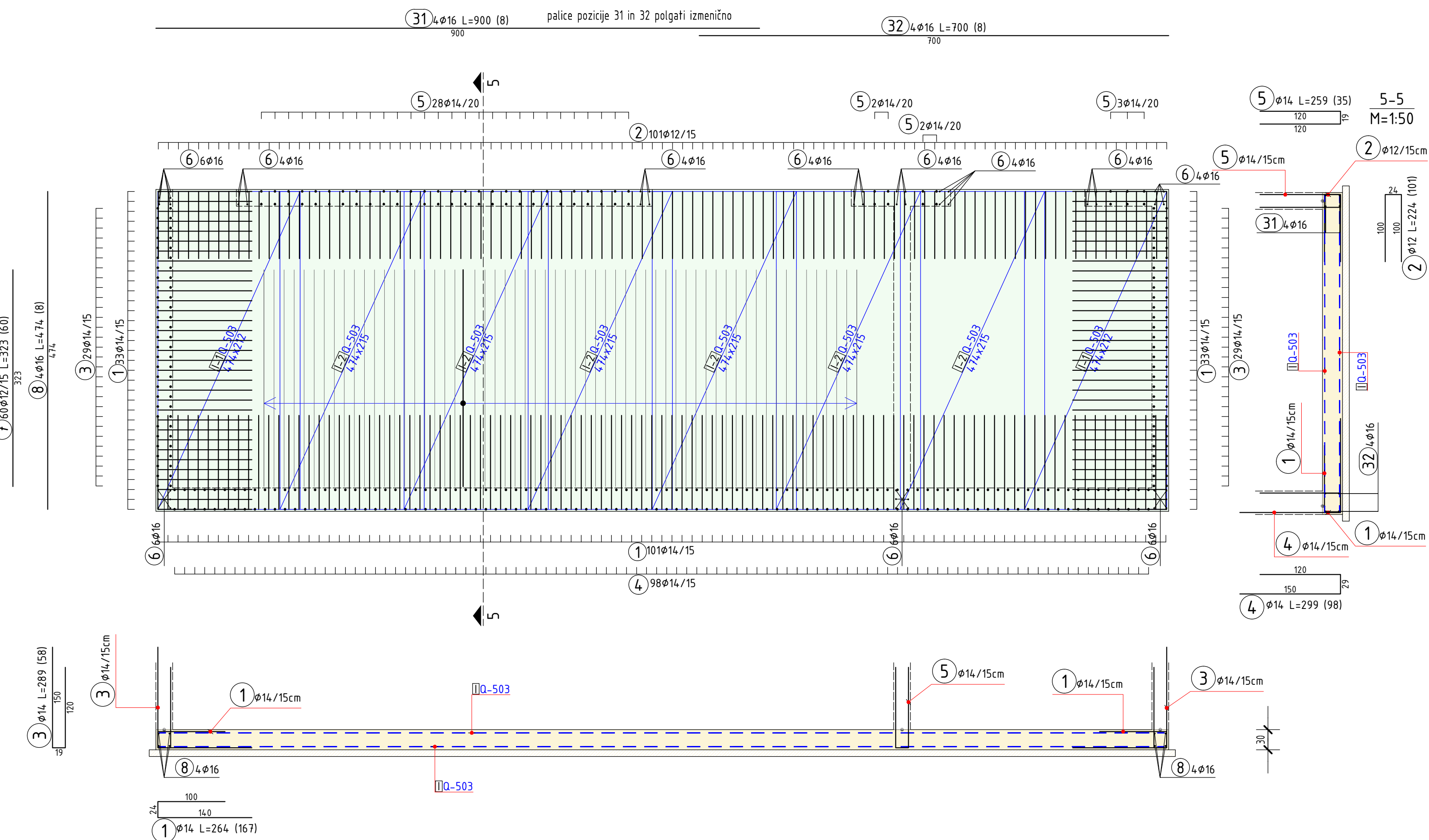
## **2.6 RISBE IN IZVLEČKI ARMATURE**

1. Armaturni načrt objekta 1
2. Armaturni načrt objekta 2

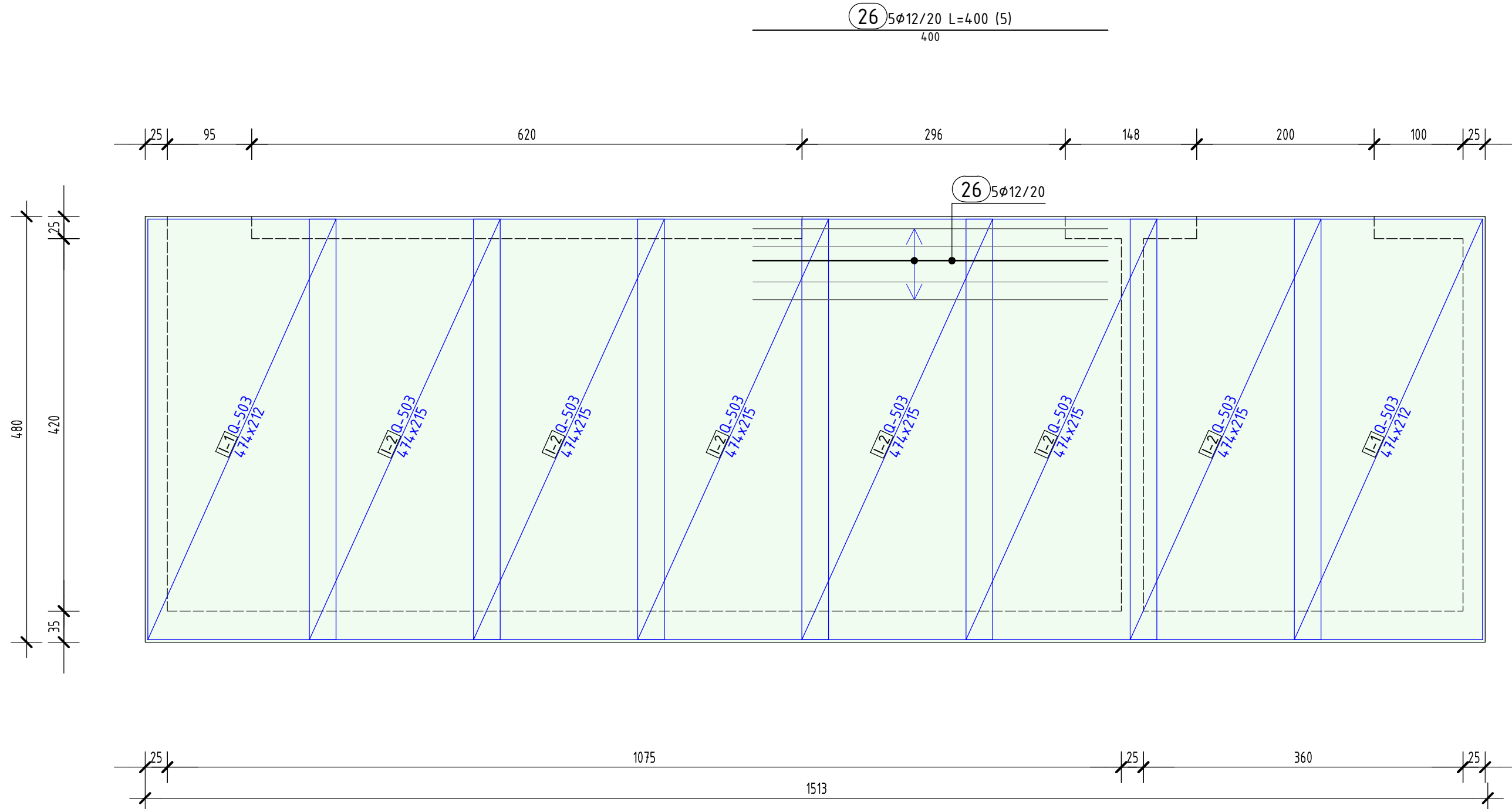
### **Izvečki armature**



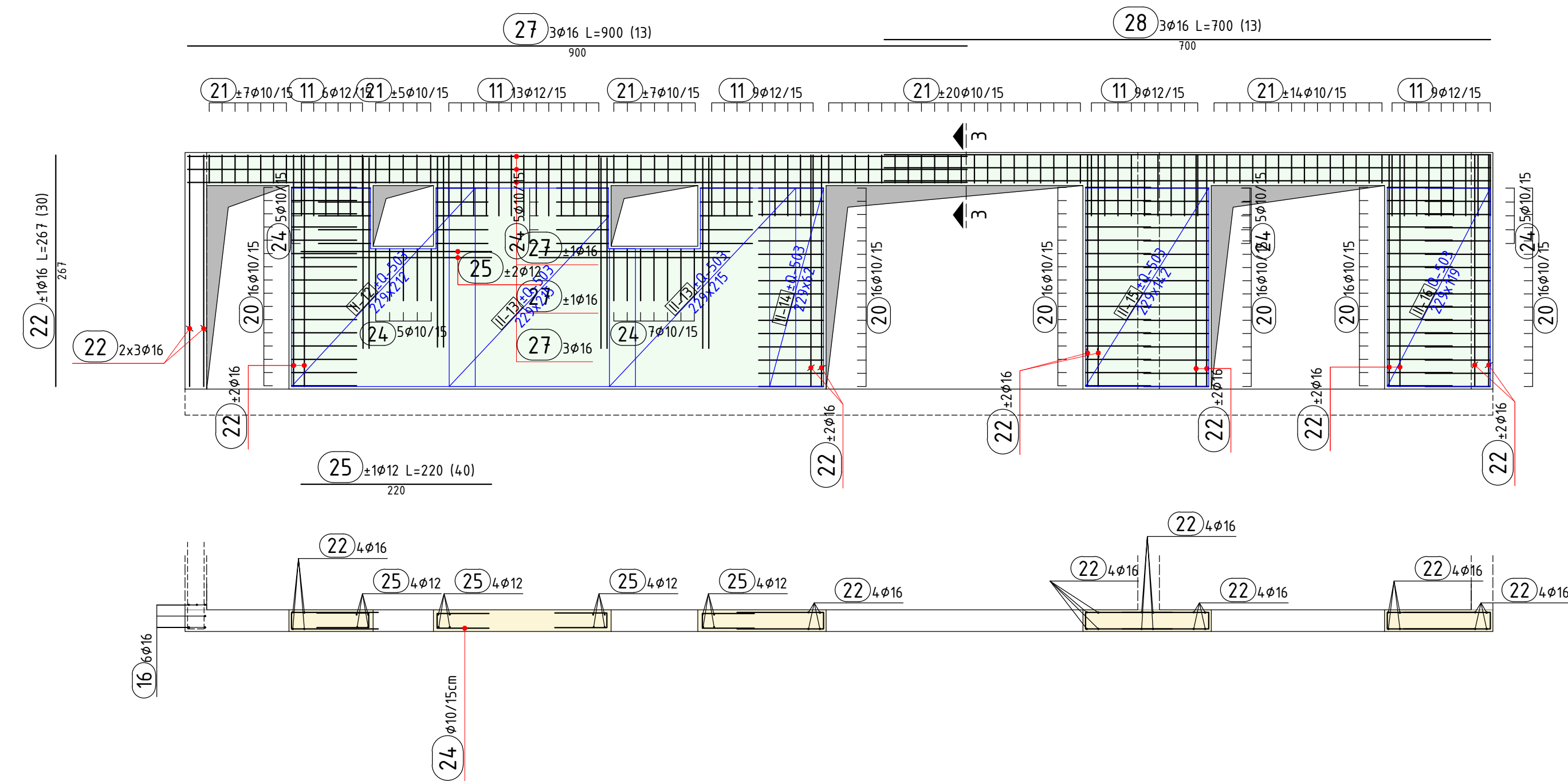
TEMELJNA PLOŠČA - armatura spodaj



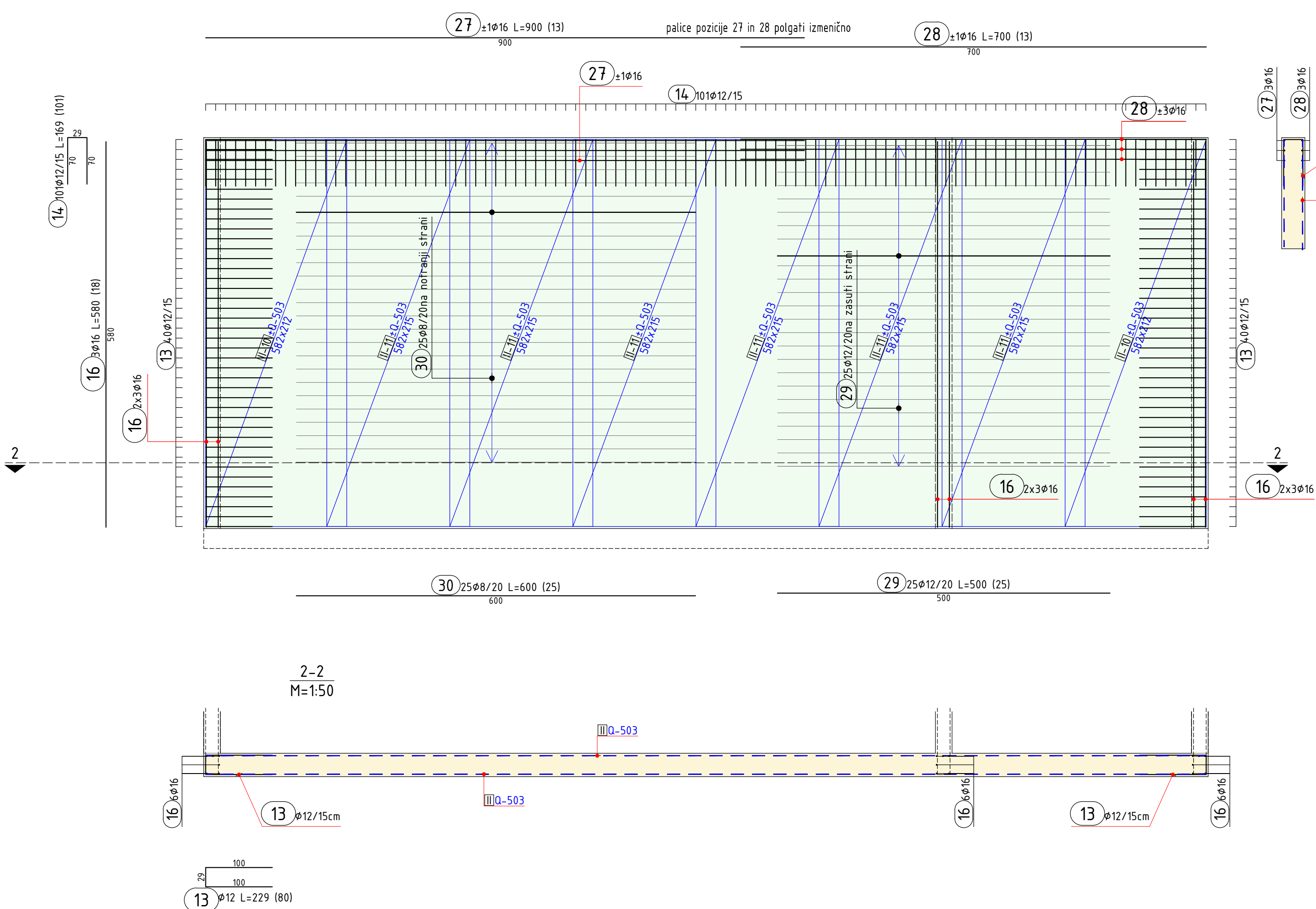
TEMELJNA PLOŠČA - armatura zgoraj



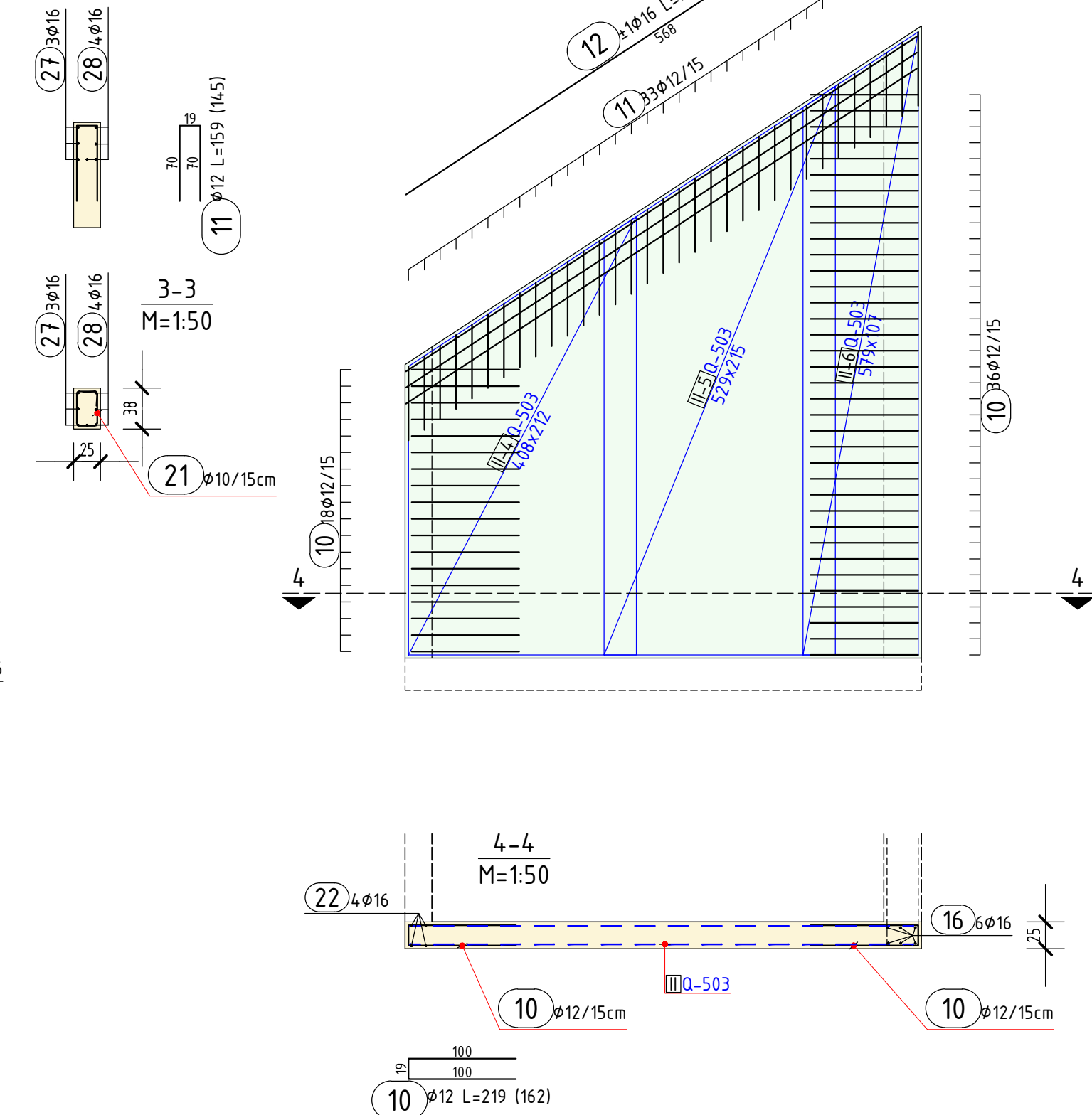
SPREDNJA STENA



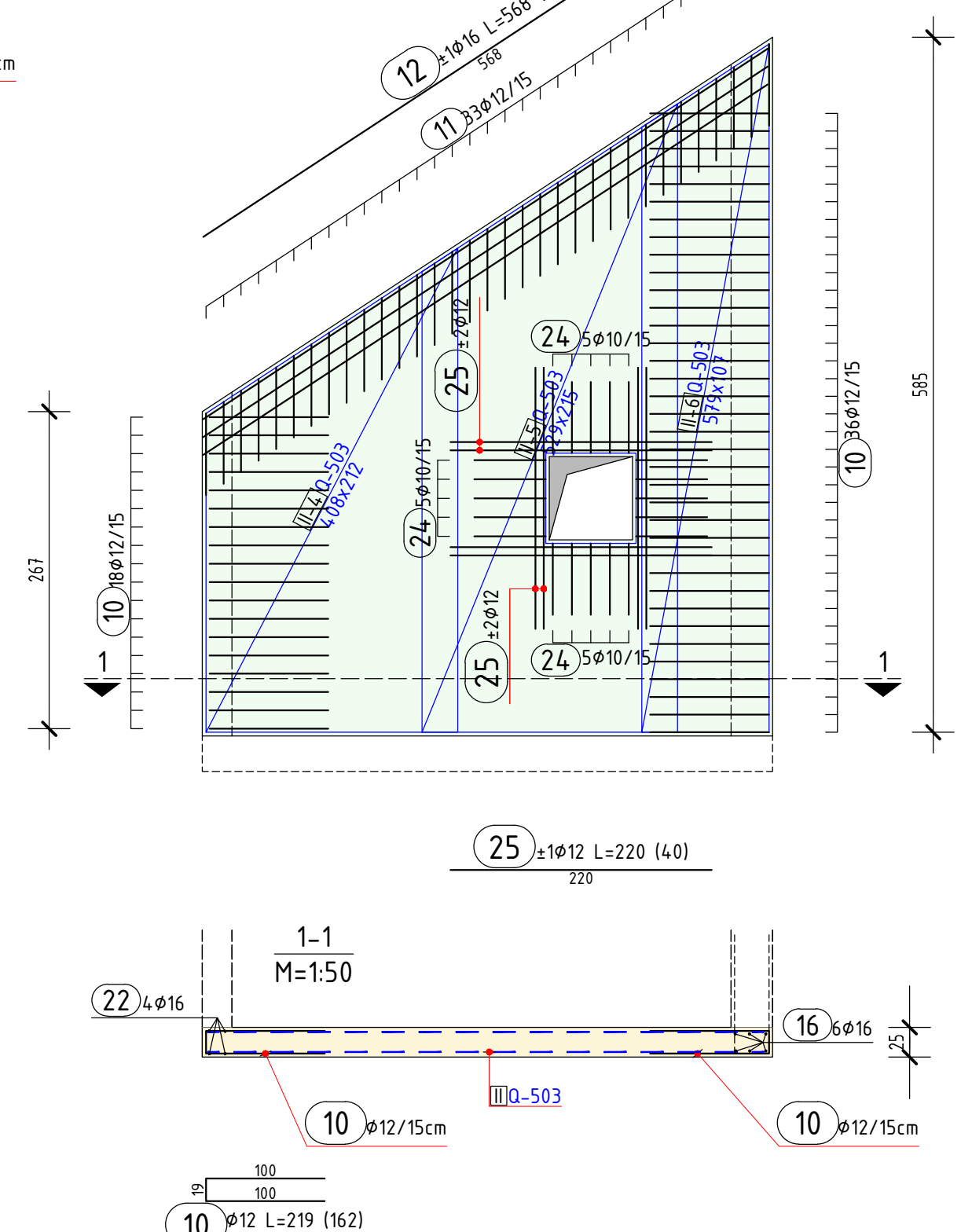
ZADNJA STENA



BOČNA IN SREDNJA STENA



BOČNA STENA Z OKNOM



POGOJI ZA IZVEDBO ARMIRANOBETONSKE KONSTRUKCIJE				
ELEMENT KONSTRUKCIJE	MATERIAL	ZASČITNA PLAST (mm)		
	trajna	izpostavljenost	spodaj	zgoraj
podlžni beton	C30/37	KC2	PV-II	30
temeljna plošča	C30/37	KC2	PV-II	25
stene	C30/37	KC2	PV-II	25

ARMATURA				
ELEMENT KONSTRUKCIJE	oznaka	razred	f <sub>yk</sub> (MPa)	f <sub>tdk</sub> (%)
vsi armiranobetonski elementi	B500	B	500	+108

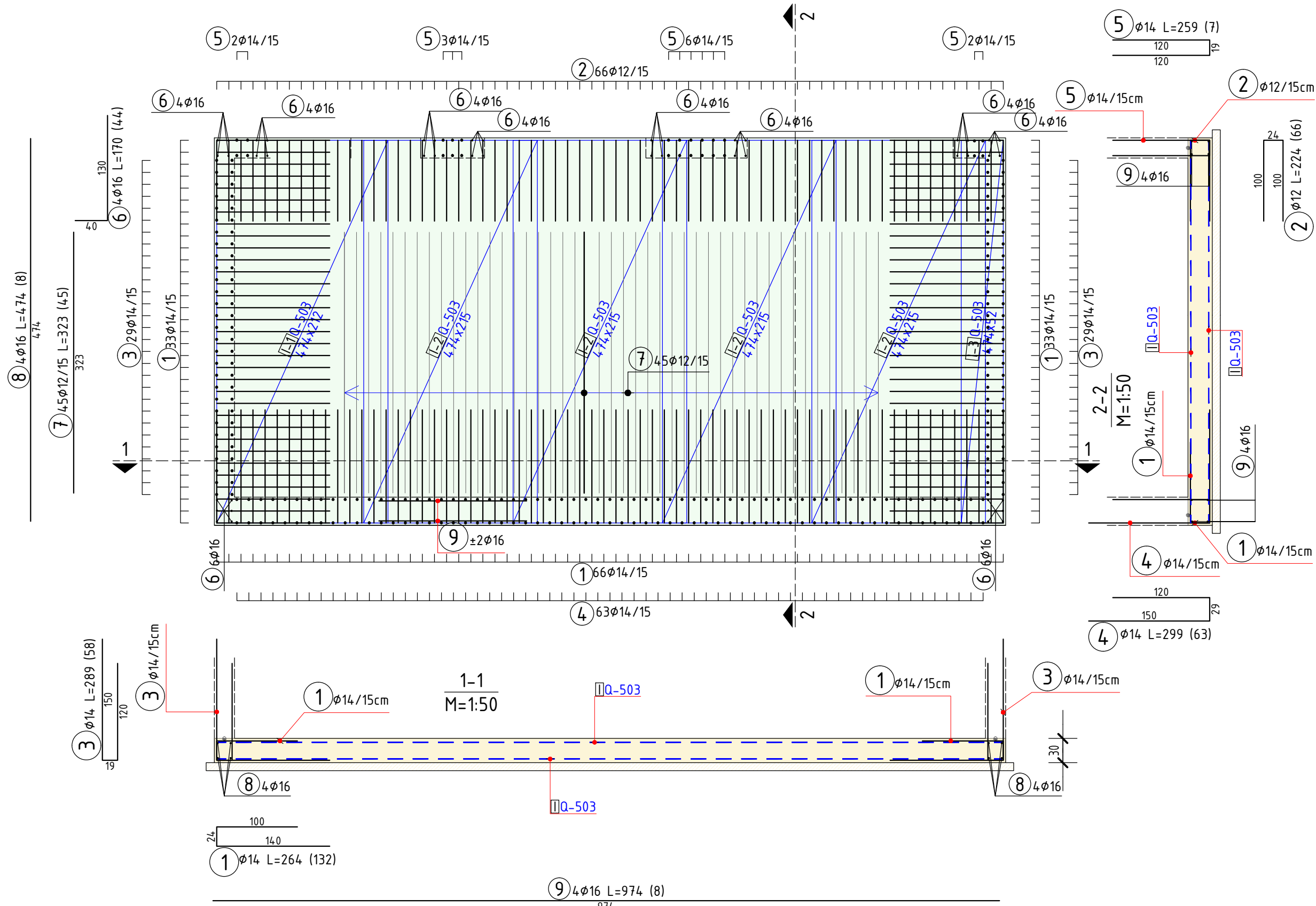
OPOMBA:  
1/ Pred pričetkom del mora izvajalec preveriti dimenzije navedene v načrtu.  
2/ O morebitnih napakah in neskladjih je potrebno obvestiti projektanta konstrukcije.  
3/ Vse manjkajoče kote, mere, jake, glede na načrte arhitekture.  
4/ Vse preostale gladi, tudi na načrtih stropov in elektro instalacij.  
5/ Pred izvedbo je potrebno vse preostale uskladiti s projektantom gradbenih konstrukcij.

ARMATURNI NAČRT OBJEKTA 1

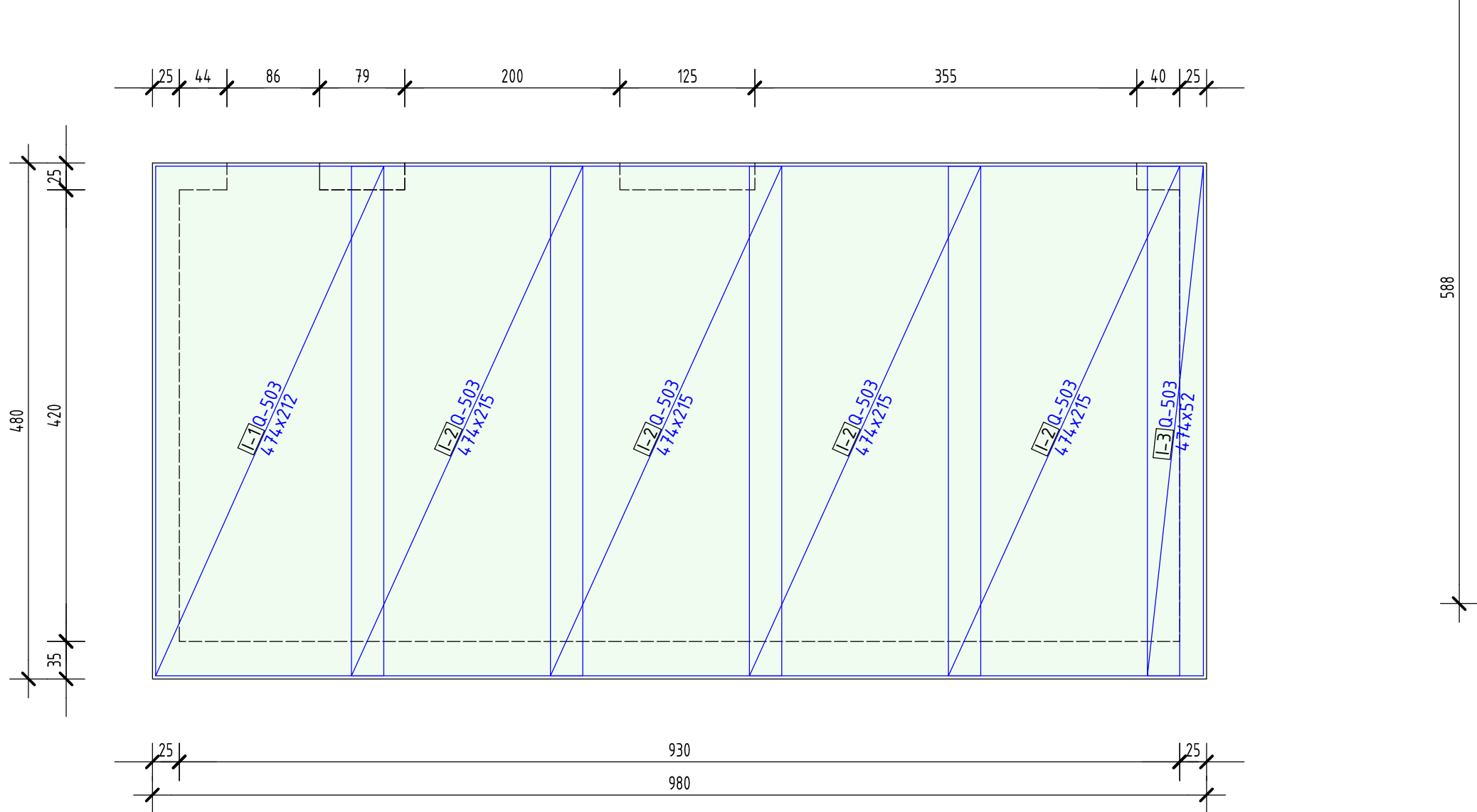
STATICON IB, družba za projektiranje, inženiring in svetovanje d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina telefon: 05 99 66 290 e-mail: bogomir.ipavec@staticon-ib.si	
investitor:	OBČINA AJDOVŠČINA Cesta 5. maja 6a, 5270 Ajdovščina
naziv gradnje:	ŠPORTNI PARK CDL
lokacija:	
vodja projekta:	VESNA KRAŠNA VODOPIVEC m.a. ZAPS 1922
odgovorni inženir:	BOGOMIR IPAVEC, univ.dipl.inž.grad. G-0250
področje načrta:	2 Načrt s področja gradbeništva
št. projekta:	2022-012
št. načrta:	901/2024
vrsta projekta:	PZI
datum:	junij 2024
merilo:	1:50
risba:	ARMATURNI NAČRT OBJEKTA 1
list:	1



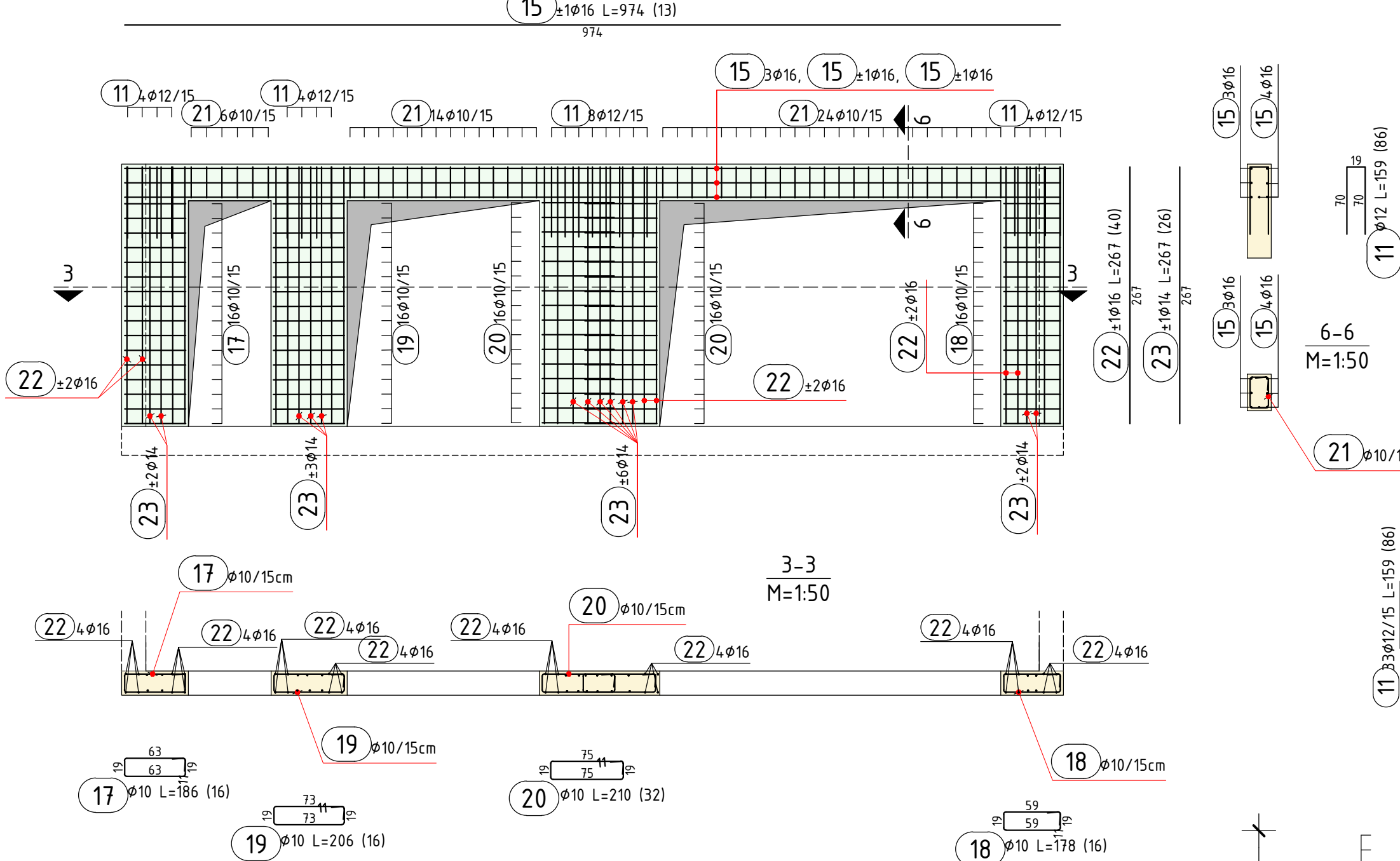
TEMELJNA PLOŠČA - armatura spodaj



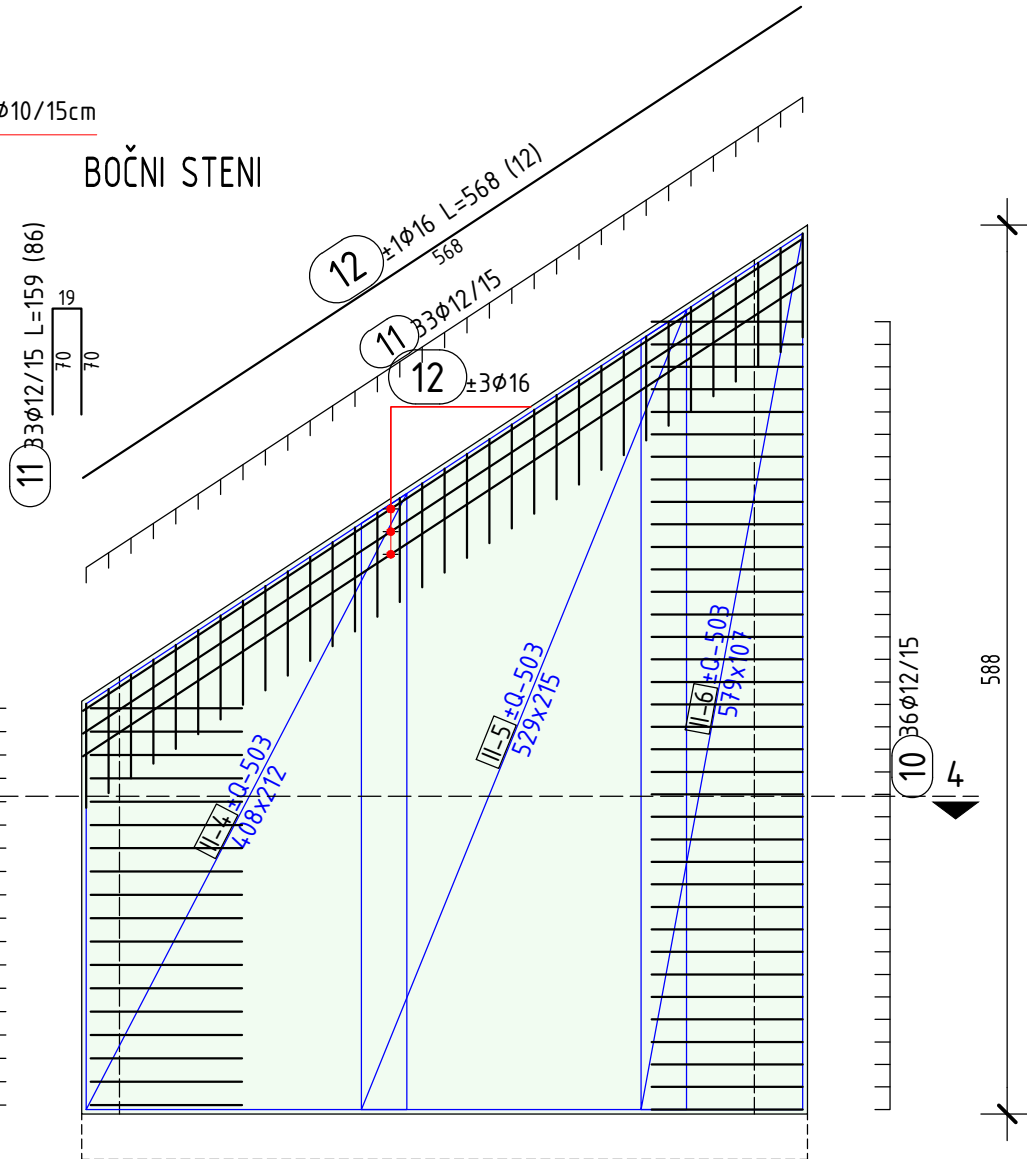
TEMELJNA PLOŠČA - armatura zgoraj



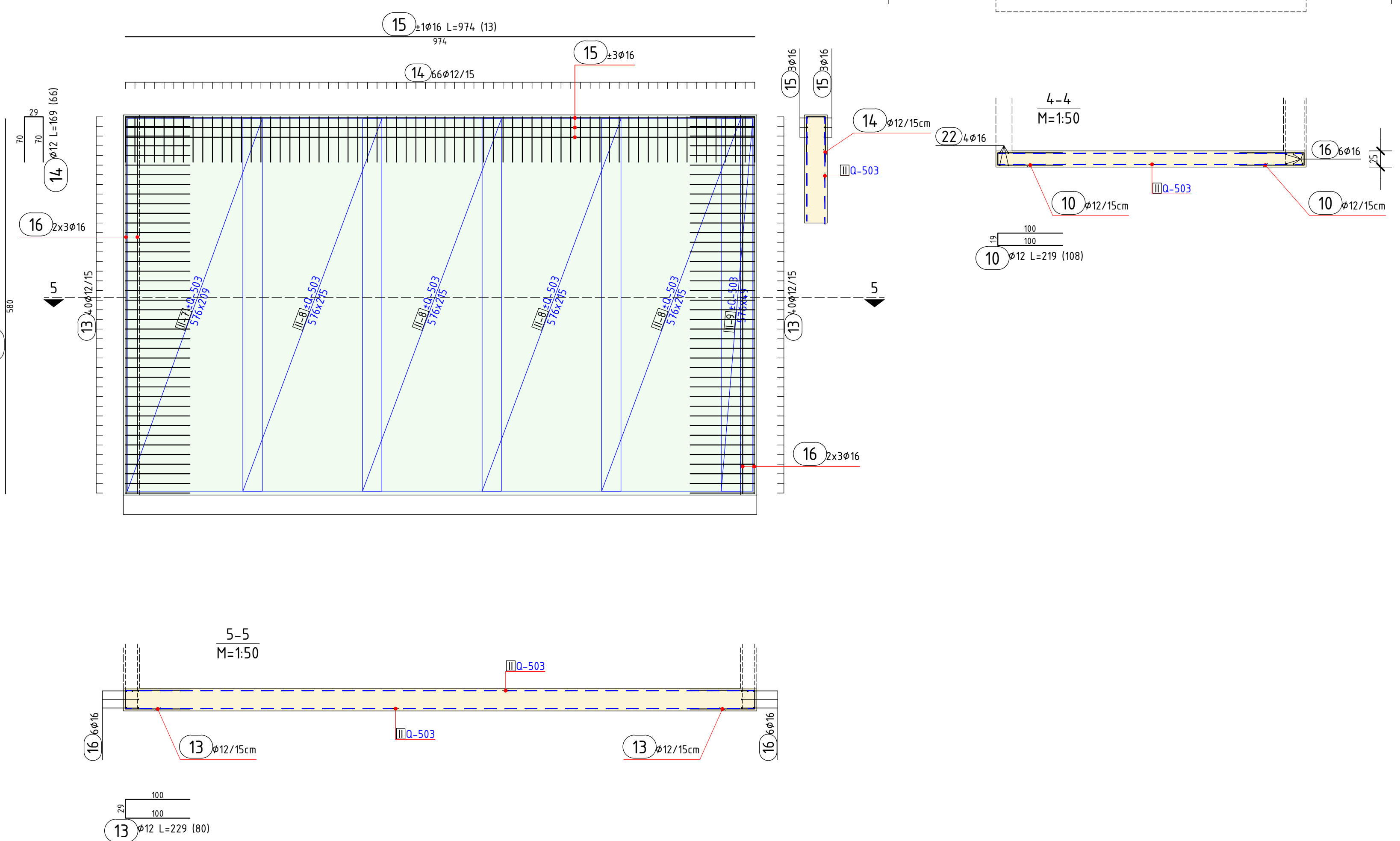
SPREDNAJ STENA



BOČNI STENI



ZADNJA STENA




POGOJI ZA IZVEDBO ARMIRANOBETONSKE KONSTRUKCIJE					
ELEMENT KONSTRUKCIJE	MATERIAL	ZAŠČITNA PLAST (mm)			
		izpostavljenost	spodaj	zgoraj	bočno
podložni beton	C8/10				
temeljna plošča	C30/37	XC2, PV-II	30	30	30
stene	C30/37	XC2, PV-II	25	25	25

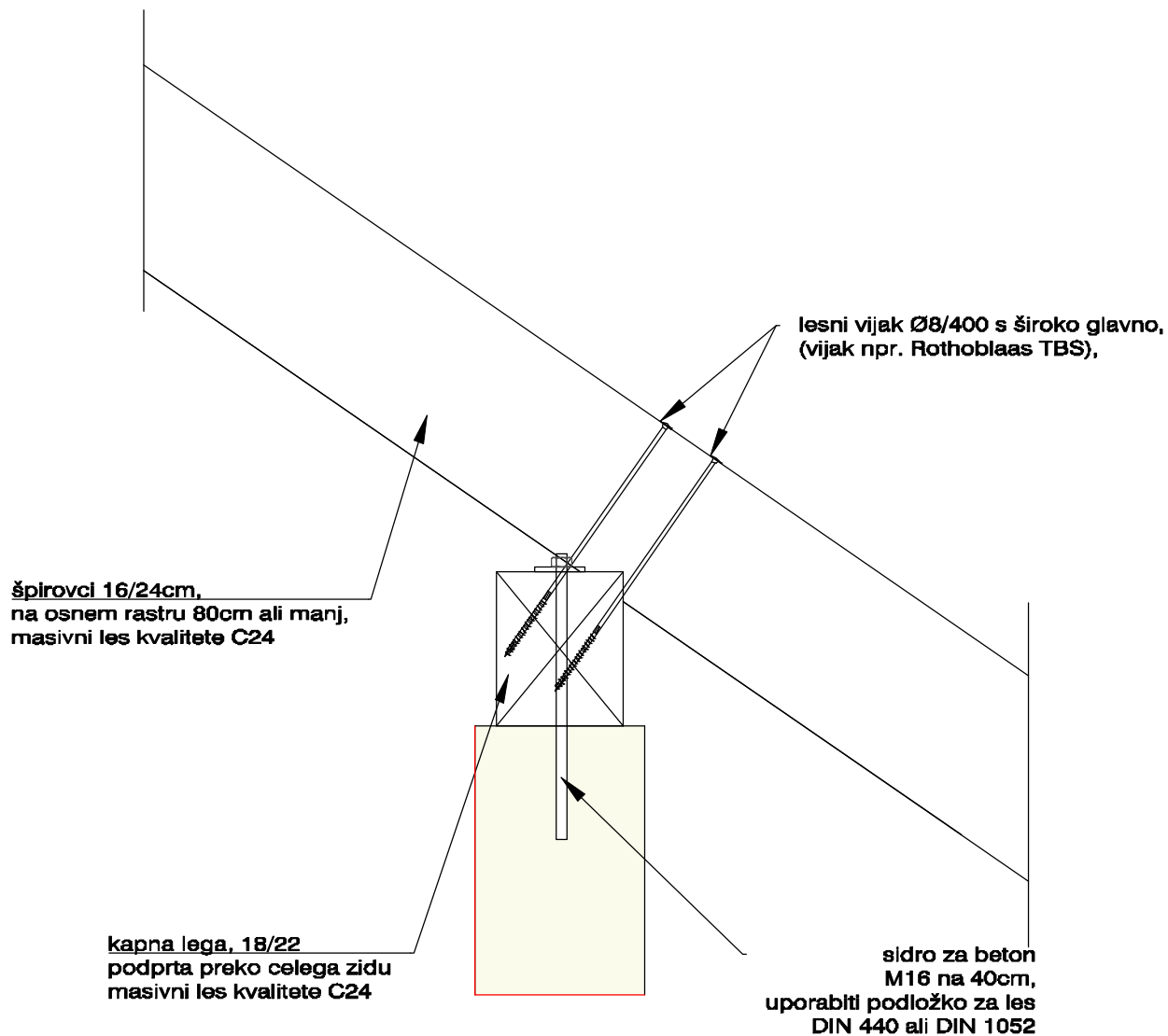
ARMATURA					
SIST EN 10080, SIST EN 1992-1-1					
ELEMENT KONSTRUKCIJE	oznaka	razred duktilnosti	f <sub>yk</sub> / f <sub>yk</sub> (%)		
			f <sub>yk</sub>	f <sub>yk</sub>	f <sub>yk</sub>
vsi armiranobetonski elementi	B500	B	500	≥108	≥5.0

OPOMBA:  
1/ Pred pričetkom del mora izvajalec preveriti dimenzije navedene v načrtu.  
2/ O morebitnih napakah in neskladjih je potrebno obvestiti projektanta konstrukcije.  
3/ Vse manjkajoče kote, mere, jaske, glejati načrte arhitekture.  
4/ Vse preboje glejati tudi na načrtih stropnih in elektro instalacij.  
5/ Pred izvedbo je potrebno vse preboje uskladiti s projektantom gradbenih konstrukcij.


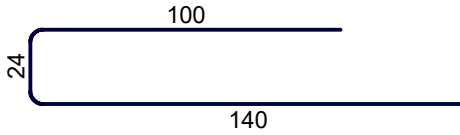
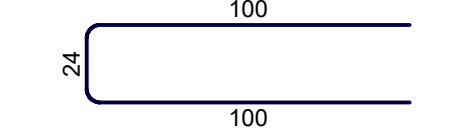
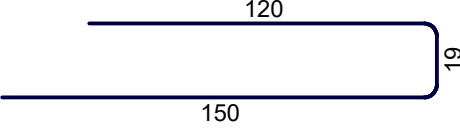
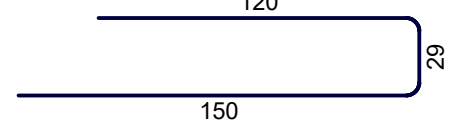
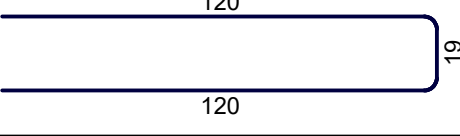
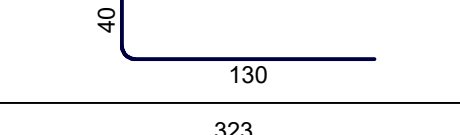
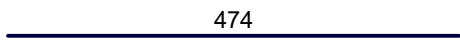
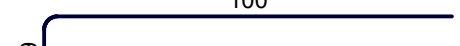
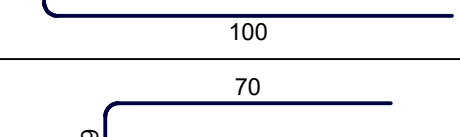
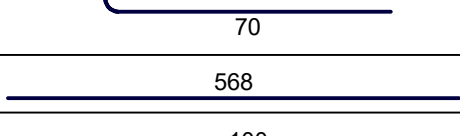

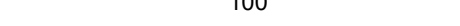
## ARMATURNI NAČRT OBJEKTA 2


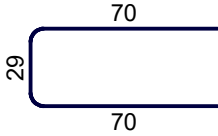
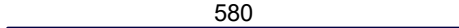
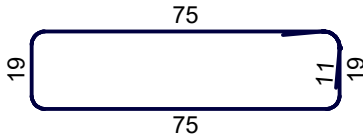
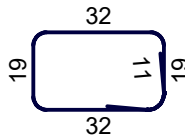
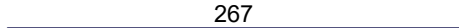
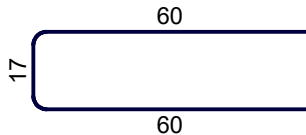
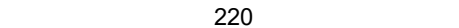

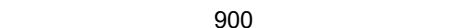
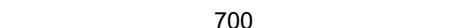
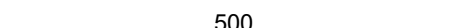


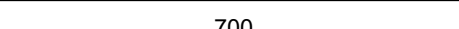
 <b>STATION IB</b>		STATION IB, družba za projektiranje, inženiring in svetovanje d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina telefon: 05 99 66 290 e- mail: bogomir.ipavec@station-ib.si		
investitor:	OBČINA AJDOVŠČINA Cesafa 5. maja 6a, 5270 Ajdovščina			
naziv gradnje:	ŠPORTNI PARK COL			
lokacija:				
vodja projekta:	VESNA KRAŠNA VODOPIVEC m.a	ZAPS 1722		
odgovorni inženir:	BOGOMIR IPAVEC, univ.dipl.inž.grad.	G-0250		
področje načrta:		2 Načrt s področja gradbeništva		
št. projekta:	2022-812	št. načrta:	901/2024	vrsta projekta: PZI
				datum: junij 2024
merilo:	1: 50	risba: ARMATURNI NAČRT OBJEKTA 2		list: 2


## IN SPOJ KAPNE LEGE IN ŠPIROVCA





<b>OBJEKT:</b>	ŠPORTNI PARK COL	<b>POZICIJA:</b>	SPOJ ŠPIROVCA NA KAPNO LEGO IN K. LEGE V STENO
<b>INVESTITOR:</b>	Občina Ajdovščina		
<b>ST. NAČRTA</b>	901/2024		

<div></div> <div>STATICON IB</div> <div>STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina</div>		OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL			št. načrta 901/2024	
		ELEMENT	objekt 1			št. risbe 5	
Palice - specifikacija							
ozn	oblika in mere [cm]		Ø	l palice [m]	n [kos]	dolžina [m]	Opomba
noname (1 kos)							
1			14	2.64	167	440.88	
2			12	2.24	101	226.24	
3			14	2.89	58	167.62	
4			14	2.99	98	293.02	
5			14	2.59	35	90.65	
6			16	1.70	52	88.40	
7			12	3.23	60	193.80	
8			16	4.74	8	37.92	
10			12	2.19	162	354.78	
11			12	1.59	145	230.55	
12			16	5.68	18	102.24	
13			12	2.29	80	183.20	


<div></div> <div>STATICON IB</div> <div>STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina</div>		OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL			št. načrta 901/2024
		ELEMENT	objekt 1			št. risbe 5
Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	l palice [m]	n [kos]	dolžina [m]	Opomba
14		12	1.69	101	170.69	
16		16	5.80	18	104.40	
20		10	2.10	96	201.60	
21		10	1.24	106	131.44	
22		16	2.67	30	80.10	
24		10	1.37	52	71.24	
25		12	2.20	40	88.00	
26		12	4.00	5	20.00	
27		16	9.00	13	117.00	
28		16	7.00	13	91.00	
29		12	5.00	25	125.00	
30		8	6.00	25	150.00	
31		16	9.00	8	72.00	
32		16	7.00	8	56.00	

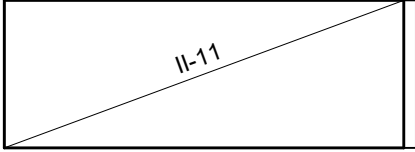
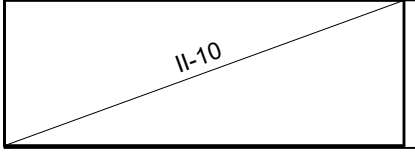
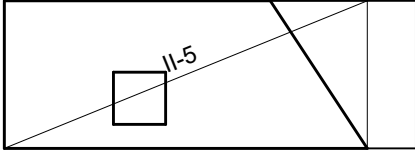
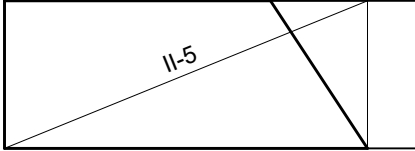
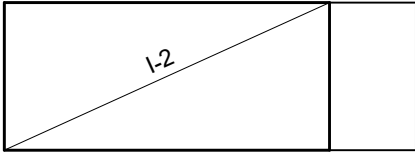
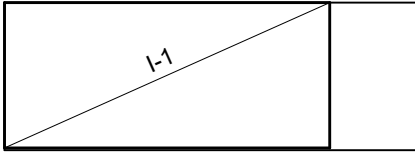
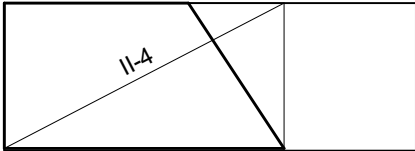
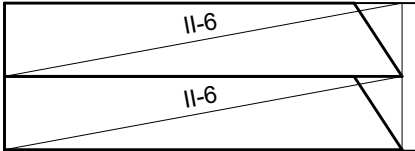
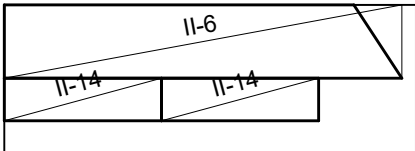
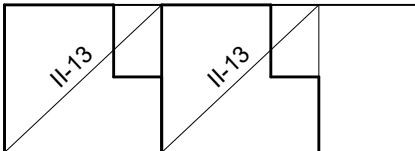
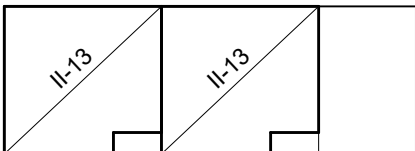
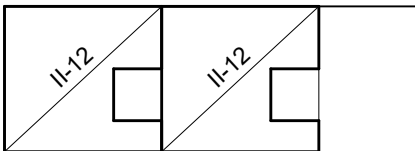
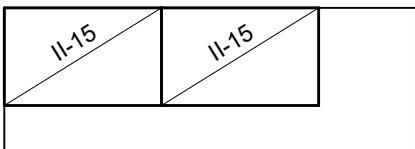
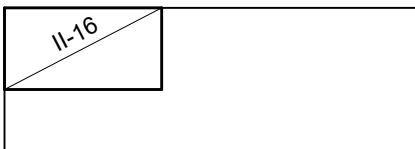
 <b>STATICON IB</b> STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina	OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL	št. načrta <b>901/2024</b>
	ELEMENT	objekt 1	št. risbe <b>5</b>
Palice - izvleček			
Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
B500B, Ø <= 12 mm			
8	150.00	0.40	59.25
10	404.28	0.62	249.44
12	1592.26	0.89	1413.93
Skupaj (B500B, Ø <= 12 mm)			1722.62
B500B, Ø > 12 mm			
14	992.17	1.21	1200.53
16	749.06	1.58	1183.51
Skupaj (B500B, Ø > 12 mm)			2384.04
Skupaj			4106.66


 <b>STATICON IB</b> STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina	<b>OBJEKT</b>	<b>ŠPORTNI PARK COL</b>					št. načrta <b>901/2024</b>
	<b>ELEMENT</b>	<b>objekt 1</b>					št. risbe <b>5</b>
Mreže - specifikacija							
<b>Pozicija</b>	<b>Tip mreže</b>	<b>B [cm]</b>	<b>L [cm]</b>	<b>n</b>	<b>Teža enote [kg/m2]</b>	<b>Skupna teža [kg]</b>	<b>Opomba</b>
noname (1 kos)							
I-1	Q-503	212	474	4	7.90	317.54	
I-2	Q-503	215	474	12	7.90	966.11	
II-4	Q-503	212	408	3	7.90	204.75	
II-5	Q-503	215	529	3	7.90	269.51	
II-6	Q-503	107	579	3	7.90	146.94	
II-10	Q-503	212	582	4	7.90	389.89	
II-11	Q-503	215	582	12	7.90	1186.23	
II-12	Q-503	212	229	2	7.90	76.71	
II-13	Q-503	215	229	4	7.90	155.58	
II-14	Q-503	62	229	2	7.90	22.49	
II-15	Q-503	142	229	2	7.90	51.47	
II-16	Q-503	119	229	1	7.90	21.53	
Skupaj						3808.75	

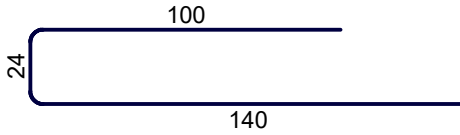
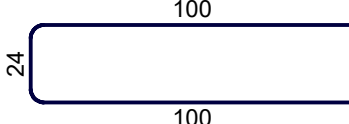
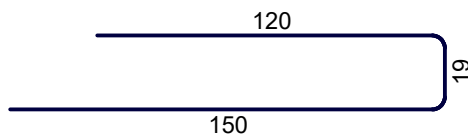
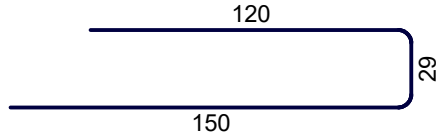
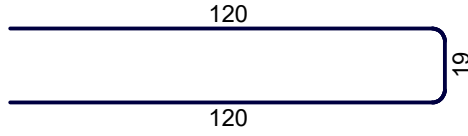
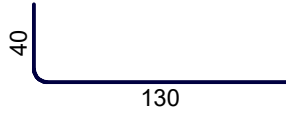



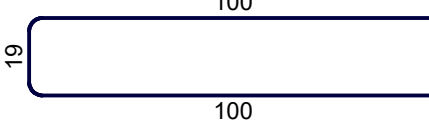
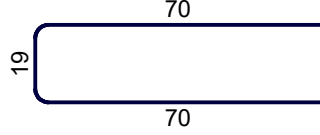

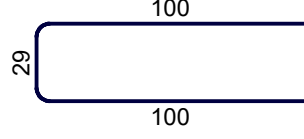
<div></div> <div>STATICON IB</div> <div>STATICON IB d.o.o.</div> <div>Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina</div>	OBJEKT		ŠPORTNI PARK COL		št. načrta 901/2024	
	ELEMENT		objekt 1		št. risbe 5	
Mreže - izvleček						
Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Neto vgrajena teža [kg]
Q-503	215	600	45	7.90	4585.95	3700.98
Skupaj					4585.95	3700.98


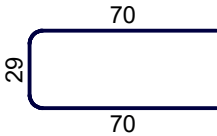
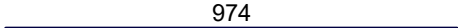

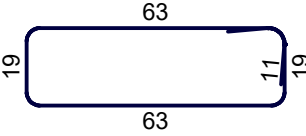
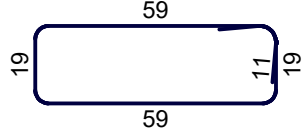
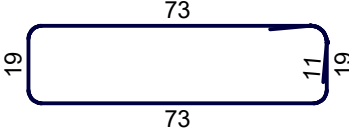
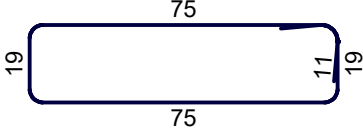
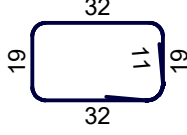
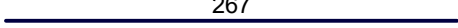




 STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina	OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL	št. načrta 901/2024
	ELEMENT	objekt 1	št. risbe 5
Mreže - načrt razreza			
noname			
Q-503 (600 cm x 215 cm)			


12x 	II-11 582 x 215	4x 	II-10 582 x 212
1x 	II-5 529 x 215	2x 	II-5 529 x 215
12x 	I-2 474 x 215	4x 	I-1 474 x 212
3x 	II-4 408 x 212	1x 	II-6 579 x 107 II-6 579 x 107
1x 	II-6 579 x 107 II-14 229 x 62 II-14 229 x 62	1x 	II-13 229 x 215 II-13 229 x 215
1x 	II-13 229 x 215 II-13 229 x 215	1x 	II-12 229 x 212 II-12 229 x 212
1x 	II-15 229 x 142 II-15 229 x 142	1x 	II-16 229 x 119


<div></div> <div>STATICON IB</div> <div>STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina</div>		OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL			št. načrta 901/2024
		ELEMENT	objekt 2			št. risbe 5


Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	l palice [m]	n [kos]	dolžina [m]	Opomba
objekt 2 (1 kos)						
1		14	2.64	132	348.48	
2		12	2.24	66	147.84	
3		14	2.89	58	167.62	
4		14	2.99	63	188.37	
5		14	2.59	7	18.13	
6		16	1.70	44	74.80	
7		12	3.23	45	145.35	
8		16	4.74	8	37.92	
9		16	9.74	8	77.92	
10		12	2.19	108	236.52	
11		12	1.59	86	136.74	
12		16	5.68	12	68.16	
13		12	2.29	80	183.20	

<div></div> <div>STATICON IB</div> <div>STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina</div>		OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL			št. načrta 901/2024
		ELEMENT	objekt 2			št. risbe 5
Palice - specifikacija						
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	l palice [m]	n [kos]	dolžina [m]	Opomba
14		12	1.69	66	111.54	
15		16	9.74	13	126.62	
16		16	5.80	12	69.60	
17		10	1.86	16	29.76	
18		10	1.78	16	28.48	
19		10	2.06	16	32.96	
20		10	2.10	32	67.20	
21		10	1.24	44	54.56	
22		16	2.67	40	106.80	
23		14	2.67	26	69.42	

 <b>STATICON IB</b> STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina	<b>OBJEKT</b>	<b>ŠPORTNI PARK COL</b>	št. načrta <b>901/2024</b>
	<b>ELEMENT</b>	<b>objekt 2</b>	št. risbe <b>5</b>
<b>Palice - izvleček</b>			
<b>Ø [mm]</b>	<b>lgn [m]</b>	<b>Teža enote [kg/m']</b>	<b>Teža [kg]</b>
<b>B500B, Ø &lt;= 12 mm</b>			
8	0.00	0.40	0.00
10	212.96	0.62	131.40
12	961.19	0.89	853.54
Skupaj (B500B, Ø <= 12 mm)			984.93
<b>B500B, Ø &gt; 12 mm</b>			
14	792.02	1.21	958.34
16	561.82	1.58	887.68
Skupaj (B500B, Ø > 12 mm)			1846.02
Skupaj			2830.95

<div></div> <div>STATICON IB</div> <div>STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina</div>	OBJEKT		ŠPORTNI PARK COL			št. načrta 901/2024	
	ELEMENT		objekt 2			št. risbe 5	
Mreže - specifikacija							
Pozicija	Tip mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Opomba
objekt 2 (1 kos)							
I-1	Q-503	212	474	2	7.90	158.77	
I-2	Q-503	215	474	8	7.90	644.07	
I-3	Q-503	52	474	2	7.90	38.94	
II-4	Q-503	212	408	4	7.90	273.00	
II-5	Q-503	215	529	4	7.90	359.34	
II-6	Q-503	107	579	4	7.90	195.92	
II-7	Q-503	209	576	2	7.90	190.21	
II-8	Q-503	215	576	8	7.90	782.67	
II-9	Q-503	49	576	2	7.90	44.59	
Skupaj						2687.52	

 <b>STATICON IB</b> STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina	<b>OBJEKT</b>		<b>ŠPORTNI PARK COL</b>		št. načrta <b>901/2024</b>	
	<b>ELEMENT</b>		<b>objekt 2</b>		št. risbe <b>5</b>	
<b>Mreže - izvleček</b>						
<b>Oznaka mreže</b>	<b>B [cm]</b>	<b>L [cm]</b>	<b>n</b>	<b>Teža enote [kg/m2]</b>	<b>Skupna teža [kg]</b>	<b>Neto vgrajena teža [kg]</b>
Q-503	215	600	31	7.90	3159.21	2581.11
Skupaj					3159.21	2581.11

 STATICON IB d.o.o. Lokarjev drevored 1, 5270 Ajdovščina	OBJEKT	ŠPORTNI PARK COL	št. načrta 901/2024
	ELEMENT	objekt 2	št. risbe 5
Mreže - načrt razreza			
objekt 2			
Q-503 (600 cm x 215 cm)			

