

PRILOGA 1B**NASLOVNA STRAN NAČRTA****OSNOVNI PODATKI O GRADNJI**

naziv gradnje: **KABLITEV 110 kV in 20 kV OMREŽJA RTP PRIMSKOVO**

kratek opis gradnje: Načrt obravnava gradbene konstrukcije v okviru kablitve 110 kV in 20 kV omrežja RTP Primskovo.

vrste gradnje: **rekonstrukcija**

DOKUMENTACIJA

vrsta dokumentacije: **PZI - projektna dokumentacija za izvedbo gradnje**

(IZP, DGD, PZI, PID)

številka projekta: 7202/17

PODATKI O NAČRTUstrokovno področje načrta: **GRADBENA KONSTRUKCIJA**

številka načrta: 2020-34

datum izdelave januar 2020

PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA STATIKA FONDA, Diana Fonda s.p.Maistrova 22, 4240 Radovljica

ime in priimek pooblaščenega

arhitekta, pooblaščenega inženirja: Diana FONDA, univ.dipl.inž.gradb.

identifikacijska številka: G-1419

podpis pooblaščenega arhitekta,

pooblaščenega inženirja:

PODATKI O PROJEKTANTU

projektant (naziv družbe): ELEKTRO GORENJSKA d.d.

naslov: Ul. Mirka Vadnova 3a, 4000 KRANJ

vodja projekta: dr. Borut ZEMLIJARIČ, univ.dipl.inž.el.

identifikacijska številka: E-0664

podpis vodje projekta:

VSEBINA NAČRTA

Naslovna stran načrta

Tehnično poročilo

- Tehnični opis
- Statični račun
- Projektantski popis

Tehnični prikazi

1. Gradbena situacija
2. Opažni načrt kabelskega jaška KJ1
3. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ1
4. Opažni načrt kabelskega jaška KJ2
5. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ2
6. Opažni načrt kabelskega jaška KJ3
7. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ3
8. Opažni načrt kabelskega jaška KJ4
9. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ4
10. Opažni načrt kabelskega jaška KJ5
11. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ5
12. Opažni načrt kabelskega jaška KJ6
13. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ6
14. Opažni načrt kabelskega jaška KJ7
15. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ7
16. Opažni načrt kabelskega jaška KJ8
17. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ8
18. Opažni načrt kabelskega jaška KJ9
19. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ9
20. Opažni načrt kabelskega jaška KJ10
21. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ10
22. Opažni načrt kabelskega jaška KJ11 in betonske povezave – stik 2
23. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ11 in betonske povezave – stik 2
24. Opažni načrt kabelskega jaška KJ12
25. Armaturalni načrt kabelskega jaška KJ12
26. Opažni načrt uvodne kinete – stik 1
27. Armaturalni načrt uvodne kinete – stik 1
28. Opažni in armaturalni načrt temelja kabelskih glav

TEHNIČNI OPIS

Splošno

Načrt obravnava gradbene konstrukcije 12 kabelskih jaškov, 2 uvodnih kinet, preboja obstoječih armirano betonskih konstrukcij ter temeljenje kabelskih glav v okviru projekta »Kablitev 110 kV in 20 kV omrežja RTP Primskovo«.

Predvideni materiali:

armirani beton C 25/30, XC4

rebrasta armatura S 500

mrežna armatura S 500

Privzete obtežbe:

kategorija uporabe: G (prometne površine) $q = 5,00 \text{ kN/m}^2$

$Q_k = 90,00 \text{ kN}$

Uporabljeni predpisi

- EUROCODE 1 Osnove projektiranja in vplivi na konstrukcije
- EUROCODE 2 Projektiranje betonskih konstrukcij
- EUROCODE 7 Geotehnično projektiranje

Geomehanski podatki

Privzete karakteristike zemljine:

nosičnost temeljnih tal: $p_d = 250 \text{ kN/m}^2$

kot notranjega trenja zasipa: $\phi = 30^\circ$

kohezijska trdnost: $c = 0 \text{ kPa}$

prostorninska teža zasipa: $\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$

Izkope za temelje mora prevzeti odgovorni nadzornik za gradbena dela in po potrebi geomehanik in o tem narediti zapisnik.

Seizmika

Zaradi vkopanosti objektov in relativno majhnih dimenzij seizmika nima vpliva na varnost in stabilnost nosilne konstrukcije

Opis konstrukcij

KABELSKI JAŠEK 300 x 300 cm

Kabelski jaški bodo v celoti armirano betonska konstrukcije svetlih tlorisnih dimenzij 300 x 300 cm. So dveh svetlih višin in sicer KJ1, KJ2, KJ4, KJ5 ter KJ10 do KJ12 so visoki 180 cm, KJ6 do KJ9 pa 270 cm.

Stene in talna plošča bodo debeline 20 cm, krovna plošča pa debeline 15 cm. Talna plošča mora biti izdelana v naklonu 1% proti odprtini 10 x 10 cm za iztekanje vode. Jašek bo betoniran na plast podložnega betona debeline 10 cm, skozi katero se nadaljuje odprtina za ponikanje. Pod podložnim betonom se izdela uvaljano drenažno nasutje debeline cca 30 cm (potrebni deformacijski modul $E_{vd} > 40 \text{ MPa}$).

Stene in talna plošča bodo s simetrično rebrasto in mrežno armaturo povezani v okvir. Število in velikost odprtin za kable se izdela po potrebi in je prikazano v risbah jaškov.

Krovna plošča debeline 15 cm bo demontažna, zato se vbetonirajo zanke za dvig plošče. Med betonsko ploščo in stenami naj se namesti gnetljiv material (npr. svinec).

Jaški KJ1, KJ2, KJ4 do KJ6 ter KJ9 bodo imeli vgrajen LTŽ pokrov 600x1300 – D400 za dostop v notranjost. Pri jaških KJ7, KJ8 ter KJ10 do KJ12 pa so v diagonalno nasprotnih vogalih predvideni po dve odprtini 60 x 60 cm, na katere se namesti pokrove iz kompozitnega materiala KIO 700x700 D 400 automatico. Okvir za vgradnjo pokrova je prav tako tipski iz kompozitnega materiala ter s primerno oblikovanimi stremeni $\phi 10 / 15 \text{ cm}$ sidran v armirano betonsko ploščo.

KABELSKI JAŠEK 200 x 200 cm

Kabelski jašek KJ3 je armirano betonska konstrukcija svetlih tlorisnih dimenzij 200 x 200 cm ter svetle višine 180 cm.

Stene bodo debeline 20 cm, krovna plošča pa debeline 15 cm. Stene jaška bodo betonirane na plast podložnega betona debeline 20 cm, ki mora biti izdelana v naklonu 1% proti odprtini 10 x 10 cm za iztekanje vode. Pod podložnim betonom se izdela uvaljano drenažno nasutje debeline cca 30 cm (potrebni deformacijski modul $E_{vd} > 40 \text{ MPa}$).

Stene bodo s simetrično rebrasto in mrežno armaturo povezani v okvir. Predvideni sta dve odprtini v stenah 1 in 2, kar je prikazano v risbi jaška KJ3.

Krovna plošča debeline 15 cm bo demontažna, zato se vbetonirajo zanke za dvig plošče. Med betonsko ploščo in stenami naj se namesti gnetljiv material (npr. svinec).

Jašek bo imel v vogalu vgrajen LTŽ pokrov 600x1300 – D400 za dostop v notranjost, vrh pokrova bo 15 cm dvignjen nad krovno ploščo.

UVODNA KINETA – stik 1

Na vzhodni fasadi obstoječega stikališča je predvidena izdelava kinete v dolžini 420 cm za dovod KK1. V steni stikališča se obstoječa odprtina poveča na 120 x 73 cm z rezanjem betona. Ojačitev nove odprtine je predvidena z lepljenjem karbonske armature (npr. Sika Carbo Dur S512) na notranjo stran stene stikališča in na spodnjo ploskev notranje odprtine.

Kineto tvorijo armirano betonska talna plošča v naklonu cca 10°, debeline 20 cm, v katero sta vpeti vzdolžni steni maksimalne višine 170 cm. Višina ob stiku z obstoječo konstrukcijo naj se prilagodi dejanskemu stanju. Vzdolžni steni sta s preklado povezani še na začetku kinete, kjer je predvidena vgradnja uvodnic za KK1. Vrh sten in preklada naj bodo oblikovani v utor, ki ustreza namestitvi kompozitnih pokrovov. Predvideni so FIBRELITE FL140.

UVODNA KINETA – stik 2

Med jaškom KJ11 in južno fasado obstoječega stikališča je predvidena izdelava kinete v dolžini 150 cm za dovod KK1. V steni stikališča se ohrani obstoječa odprtina z že vgrajenimi PVC cevmi ϕ 110 mm.

Kineto tvorijo armirano betonska talna plošča v naklonu cca 34°, debeline 20 cm, v katero sta vpeti vzdolžni steni maksimalne višine 120 cm. Višina ob stiku z obstoječo konstrukcijo naj se prilagodi dejanskemu stanju. Na steni nalega krovna armirano betonska plošča, ki bo demontažna, zato se vbetonirajo zanke za dvig plošče. Med betonsko ploščo in stenama naj se namesti gnetljiv material (npr. svinec).

PREBOJ OBSTOJEČE KINETE

Kabelski jašek KK12 bo lociran tik ob obstoječi armirano betonski kineti, zato je potrebna povezava med njima. V steni kinete se izreže odprtina v dolžini 110 cm in celotni višini stene kinete. Premostitev je predvidena s podaljšano krovno ploščo jaška KJ12, na katero potem nalegajo obstoječe krovne plošče kinete. Varianta premostitve je lahko tudi vgradnja jeklenega profila HEA120, ki se s po 2 kom. betonskih vijakov M10 sidra v izdolbeno ležišče.

TEMELJI KABELSKIH GLAV

Kabelske glave se pritrjujejo na točkovne temelje tlorisnih dimenzij 100 x 95 cm in višine 60 cm s temeljnim nastavkom 100 x 45 cm in višine 20 cm. Na dobro utrjeno podlago naj se najprej položi nearmiran podložni beton, nanj pa se nato betonira temelj.

V fazi betoniranja je potrebno vgraditi cev PE-HD 180 za dovod kablov. Jeklen stebriček se bo pritrjeval z betonskimi sidri in ni predmet načrta gradbenih konstrukcij.

Projektant:

Diana Fonda, univ.dipl.inž.gradb.



STATIČNI RAČUN

TEHNIČNI PRIKAZI

1. Gradbena situacija
2. Opažni načrt kabelskega jaška KJ1
3. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ1
4. Opažni načrt kabelskega jaška KJ2
5. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ2
6. Opažni načrt kabelskega jaška KJ3
7. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ3
8. Opažni načrt kabelskega jaška KJ4
9. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ4
10. Opažni načrt kabelskega jaška KJ5
11. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ5
12. Opažni načrt kabelskega jaška KJ6
13. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ6
14. Opažni načrt kabelskega jaška KJ7
15. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ7
16. Opažni načrt kabelskega jaška KJ8
17. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ8
18. Opažni načrt kabelskega jaška KJ9
19. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ9
20. Opažni načrt kabelskega jaška KJ10
21. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ10
22. Opažni načrt kabelskega jaška KJ11 in betonske povezave – stik 2
23. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ11 in betonske povezave – stik 2
24. Opažni načrt kabelskega jaška KJ12
25. Armaturni načrt kabelskega jaška KJ12
26. Opažni načrt uvodne kinete – stik 1
27. Armaturni načrt uvodne kinete – stik 1
28. Opažni in armaturni načrt temelja kabelskih glav

STATIČNI RAČUN

KABELSKI JAŠEK 3 x 3 m

KRIŽEM ARMIRANA KROVNA PLOŠČA

Vpliv stalni vpliv

lastna teža plošče	b * h * 25,00	3,75	kN/m ²
nasutje		3,00	kN/m ²
stalni vpliv skupaj		g = 6,75	kN/m²

spremenljiv vpliv:

OBTEŽBA SNEGA

naklon: $\alpha = 0^\circ$
 nadmorska višina: nmv (A) = 400 m (maksimalna)

sneg:			
cona	A 3	f =	1,94
		$s_k = f * [1 + (A / 728)^2]$ =	2,52 KN/m ²
		μ_1 =	0,80
		C _e =	1,0
		C _z =	1,0
		$s = \mu_k * C_e * C_z * s_k =$	2,02 KN/m²

KORISTNA OBTEŽBA

kategorija uporabe: G	površina A < 20,0	$\psi_0 = 0,70$
koristna obtežba		$q_k = 5,00$ kN/m ²
spremenljiv vpliv skupaj		$q = \alpha_A * q_k = 5,00$ kN/m ²
reduksijski faktor:	$\alpha_A = (5/7) * \psi_0 + A_0 / A =$	1,00
		$Q_k = 90,0$ kN

Učinek vpliva

izračun s programom PLATE

Dimenzioniranje:

izvedeno s programom PLATE

lastnosti materiala:

geometrijski podatki:

beton C25/30
debelina plošče:

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$h = 15 \text{ cm}$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

armatura S500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

pozitivna armatura

$$1 \quad Q \quad 785 \quad f_{mdej} = 7,85 \text{ cm}^2$$

$$5 \quad \phi \quad 14 \quad f_{rdej} = 7,69 \text{ cm}^2$$

$$f_{dej} = 15,54 \text{ cm}^2$$

negativna armatura

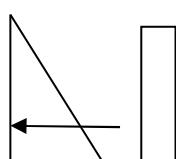
$$1 \quad Q \quad 335$$

KRIŽEM ARMIRANA STENA

$$H = 2,20 \text{ m} \quad \text{višina do dna temelja}$$



$$L = 3,20 \text{ m}$$



$$\text{qa} \\ \text{dolžina stene}$$

debelina stene jaška:

20 cm

Vpliv:

naklon zaledja: $\beta = 0,00^\circ = 0,00$ $\cos\beta = 1,00$

specifična teža zemljine: $gs = 20,00 \text{ KN/m}^3$

notranji kot zemljine: $\phi = 30,00^\circ = 0,52$ $\cos\phi = 0,87$

koristna obtežba: $qv = 5,00 \text{ KN/m}^2$

koef. aktivnega zem. pritiska

$$ka = \cos\beta * (\cos\beta - \sqrt{\cos 2\beta - \cos 2\phi}) / (\cos\beta + \sqrt{\cos 2\beta - \cos 2\phi}) = 0,33$$

aktivni zem. pritisk : $g = ka * H * gs = 14,68 \text{ kN/m}^2$

zem. pritisk zaradi koristne obtežbe : $q = ka * qv = 1,67 \text{ kN/m}^2$

horizontalna rezultanta : $Ha = g * \cos\beta * H / 2 + q * H = 19,81 \text{ kN}$

vertikalna obtežba : $Va = qa * \sin\beta * H / 2 = 0,00 \text{ kN}$

teža stene : $G = 25 \times d \times H_1 = 11,00 \text{ kN}$

skupaj vertikalna obtežba: $11,00 \text{ kN}$

Učinek vpliva:

maksimalni mejni moment - absolutno:

$$M_{sd} = (1,35 * g / 10 + 1,50 * q / 10) * L^2 = 22,85 \text{ kNm}$$

$$2285 \text{ kNcm}$$

Dimenzioniranje:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kNcm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 20 \text{ cm}$$

$$d = 17 \text{ cm}$$

armatura S 500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

armatura (simetrična):

max. moment (polje)

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 =$$

$$0,056 \Rightarrow k_s = 1,055$$

$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} =$$

$$3,26 \text{ cm}^2$$

$$1 \quad Q 335 \quad f_{dej} = 3,35 \text{ cm}^2$$

sidrna armatura:

$$\phi 10 \quad f_{dej} = 5,23 \text{ cm}^2 / \text{m}$$

razmak armature:

$$e = 15 \text{ cm}$$

KABELSKI JAŠEK 2 x 2 m

KRIŽEM ARMIRANA KROVNA PLOŠČA

Vpliv stalni vpliv

lastna teža plošče	b * h * 25,00	3,75	kN/m ²
nasutje		3,00	kN/m ²
stalni vpliv skupaj		g = 6,75	kN/m²

spremenljiv vpliv:

OBTEŽBA SNEGA

naklon: $\alpha = 0^\circ$
nadmorska višina: nmv (A) = 400 m (maksimalna)

sneg:

cona A 3	f = 1,94
$s_k = f * [1 + (A / 728)^2] = 2,52$	KN/m ²
$\mu_1 = 0,80$	
$C_e = 1,0$	
$C_z = 1,0$	
$s = \mu_k * C_e * C_z * s_k = 2,02$	KN/m²

KORISTNA OBTEŽBA

kategorija uporabe: G	površina A < 20,0	$\psi_0 = 0,70$
koristna obtežba		$q_k = 5,00$ kN/m ²
spremenljiv vpliv skupaj	$q = \alpha_A * q_k = 5,00$	kN/m²
redukcijski faktor:	$\alpha_A = (5/7) * \psi_0 + A_0 / A = 1,00$	

$$Q_k = 90,0 \text{ kN}$$

Učinek vpliva

izračun s programom PLATE

Dimenzioniranje:

izvedeno s programom PLATE

lastnosti materiala:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

geometrijski podatki:

debelina plošče:

$$h = 15 \text{ cm}$$

armatura S500

$$f_yk = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

pozitivna armatura

$$1 \quad Q \quad 636 \quad fmdej = 6,36 \text{ cm}^2$$

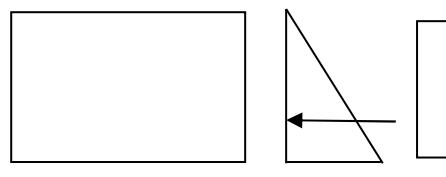
ojačitev / m:	5	φ	10	<hr/>	frdej = 3,93 cm²
					fdej = 10,29 cm²

negativna armatura

$$1 \quad Q \quad 335$$

KRIŽEM ARMIRANA STENA

$$H = 2,20 \text{ m} \quad \text{višina do dna temelja}$$



$$L = 2,20 \text{ m} \quad \text{dolžina stene}$$

debelina stene jaška:

20 cm

Vpliv:

$$\text{naklon zaledja: } \beta = 0,00^\circ = 0,00 \quad \cos\beta = 1,00$$

$$\text{specifična teža zemljine: } gs = 20,00 \text{ KN/m}^3$$

notranji kot zemljine: $\phi = 30,00^\circ = 0,52 \quad \cos\phi = 0,87$

koristna obtežba: $qv = 5,00 \text{ KN/m}^2$

koef. aktivnega zem. pritiska

$$ka = \cos\beta * (\cos\beta - \sqrt{\cos 2\beta - \cos 2\phi}) / (\cos\beta + \sqrt{\cos 2\beta - \cos 2\phi}) = 0,33$$

aktivni zem. pritisk : $g = ka * H * gs = 14,68 \text{ kN/m}^2$

zem. pritisk zaradi koristne obtežbe : $q = ka * qv = 1,67 \text{ kN/m}^2$

horizontalna rezultanta : $Ha = g * \cos\beta * H / 2 + q * H = 19,81 \text{ kN}$

vertikalna obtežba : $Va = qa * \sin\beta * H / 2 = 0,00 \text{ kN}$

teža stene : $G = 25 \times d \times H_1 = 11,00 \text{ kN}$

skupaj vertikalna obtežba: $11,00 \text{ kN}$

Učinek vpliva:

maksimalni mejni moment - absolutno:

$$M_{sd} = (1,35 * g / 10 + 1,50 * q / 10) * L^2 = 10,80 \text{ kNm}$$

$$1080 \text{ kNcm}$$

Dimenzioniranje:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 20 \text{ cm}$$

$$d = 17 \text{ cm}$$

armatura S 500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

armatura (simetrična):

max. moment (polje)

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 = 0,026 \Rightarrow ks = 1,055$$

$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} =$	1,54 cm^2	
1	Q 226	$f_{dej} = 2,26 \text{ cm}^2$
sidrna armatura:	$\phi 8$	$f_{dej} = 2,51 \text{ cm}^2 / \text{m}$
razmak armature:	e = 20 cm	

TEMELJENJE

Vplivi: maksimalna obtežba:

od plošče	6,75	x	1,20	8,10 kN / m
prometna obtežba				22,50 kN / m
teža stene d =	20,00	cm, H = 1,80		9,00 kN / m
lastna teža				0,75 kN / m
			$q =$	40,35 kN / m

dimenzioniranje:

sodelujoča širina:	b = 30 cm
višina:	h = 10 cm

kontrola napetosti v temeljnih tleh:

$$\text{dejanska napetost : } \sigma_{dej} = q / B = 134,50 \text{ kN/m}^2 < r_D$$

$$\text{nosilnost temeljnih tal: } r_D = 150,00 \text{ kN/m}^2$$

UVODNA KINETA - stik 1

Vpliv

STALNI VPLIV

Obtežba pokrovov

teža pokrovov	0,50 kN/m ²
---------------	------------------------

stalni vpliv skupaj	g = 0,50 kN/m²
---------------------	----------------------------------

Teža stene + od pokrova	G = 7,38 kN/m
--------------------------------	----------------------

Zemeljski pritisk na stene

višina nadkritja H1 = 0,00 m
povprečna višina stene H2 = 1,40 m
skupna višina H = 1,40 m

privzet je mirni zemeljski pritisk

strižni kot (φ)	φ = 30 °
spec. teža zemljine (γ) =	γ = 20 kN/m ³

koef. mirnega. zem. pritiska	ko = 1-sinφ = 0,50
------------------------------	---------------------------

mirni zemeljski pritisk	nivo temeljne plošče: e₁ = γ * ko * H = 14,01 kN/m²
	nivo krovne plošče: e₂ = γ * ko * H1 = 0,00 kN/m²

SPREMENLJIV VPLIV

Obtežba krovne plošče

kategorija uporabe: G	površina A > 20,0	ψ₀ = 0,70
-----------------------	-------------------	-----------------------------

redukcijski faktor:	α_A = (5/7) * ψ₀ + A₀ / A = 1,00
---------------------	---

koristna obtežba	$q_k =$	5,00	kN/m ²
spremenljiv vpliv skupaj	$q_1 = \alpha_A * q_k =$	5,00	kN/m ²

sneg:	con a	A	3	f =	1,94
				$s_k = f * [1 + (A / 728)^2]$ =	2,52 KN/m ²
naklon:	$\alpha =$	0	°	$\mu_1 =$	1,00
nadmorska višina:	A =	400	m	$C_e =$	1,0
				$C_z =$	1,0
				$s = \mu_k * C_e * C_1 * s_k =$	2,52 kN/m ²

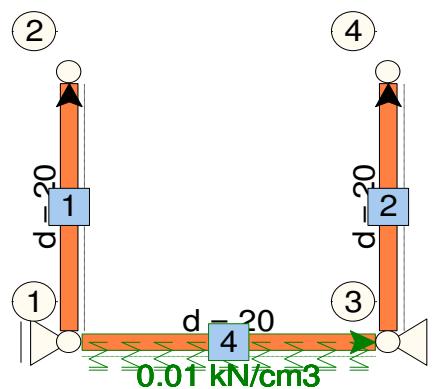
spremenljiv vpliv skupaj	$q = q_1 + s =$	7,52	kN/m ²
	$Q = (q_1 + s) * L/2 =$	5,64	kN/m ²

Zemeljski pritisk na stene

koristna hor. obtežba $e_p = q * k_0 =$ 3,76 kN/m²

Geometrijski model

višina **H2** = 1,40 m
razpon **L** = 1,50 m



Učinek vpliva: izračun s programom FRAME 2D

moment - stena $M_{sd\min} =$ 11,76 kNm
 1176 kNcm

max prečna sila $V_d =$ 18,45 kN

temeljna plošča (absolutni) $M_{sd\max} =$ 11,76 kNm
 1176 kNcm

diagram projektnih momentov

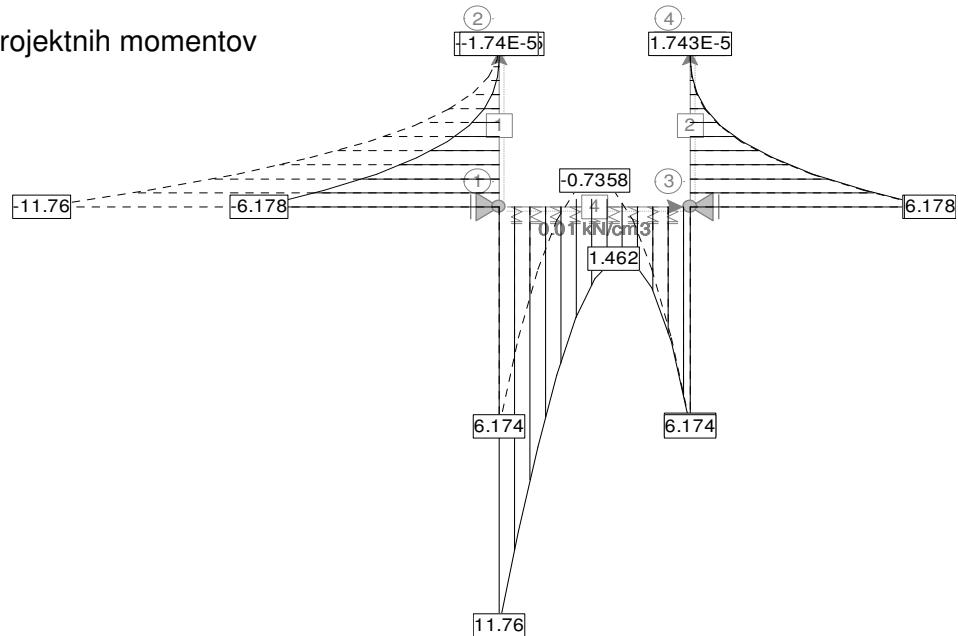
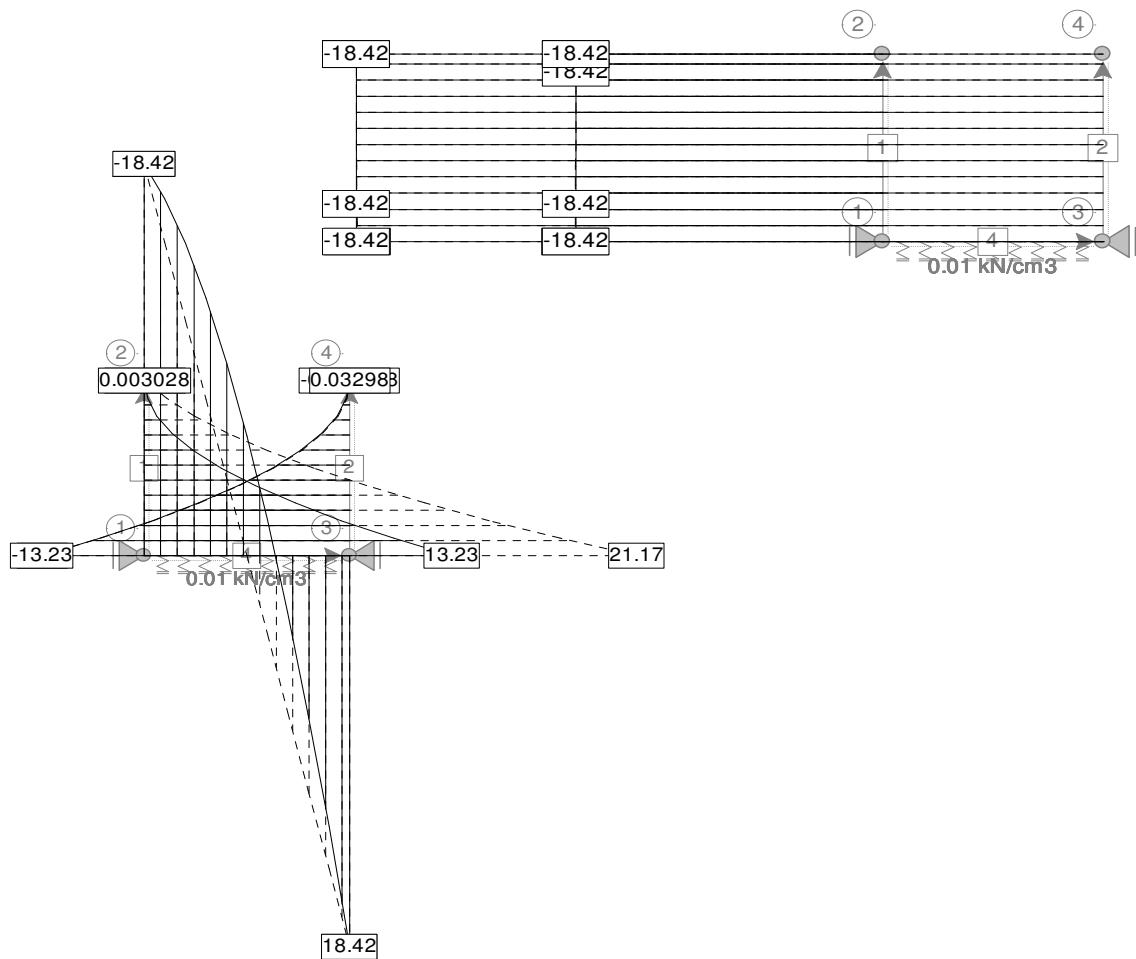


diagram projektnih prečnih sil

diagram projektnih osnih sil



Dimenzioniranje: **STENA**

lastnosti materiala:

geometrijski podatki:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 20 \text{ cm}$$

$$d = 17 \text{ cm}$$

armatura S500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

pozitivna armatura

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 =$$

$$0,029 \Rightarrow k_s = 1,055$$

$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} =$$

$$2,10 \text{ cm}^2$$

na tekoči meter: **5 φ 10** fdej = 3,93 cm²

oziorama **Q 335**
negativna armatura

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 =$$

$$0,029 \Rightarrow k_s = 1,055$$

$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} =$$

$$2,10 \text{ cm}^2$$

na tekoči meter: **5 φ 10** fdej = 3,93 cm²

oziorama **Q 335**
TEMELJNA PLOŠČA

lastnosti materiala:

geometrijski podatki:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 20 \text{ cm}$$

$$d = 17 \text{ cm}$$

armatura S500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$
$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

simetrična armatura

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 = 0,029 \Rightarrow k_s = 1,058$$
$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} = 2,10 \text{ cm}^2$$

na tekoči meter: **5 φ 10** $f_{dej} = 3,93 \text{ cm}^2$

oznaka: **Q 335**

UVODNA KINETA - stik 2

Vpliv

STALNI VPLIV

Obtežba krovne plošče

lastna teža plošče	5,00 kN/m ²
--------------------	-----------------------------

stalni vpliv skupaj	g = 5,00 kN/m²
---------------------	----------------------------------

Teža stene	G = 5,00 kN/m
------------	----------------------

Zemeljski pritisk na stene

povprečna višina stene **H2 = 1,00 m**

skupna višina **H = 1,00 m**

privzet je mirni zemeljski pritisk

strižni kot (φ) $\varphi = 30^\circ$

spec. teža zemljine (γ) = $\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$

koef. mirnega. zem. pritiska $\text{ko} = 1 - \sin\varphi = 0,50$

mirni zemeljski pritisk nivo temeljne plošče: $\mathbf{e}_1 = \gamma * \text{ko} * H = 10,00 \text{ kN/m}^2$

 nivo krovne plošče: $\mathbf{e}_2 = \gamma * \text{ko} * H_1 = 0,00 \text{ kN/m}^2$

SPREMENLJIV VPLIV

Obtežba krovne plošče

kategorija uporabe: G	površina A > 20,0	$\psi_0 = 0,70$
redukcijski faktor:	$\alpha_A = (5/7) * \psi_0 + A_0 / A = 1,00$	
koristna obtežba	$q_k = 5,00 \text{ kN/m}^2$	
spremenljiv vpliv skupaj	$q_1 = \alpha_A * q_k = 5,00 \text{ kN/m}^2$	

sneg:	con a A 3	$f = 1,94$
	$s_k = f * [1 + (A / 728)^2] = 2,52 \text{ KN/m}^2$	
naklon: $\alpha = 0^\circ$		$\mu_1 = 1,00$
nadmorska višina: $A = 400 \text{ m}$		$C_e = 1,0$
		$C_z = 1,0$
	$s = \mu_k * C_e * C_1 * s_k = 2,52 \text{ kN/m}^2$	

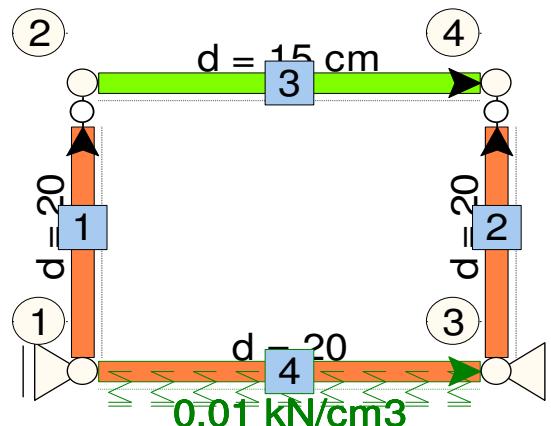
spremenljiv vpliv skupaj $q = q_1 + s = 7,52 \text{ kN/m}^2$

Zemeljski pritisk na stene

koristna hor. obtežba $e_p = q * k_0 = 3,76 \text{ kN/m}^2$

Geometrijski model

višina $H_2 = 1,00 \text{ m}$
razpon $L = 1,30 \text{ m}$



Učinek vpliva: izračun s programom FRAME 2D

maksimalni moment - krovna plošča $M_{sd\max} = 3,77 \text{ kNm}$
 377 kNcm

minimalni moment - krovna plošča $M_{sd\min} = 3,08 \text{ kNm}$
 308 kNcm

max prečna sila

$$V_d = 18,33 \text{ kN}$$

temeljna plošča (absolutni)

$$\begin{aligned} M_{sd\max} &= 4,47 \text{ kNm} \\ &447 \text{ kNcm} \end{aligned}$$

diagram projektnih momentov

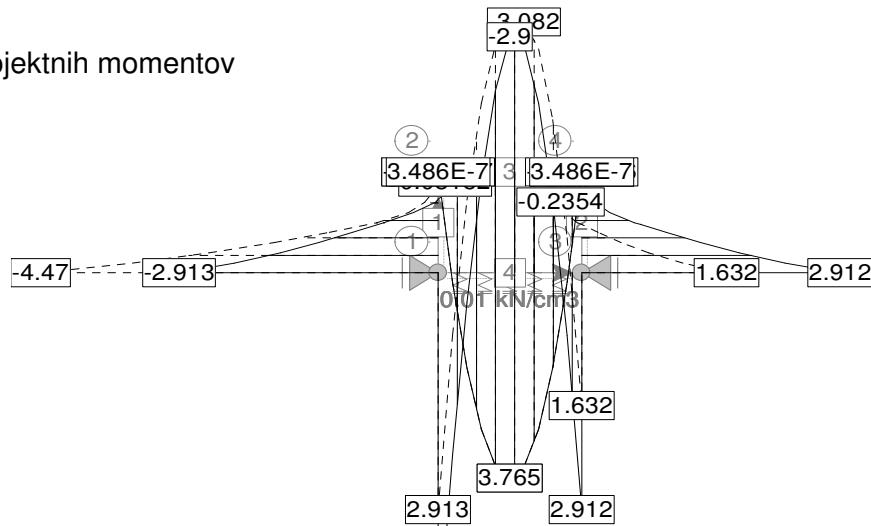


diagram projektnih prečnih sil

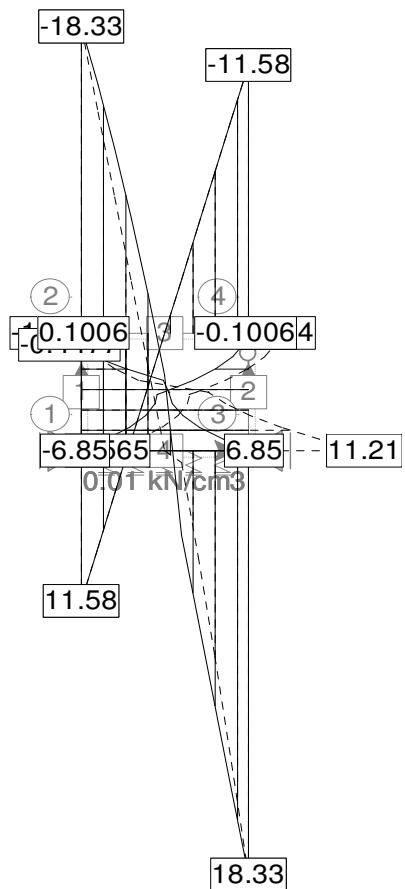
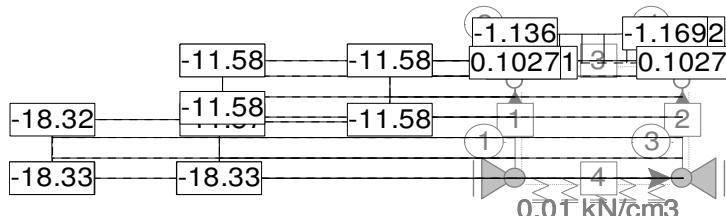


diagram projektnih osnih sil



Dimenzioniranje: KROVNA PLOŠČA

lastnosti materiala:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

geometrijski podatki:

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 20 \text{ cm}$$

$$d = 17 \text{ cm}$$

armatura S500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

pozitivna armatura

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 =$$

$$0,009 \Rightarrow ks = 1,055$$

$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} =$$

$$0,67 \text{ cm}^2$$

Q 335
negativna armatura

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 =$$

$$0,008 \Rightarrow ks = 1,055$$

$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} =$$

$$0,55 \text{ cm}^2$$

Q 503
TEMELJNA PLOŠČA PLOŠČA

lastnosti materiala:

geometrijski podatki:

beton C25/30

$$f_{ck} = 2,50 \text{ kN/cm}^2$$

$$\alpha f_{cd} = 0,85 * 2,50 / 1,50 = 1,42 \text{ kN/cm}^2$$

$$\tau_{Rd} = 0,030 \text{ kN/cm}^2$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$h = 20 \text{ cm}$$

$$d = 17 \text{ cm}$$

armatura S500

$$f_{yk} = 50,00 \text{ kN/cm}^2$$

$$F_{yd} = 50,00 / 1,15 = 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

simetrična armatura

$$K_d = M_{sd} / \alpha f_{cd} * b * d^2 = 0,011 \Rightarrow k_s = 1,055$$

$$A_s = k_s * M_{sd} / d * f_{yd} = 0,80 \text{ cm}^2$$

na tekoči meter: **5 φ 10** $f_{dej} = 3,93 \text{ cm}^2$

oznaka: **Q 335**



PROJEKTANTSKI POPIS

KAB002 Kablitev 110 kV in 20 kV RTP Primskovo

		EM	količina	cena	znesek
0005	PREDDELA				
0001	SPLOŠNA OPOMBA : Popis je izdelan na podlagi projekta in pred izvedbo oziroma podpisom pogodbe z izvajalcem je le ta dolžan, da podrobno pregleda projekt, (84 čl.ZGO- ja) vključno z popisom del ter ga po potrebi dopolniti, če ugotovi, da določene postavke in količine niso natančno definirane ali niso zajete v projektantskem popisu del.				
0002	SPLOŠNA DOLOČILA : Vsa dela se izvajajo po določilih veljavnih tehničnih predpisov, normativov in standardov. V ponudbenih cenah se upoštevati: * vse dobave in nabave materialov * horizontalne in vertikalne prenose ter prevoze * vsa zavarovanja in podpiranja med izkopi, zasipi * odriv izkopanega materiala * podiranja in zavarovanja med opaženjem in betoniranjem * negovanje betonov med vgradnjo in po razopaženju * vse mere kontrolirati na kraju samem oz. na gradbišču * upoštevati navodila nadzora in projektanta * pri opisih upoštevati tehnično poročilo, projekt statike * .				
0009	Pripravljalna dela z organizacijo gradbišča pred pričetkom del na območju izvajanja gradbenih del z postavitvijo opozorilnih tabel, znakov in delne zapore ceste, (ocenjeno).	ura		40,00	
0056	Izvedba začasne prestavitev in ponovne položitve obstoječih kablovodov izvaja investitor zato ta postavka ni stvar gradbenega popisa del.	meter		0,00	

0005 PREDELNA - skupaj

0010 RUŠITVE

0001 SPLOŠNA OPOMBA RUŠITVENIH DEL:
Vsa rušitvena dela se mora izvajati pod nadzorom odgovornega projektanta, nadzora in statika. Pri vseh delih je potrebno v ceni zajeti prenos ruševin na prevozna sredstva, transport v trajno odpadno deponijo ter plačilo vseh taks oz. dajatev za trajno odlaganje takih materialov. Vse postavke se obračunajo v volumnu konstrukcije, brez koeficiente povečanja volumna materiala ob rušenju. Ponudnik je dolžan pred podpisom pogodbe pregledati območje gradnje, dejansko stanje in le to uskladiti popisno, količinsko in cenovno z investitorjem za uskladitev končne cene pred podpisom pogodbe.

0004 Stroški odklopa energetskih priklučkov na obstoječem objektu. Obračun po dejansko porabljenem času. Po potrebi Izvede investitor predhodno.

ocena 0,00

0019 Rezanje armirano betonskega zidu deb. 20 cm vključno z odvozom ruševin na stalno deponijo.

meter 11,00

0044 Rušenje obstoječih asfaltnih površin ne glede na sestavo in podlago. Površine deb. do 10 cm, vključno z odvozom na deponijo do 15 km. Točna količina se določi med delom na objektu.

m2 165,00

0046 Rezanje asfaltnih površin deb. do 10 cm.

meter 155,00

0060	Rušenje bet. ali granitnih robnikov, ne glede na velikost robnikov in brez čiščenja. Robniki na betonski podlagi z začasnim deponiranjem za kasnejšo ponovno položitev.		meter	5,00
0065	Rušenje, (odstranitev) bet. plošč, na peščeni podlagi ne glede na velikost in obliko plošč, tlakovcev, z čiščenjem začasnim deponiranjem na gradbišču za kasnejšo ponovno položitev.		m2	6,00
0500	Razna manjša rušitvena dela, ki se pojavijo med delom na objektu, (ocenjeno).		ura	40,00
0010	RUŠITVE - skupaj			
0020	ZEMELJSKA DELA			
0010	Površinski strojni izkop z nakladanjem na prevozno sredstvo v terenu I-II. ktg.		m3	23,00
0030	Strojni, (delno ročni) izkop za točkovne temelje tlorisne površine do 1.0 m2 z odmetavanjem zemlje ob robu izkopa. Izkop v terenu III. ktg globine do 2.0m.		m3	12,00
0046	Strojni,(delno ročni) izkop gr. jame za nove jaške in kineto z odmetom na stran ali nakladanje na prevozno sredstvo. Izvedba izkopa v utrjenem terenu III. ktg.		m3	908,00

0049	Strojni,(delno ročni) izkop za izvedbo stopničenjana površini nove kinete z odmetom na stran ali nakladanje na prevozno sredstvo. Izvedba izkopa v utrjenem terenu III. ktg.	m3	1,60
0050	Ročno planiranje gradbene jame s točnostjo +- 3.0 cm.	m2	205,00
0054	Ročno planiranje dna temeljev s točnostjo +- 3.0 cm.	m2	7,00
0059	Strojno (delno ročno) planiranje stopničenja v brežini po izvedbi površinskega izkopa.	m2	10,00
0062	Izdelava drenažnega nosilnega nasutja podlage iz gramoznega materiala z dobavo, rastiranjem, nabijanjem in planiranjem do točnosti +- 1.0 cm. Nasip pod temeljinimi ploščami.	m3	71,00
0068	Strojno, (delno ročno) zasipanje za zidovi, temelji z nakladanjem in dovozom materiala I-III. ktg z deponije na gradbišču ter nabijanjem v plasteh po 30 cm.	m3	604,00
0070	Odvoz odkopanega materiala s kamionom kiperjem na gradbeno deponijo H =15 km z nakladanjem, razkladanjem razgrinjanjem, planiranjem in utrjevanjem v slojih po 50 cm.	m3	323,00
0020	ZEMELJSKA DELA - skupaj		

0030	BETONSKA DELA			
0007	Strojna izdelava in ročna montaža srednje zahtevne armature iz betonskega jekla S 500B premera do fi 12mm.	kg	3.890,00	
0008	Strojna izdelava in ročna montaža srednje zahtevne armature iz betonskega jekla S 500B premera nad 12 mm.	kg	3.600,00	
0009	Rezanje, polaganje in vezanje armature iz armaturnih mrež S 500B ne glede na težo mreže.	kg	11.960,00	
0020	Vgrajevanje podložnega betona v nearmirani izvedbi preseka do 0.10 m3/m2/m. Beton C 12 / 15.	m3	17,00	
0022	Dobava in vgrajevanja zemeljsko vlažnega pustega betona v nearmirani izvedbi, kot izvedba podlage za kasnejše betoniranje talne plošče. Beton stopničaste izvedbe.	m3	1,20	
0042	Strojno vgrajevanje armiranega betona preseka nad 0.30m3/m2/m, z vsemi pomožnimi deli. Beton C 25/30 , XC4.	m3	2,30	
0047	Strojno vgrajevanje armiranega betona 0.10 - 0.30 m3/m2/m, z vsemi pomožnimi deli. Beton C 25/30, XC4.	m3	86,00	

0135	Kompletna izvedba ojačitve novo izvedenih odprtin v obstoječih AB. stena z karbonskimi lamelami Sika Carbo Dur S 512, vključno z vso pripravo in pomožnimi deli. Točen način izvedbe in vrsto lamel po statičnem izračunu in detajlu v projektu.	meter	3,85
0217	Vrtanje v obstoječo betonsko konstrukcijo montažnih plošč vključno z vstavitevijo jeklenih sider in zalivanje z epoksidno maso. Globina sidranja do cca 20 cm, sidra do fi 22 mm. Točna izvedbo glej projekt statičnega izračuna. Sidra zajeta v sklopu armature.	kos	40,00
0180	Kompletna izdelava AB montažnih prostoležečih plošč za prekritje jaškov. Plošče dim. 340 x 340 x 15 cm z izvedbo opaženja, armiranja, betoniranja in montaža plošč na predhodno izdelane betonske stene jaška. Izveda v betonu C25/30, XC4, vključno z namestitvijo gnetilnega traku ustrezne kvalitete na stiku med steno in ploščo in vbetoniranjem zank za izvedbo namestitev plošč. Armatura zajeta v sklopu celotne armature. Glej projekt statke.	kos	11,00
0182	Isto, kot prejšna postavka samo plošča dim. 240 x 240 x 15 cm.	kos	1,00
0030	BETONSKA DELA - skupaj		
0040	ZIDARSKA DELA		
0189	Dobava in vbetoniranje LTŽ pokrovov srednje težko povoznih dim. 600 x 1300 / D 400, kompletno z vsemi pomožnimi deli in pripravo.	kos	7,00

0190	Dobava in vbetoniranje kompozitnih pokrovov KIO 950 x 950 D AUTOMATICO, kompletno z vsemi pomožnimi deli in pripravo.		kos	10,00
0335	Dobava in vgradnja kompozitnih pokrovov FIBERLITE FL 140 vključno z pripravo ležišča, vso pripravo in pomožnimi deli.		kos	6,00
0350	Razna gradbena pomoč pri obrtniških in instalacijskih delih, ki se obračunajo po dejansko porabljenem času, materialu in odobritvi s strani nadzora, (ocenjeno).		ura	60,00
0040	ZIDARSKA DELA - skupaj			
0050	TESARSKA DELA			
0002	Enostranski opaž točkovnih temeljev, opaženje, razopaženje in čiščenje. Temelji tlorisne površine do 2.0 m ² .		m2	9,30
0017	Opaž jaškov in kinet z opaženjem, razopaženjem in čiščenjem. Opaž za vidno površino. Izvedba opaža sten.		m2	567,00
0019	Enostranski opaž roba talne plošče višine do 20 cm, vidne konstrukcije. Obračun v m ^{1..}		meter	159,00
0022	Opaž okvirjev odprtin betonskih sten. Opaž okvirjev v plohesti izvedbi šir. do 20 cm.			

		meter	91,00
0038	Kompletna izvedba talnih odprtin dim. 10 x 10 cm dolžine cca 30 - 40 cm za izvedbo odvodnjavanje ponikanje morebitnega pojava vode v jaških.	kos	13,00
0081	Izvedba opaža AB. okvirja z izvedbo ležišča pokrovov jaškov na predhodno izdelanih AB. pokrivnih ploščah. Okvir za pokrov dim. 600 / 1300 mm.	kos	7,00
0082	Isto, kot prejšna postavka samo okvir za pokrov dim. 950 x 950 mm.	kos	10,00
0500	Izvedba manjših tesarskih del, ki se pojavijo med delom na objektu in se odobrijo po potrditvi nadzora, (ocenjeno).	ura	30,00
0050	TESARSKA DELA - skupaj		
0095	ZUNANJA DELA		
0012	Naprava nosilnega sloja povoznih površin iz gramognega materiala s komprimiranjem do zbitosti 12 kN/cm ² in planiranjem do točnosti +- 1.0 cm. Sloj deb. nad 20 cm, (cca. 30 cm). Točna količina se določi med delom na objektu, glede na kvaliteto izkopanega materiala na sami lokaciji novih jaškov.	m ³	51,00

0035

Dobava in polaganje bet. robnikov v beton in obdelavo stikov s fino cem. malto. Kratki bet. robniki za izvedbo krivin dim. 12x25cm.
Položitev obstoječih odstranjenih robnikov.

meter 5,00

0070

Dobava in polaganje vrtnih gladkih betonskih plošč dim. 40x40 cm, položene na pesek, vključno z izdelavo peščene podlage v deb. 10 cm. Položitev obstoječih betonskih plošč.

m2 6,00

0112

Izdelava stabilizacijskega sloja iz asfalbetona na izvršenem nosilnem sloju z rastiranjem in valjanjem v deb. 7-8cm.

m2 165,00

0120

Izdelava zapornega sloja iz asfalbetona na izvršenem stabilizacijskem sloju z rastiranjem in valjanjem v deb. 3 cm.

m2 165,00

0129

Izvedba stika med novo in obstoječo asfaltno površino na mestu predhodno odrezane linije obstoječe asfaltne površine.

meter 155,00

0133

Naprava zgornjega ustroja makadamskih površin iz agregata fi 4 - 6mm, na izvršenem nosilnem sloju s planiranjem tampona, valjanjem in posipom vrhnje plasti s spojnim materialom v deb. 5 - 6 cm. Točna površina se določi med delom na objektu.

m2 300,00

0160

Humuziranje s transportom humosa z gradb. deponije in rastiranjem v plasteh sejanjem trave. Dovoz do cca. 20 m.

m2 120,00

0170	Čiščenje terena na obmoju izvajanja del vključno z vzpostavitevijo v prvotno stanje, (ocenjeno).	m2	300,00
0095	ZUNANJA DELA - skupaj		
0490	NEPREDVIDENA GRADBENA DELA		
0003	Nepredvidena gradbena dela 3% gradbenih del.	%	5,00
0490	NEPREDVIDENA GRADBENA DELA - skupaj		
Skupaj			

KAB002 Kablitev 110 kV in 20 kV RTP Primskovo

REKAPITULACIJA**A. GRADBENA DELA**

5	PREDDELA
10	RUŠITVE
20	ZEMELJSKA DELA
30	BETONSKA DELA
40	ZIDARSKA DELA
50	TESARSKA DELA
95	ZUNANJA DELA
490	NEPREDVIDENA GRADBENA DELA
Skupaj	gradbena dela

Skupaj



STATIKA FONDA

NAČRTOVANJE GRADBENIH KONSTRUKCIJ
Diana Fonda s.r.o., Maistrova 22, 4240 Radovljica
tel.: 040 470 613 diana.fonda@gmail.com

GRADBENA SITUACIJA

risba:

merilo:

Št. lista:

1

investitor:

Elektro Gorenjska, d.d.

Ulica Mirka Vodnika 3a, 4000 Kranj

objekt:

KABLITEV 110 kV in 20 kV OMREŽJA

RTP PRIMSKOVO

odgovorni vođa projekta:

dr. BORUT ŽEMLJARIC univ.dipl.inž.el.

E-0664

odgovorni projektant:

DIANA FONDA univ.dipl.inž.graf.MSc

čl. 1419

projekt:

PZI

načrt:

GRADBENA KONSTRUKCIJA

št. načrta:

7202/17

datum:

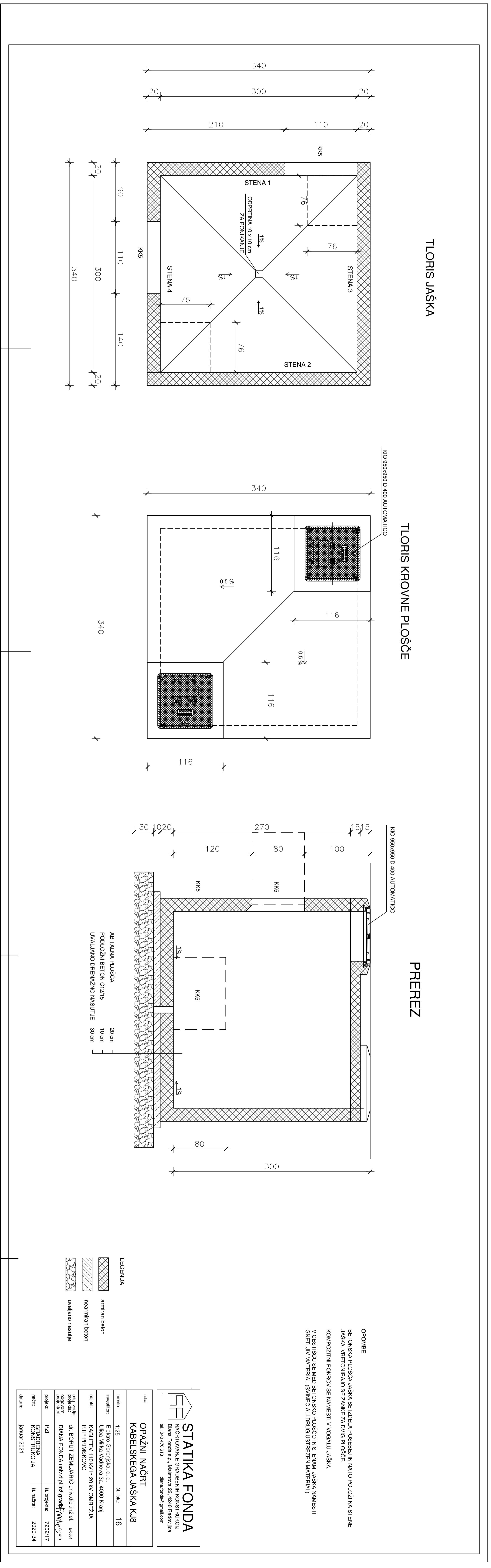
januar 2021

2020-34

TLORIS JAŠKA

TLORIS KROVNE PLOŠČE

PREREZ



TALNA PLOŠČA JAŠKA

ZGORNJA ARMATURA

SPODNJA ARMATURA

KROVNNA PLOŠČA JAŠKA

ZGORNJA ARMATURA

PREREZI

Pravil. sprednja	oblik. [mm]	Ø [mm]	l [mm]	n [mm]	Pravil. zadnja	oblik. [mm]	Ø [mm]	l [mm]	n [mm]
ješček K40 (100)									
1	70	10	14,40	84	11,76	74	8	277,64	41
2	70	10	16,64	85	14,11	89	10	380,02	53
3	30	14	3,95	33	13,93	160	14	271,05	1,22
4	30	14	2,65	30	7,5	97	335	305	327
5	14	8	0,64	96	6,14	25	14	267	8
6	14	8	1,14	146	16,64	68	16	0,35	165
7	14	8	1,30	14	46,2	57	17	267	8
8	14	8	0,59	48	25,3	12	18	0,95	215
9	10	120	2,68	2	5,4	3	20	350	2
10	10	120	2,68	2	5,4	3	21	350	2
11	10	120	2,68	2	5,4	3	22	350	2
12	10	120	2,68	2	5,4	3	23	350	2
13	8	0,64	6	3,8	2	14	1,00	4	5
14	8	0,64	6	3,8	2	15	1,75	8	14,40
15	10	0,73	52	36,0	24	16	1,50	24	36,0
17	10	1,50	24	36,0	23	18	1,50	24	36,0

PREREZI

LEGENDA:

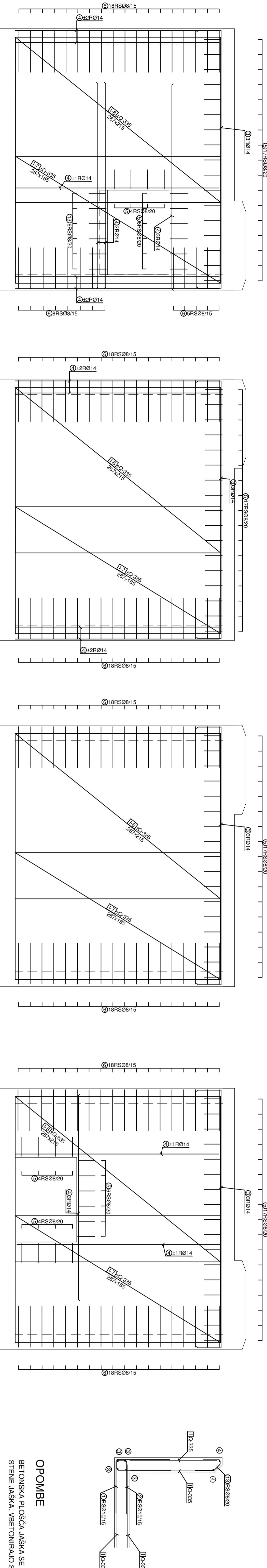
- armaturni beton
- nebitni beton
- uvajeno nasleje

OPREME:

BETONSKA PLOŠČA JAŠKA SE IZDELJA POSEBEJ IN NATE POLOŽINA STENE JAŠKA VETRNIJALJA S ZANKO E DVG PLOŠČE.

KOMPRESNI POMPO S NAMESTI V TOGLIJU JSKA.

V GESUŠUJE NED BETONSKO LOGO IN STANOVNA JAŠKA NAMESTI GNETJUV MATERIAL ISVNEČ ALI DRUG ISTREZN MATERIAL.



STATIKA FONDA
NACHODNO NAČRTEV IZRABRENIH KONSTRUKCIJ
Dana Fonda d. p., Ljubljana 22, 4260 Radovljica
tel. 046/478153, fax 046/478154, e-mail: statika@statika.com

nr. 046/478153

ARMATURNI NAČRT KABELJSKEGA JAŠKA KJ8

nr. 046/478153

C25/30 XC4
S500B
zestavna plast betona:
minim. 5,5 cm

OPOMBE:

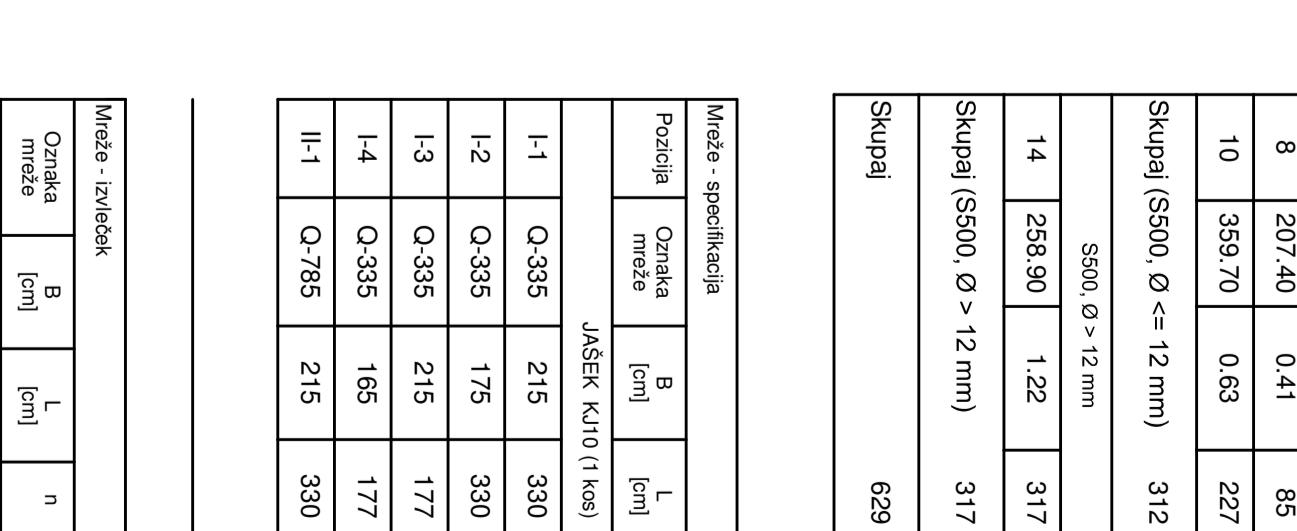
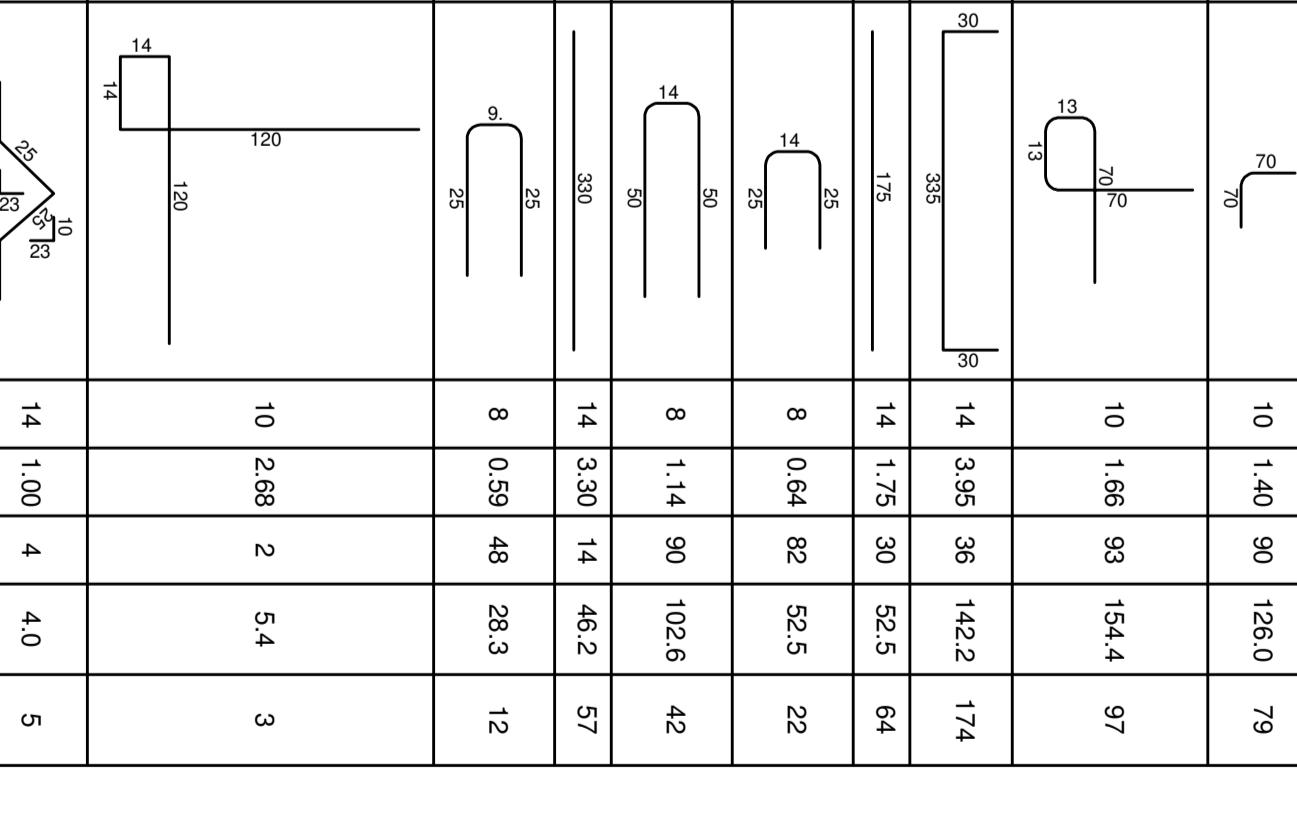
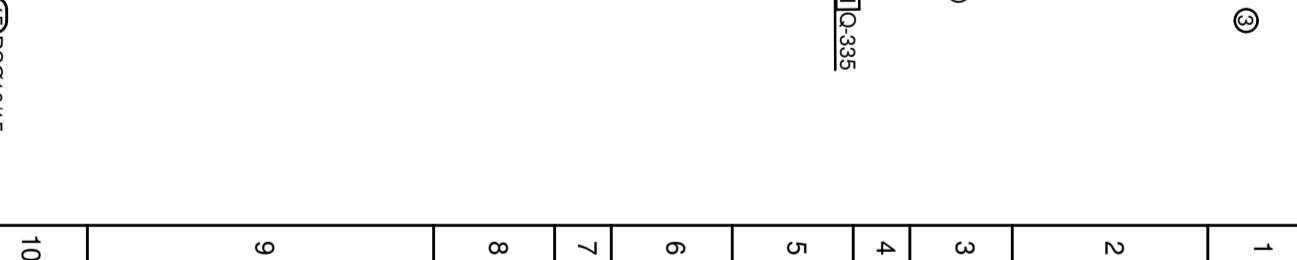
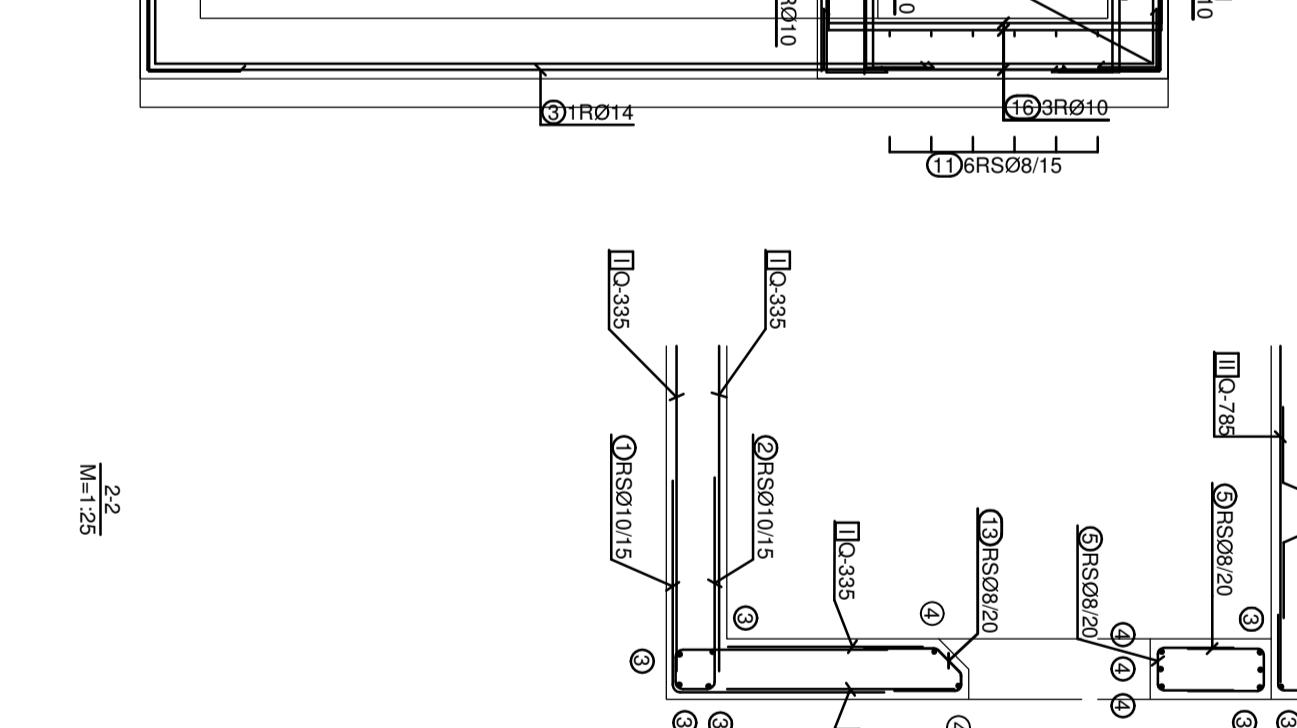
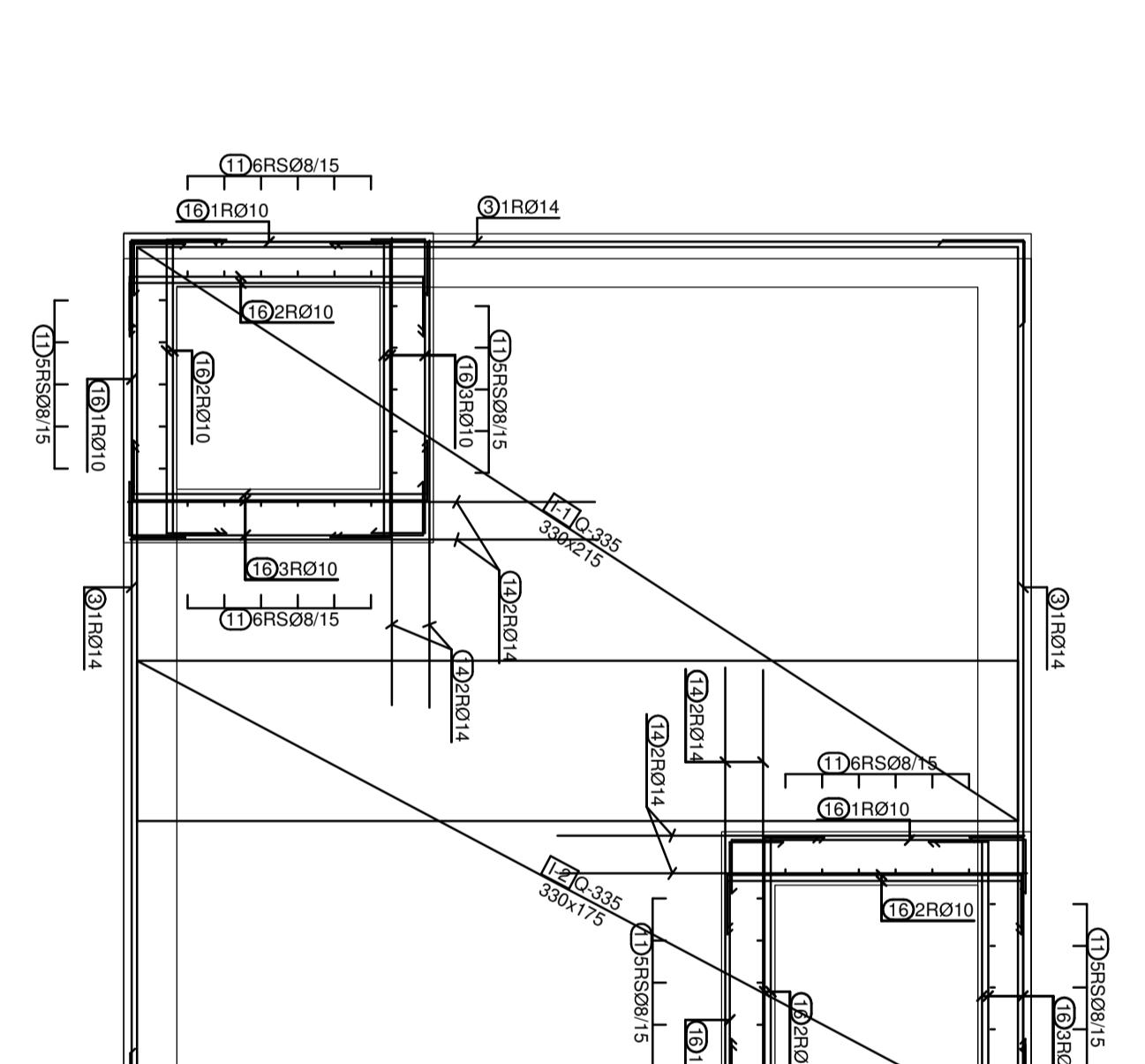
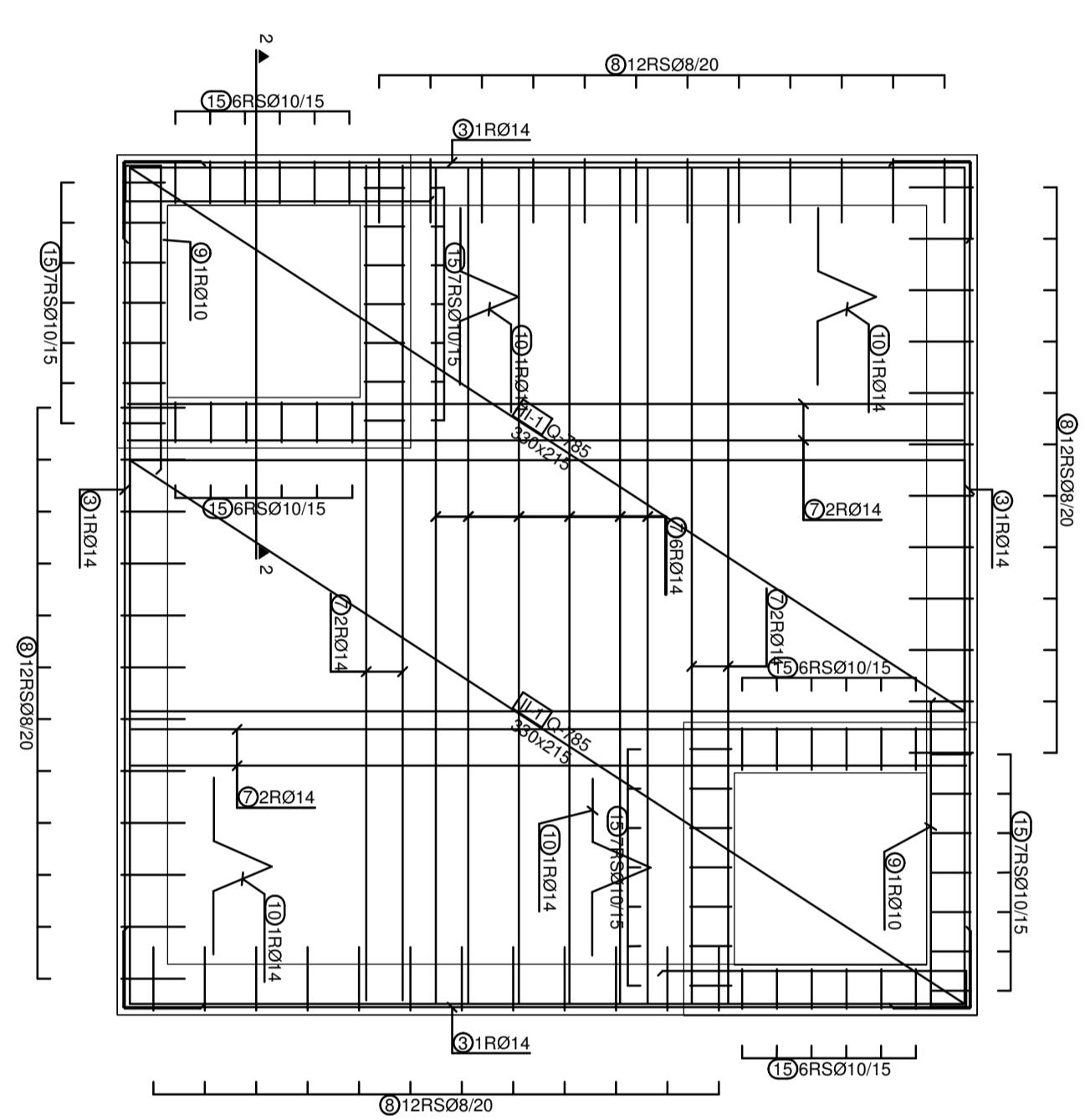
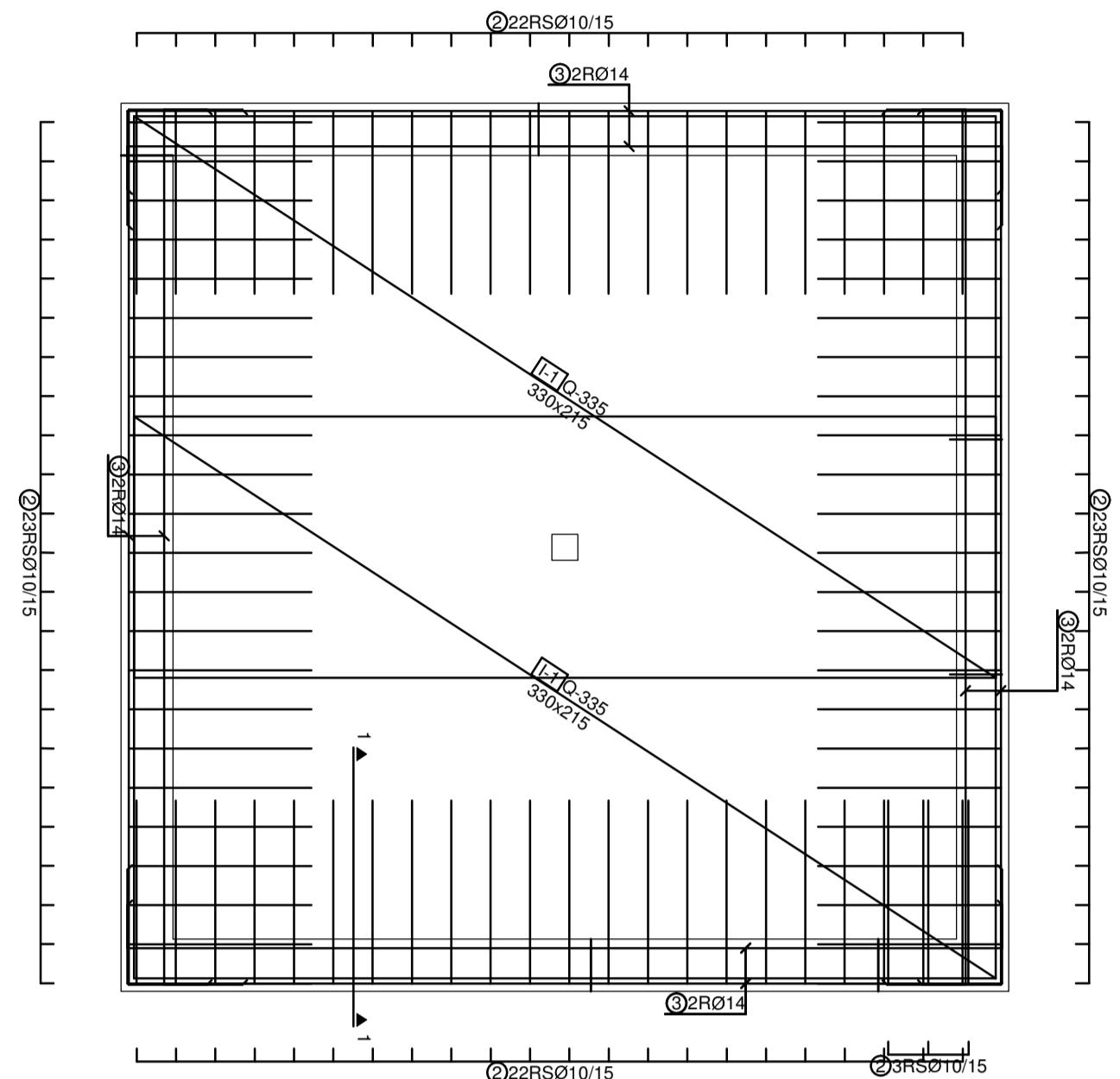
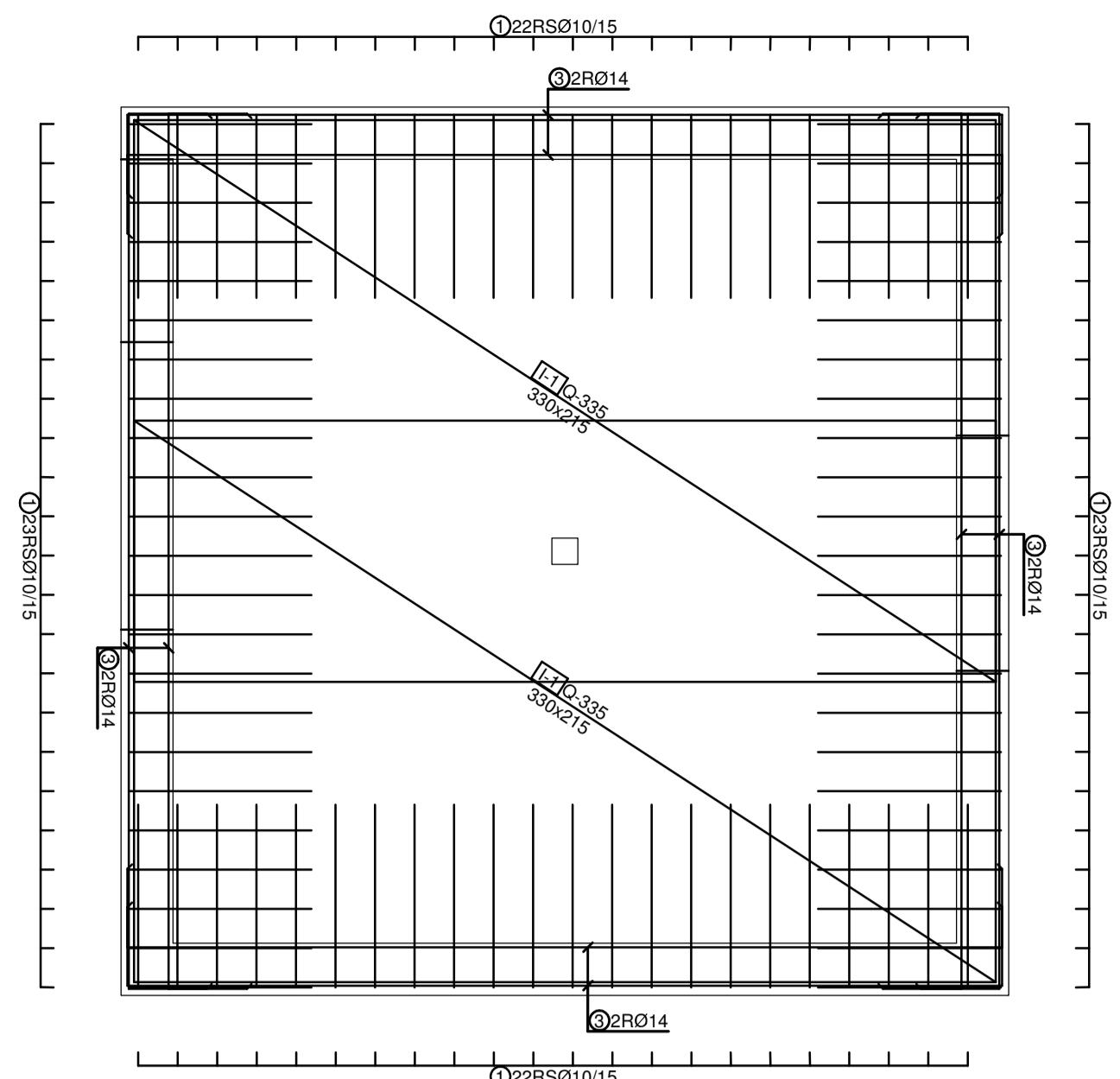
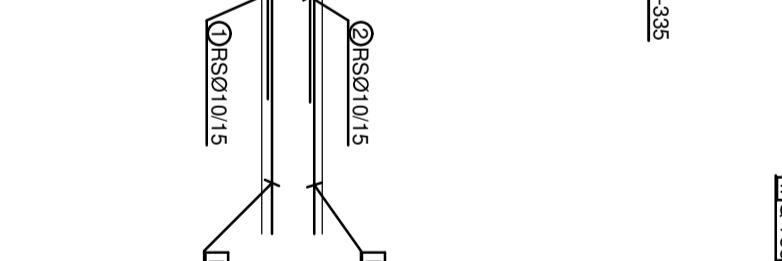
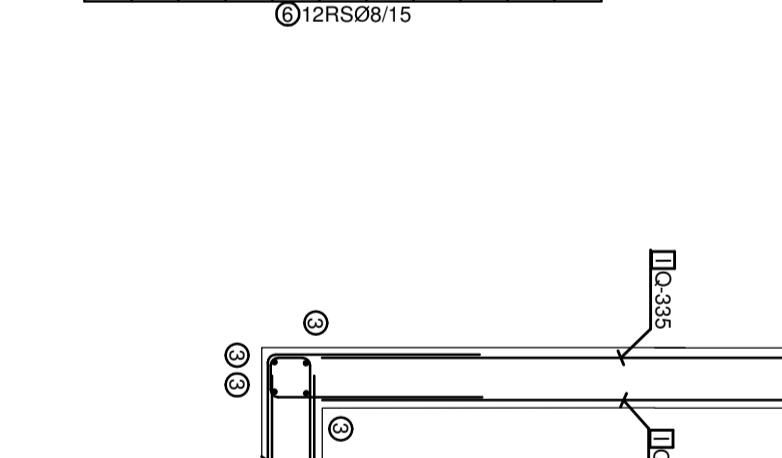
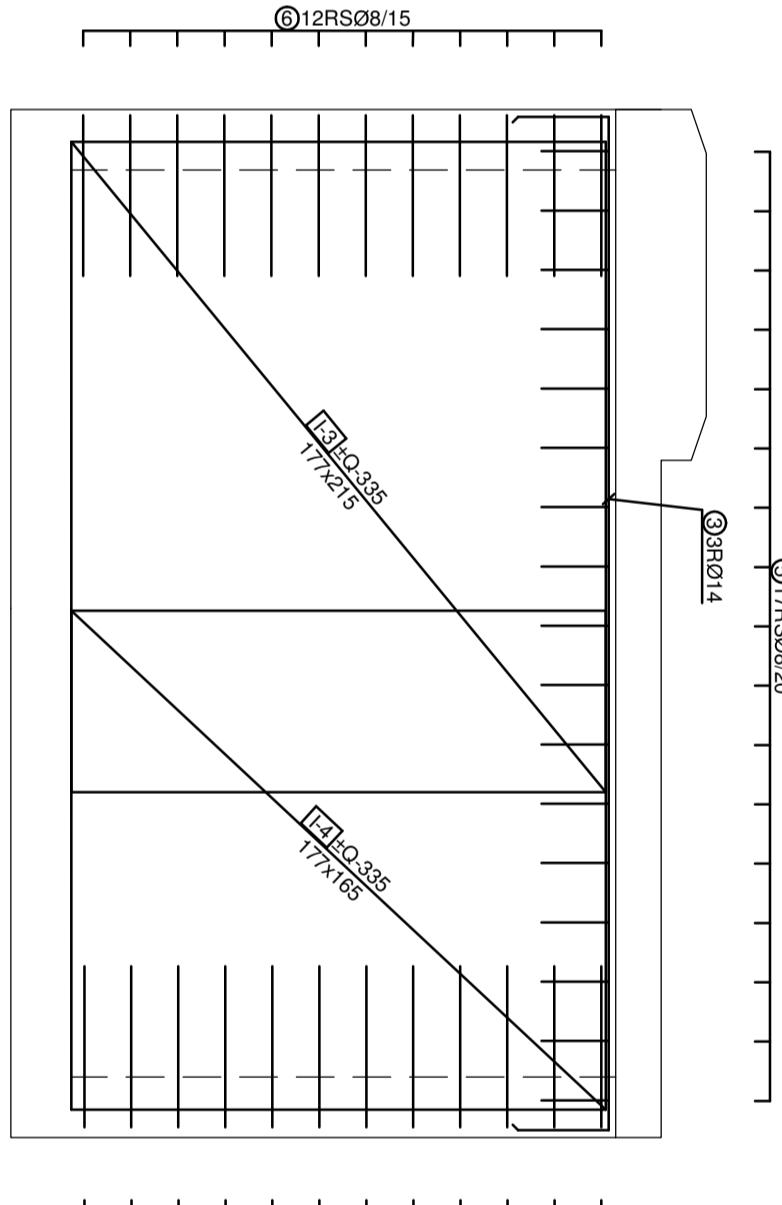
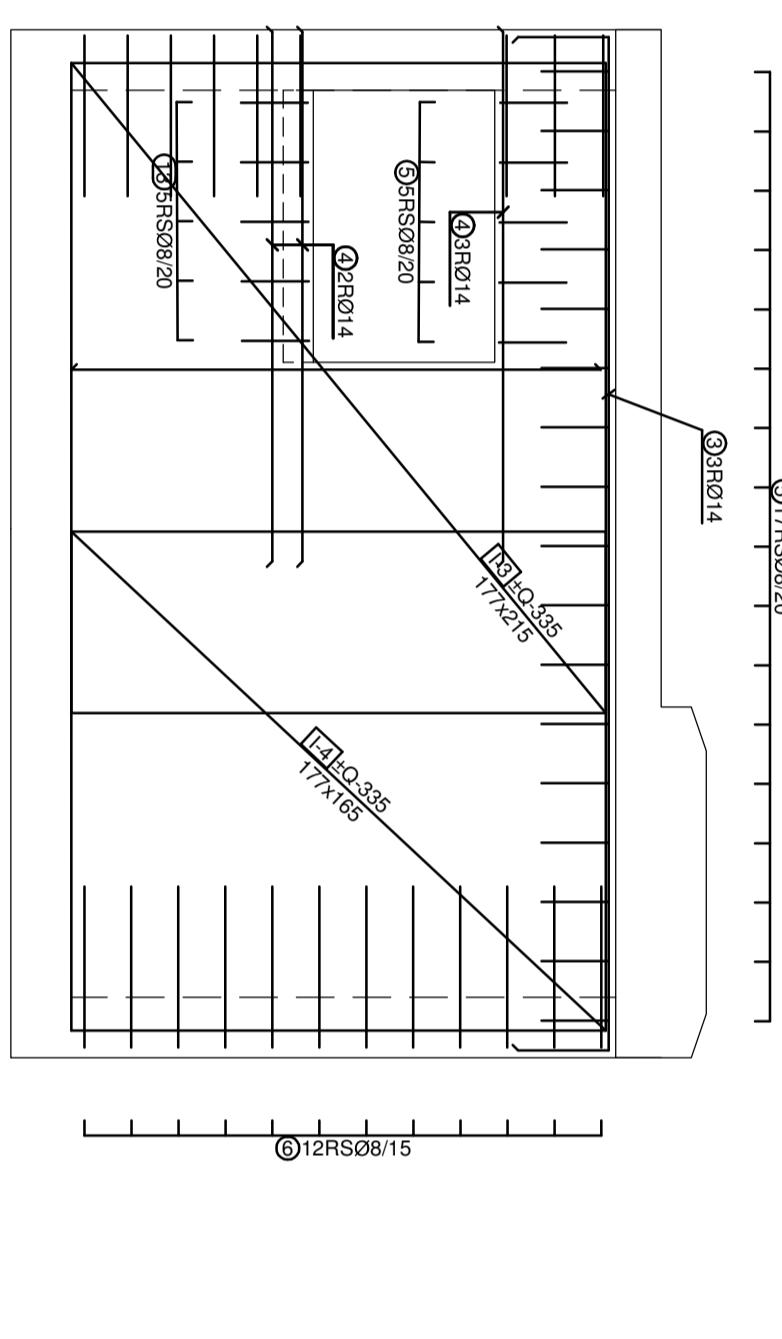
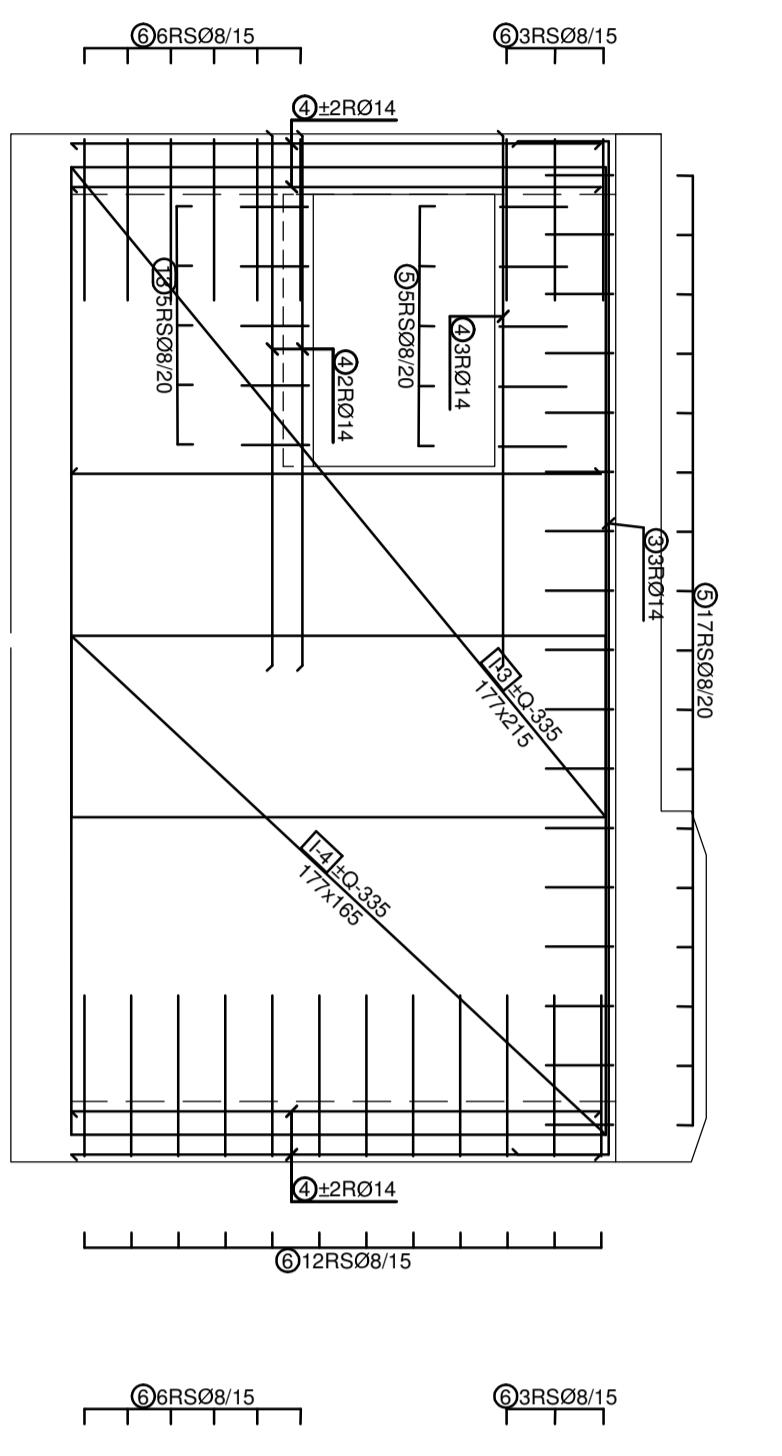
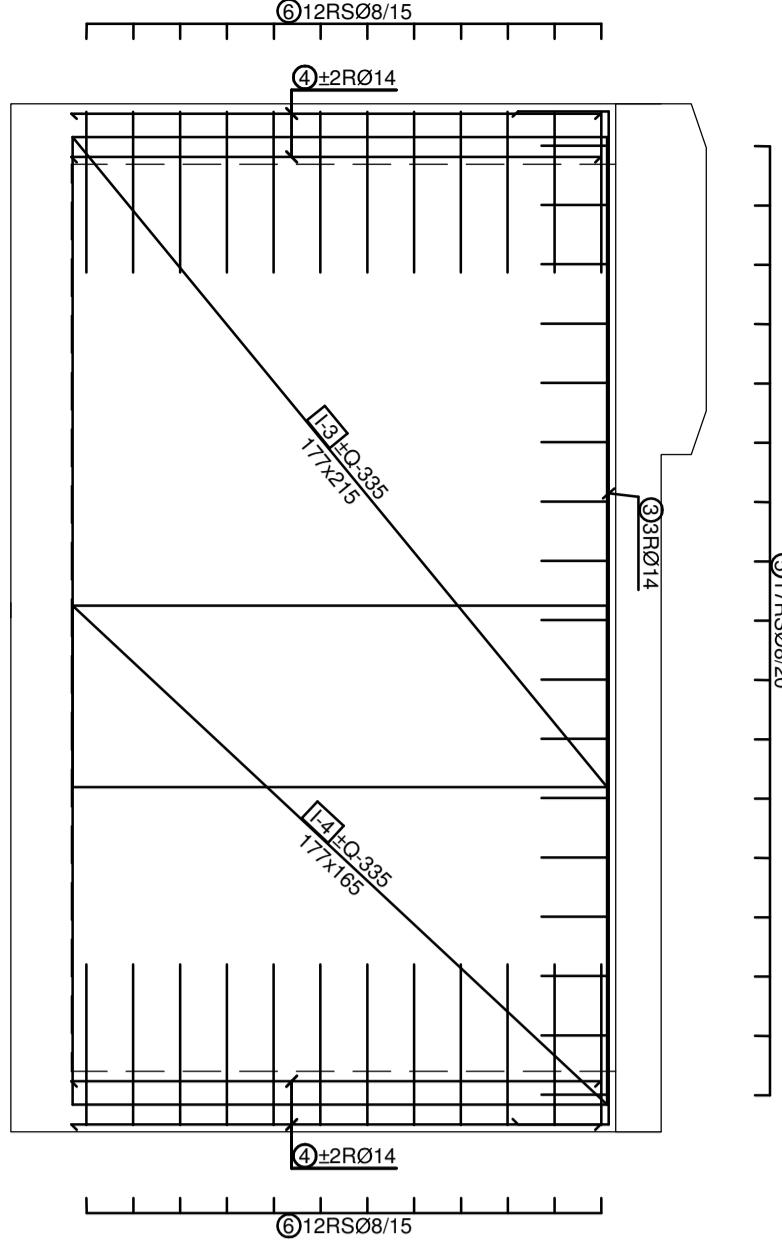
BETONSKA PLOŠČA JAŠKA SE IZDELJA POSEBEJ IN NATE POLOŽINA STENE JAŠKA VETRNIJALJA S ZANKO E DVG PLOŠČE.

ZA BETONIRANIE PLOŠČE SO PREVIDEN TIPSK JAHČI IN NISO VŠETI V TEŽO ARMATURE.

minim. 5,5 cm

dr. BORUT ŽEMELJČIĆ univerzitet dr. EKOČNA
DANA FONDA univerzitet dr. EKOČNA
projekt: P2
priročnik: 7208/17
nast.: GRABEŽNA KONSTRUKCIJA
st. nast.: 2020-3-4

datum: januar 2021



SPODNUA ARMATURA

ZGORNJA ARMATURA

SPODNUA ARMATURA

ZGORNJA ARMATURA

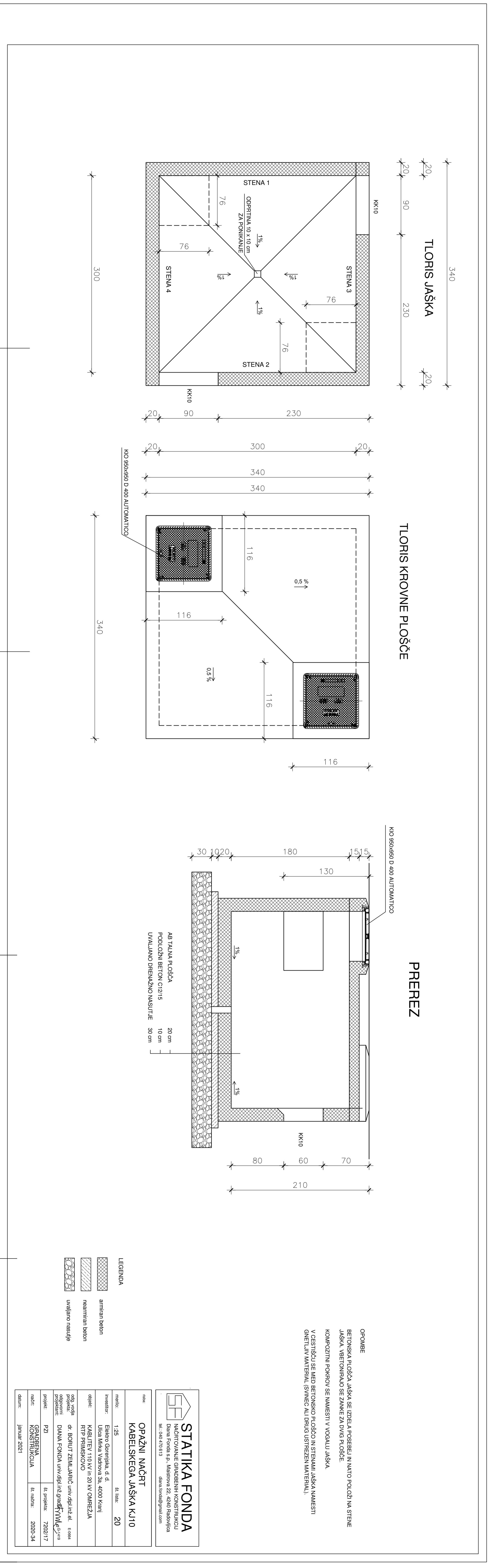
TALNA PLOŠČA JAŠKA

ZGORNJA ARMATURA

KROVNNA PLOŠČA JAŠKA

ZGORNJA ARMATURA

PREREZI



OPOMBE

BETONSKA PLOŠČA JAŠKA SE IZDELJA POSEBEJ IN NATEVANJA STENE.

VETRNIJALJA S ZNKE E DVG PLOŠČE.

ZA BETONIRANE PLOŠČE SO PREVIDENI TISKI JAHČI IN NISO

VŠETI V TEŽO ARMATURE.

minim. 5,5 cm

C25/30 XC4

mm:

125

st. nosa:

21

STATIKA FONDA
NACHTONALE KABELBENEN KONSTRUKCII
Dura Fonda d.o.o., Ljubljana 22, 4260 Radovljica
tel. 064/478133 fax 064/478134

ARMATURNI NAČRT KABELSKEGA JAŠKA KJ10

nos:

125

st. nosa:

21

investitor:

Elektro Gospodarski d.d.

Ulica Ivana Kavčiča 5a, 4000 Ljubljana

objekat:

KABITET 110 m² v TVV DOMEZA

projekt:

RTR PRIMORSKO

projektni vođa:

dr. BOŽIĆ BILJANA, univerzitetna profesorica

projektni direktor:

DANKA FONDA, univerzitetna profesorica

projektni direktor:

DANKA FONDA, univerzitetna profesorica

natev:

GRAEBENA KONSTRUKCIJA

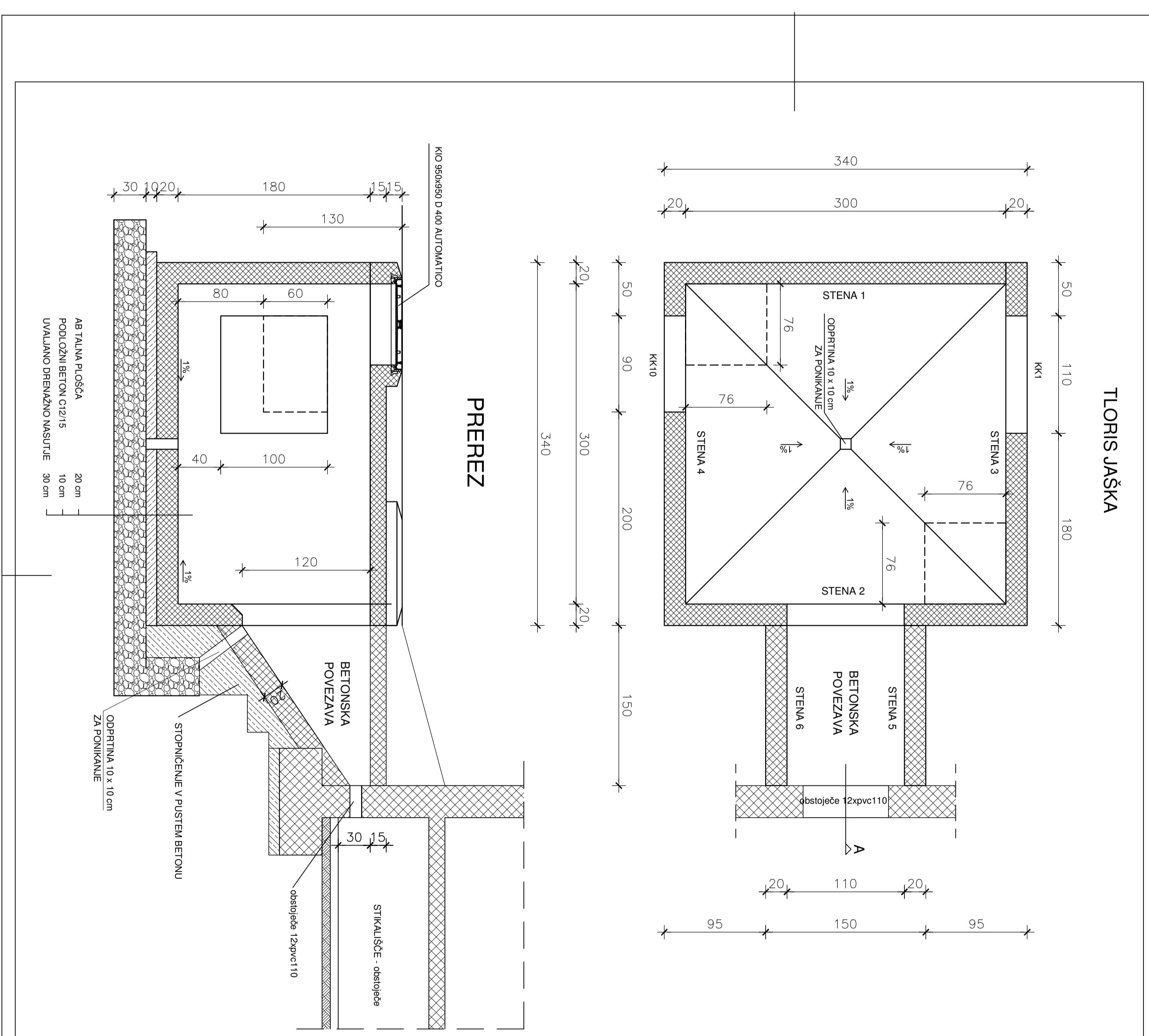
st. natev:

2020-3-4

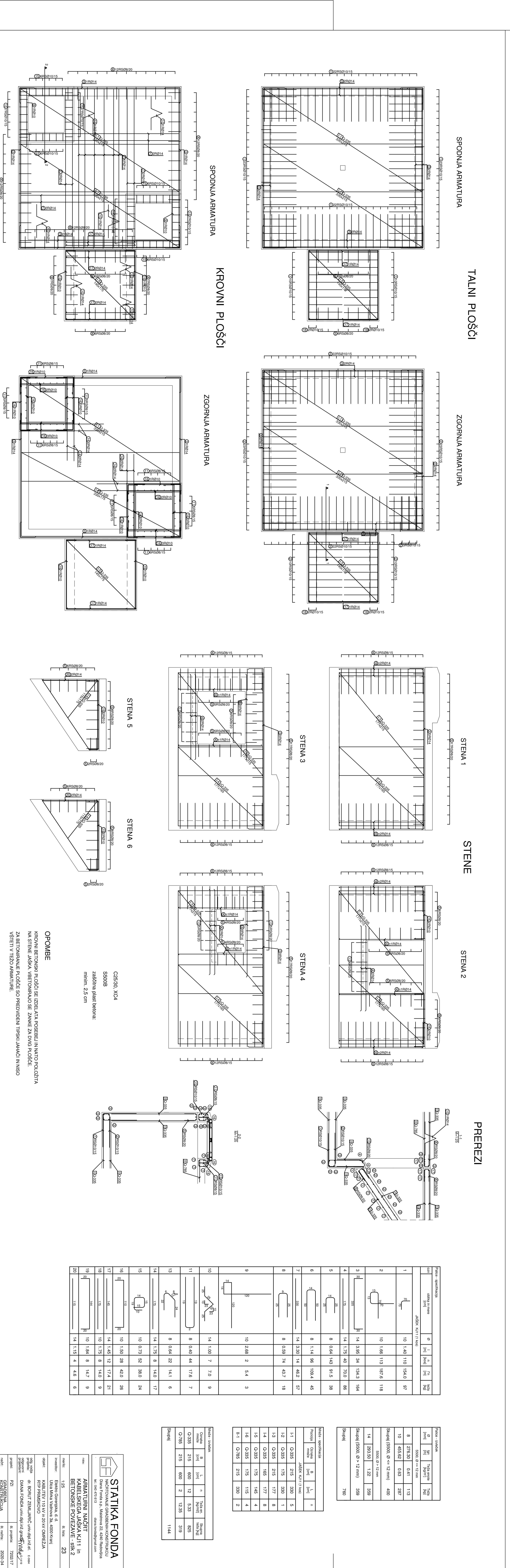
datum:

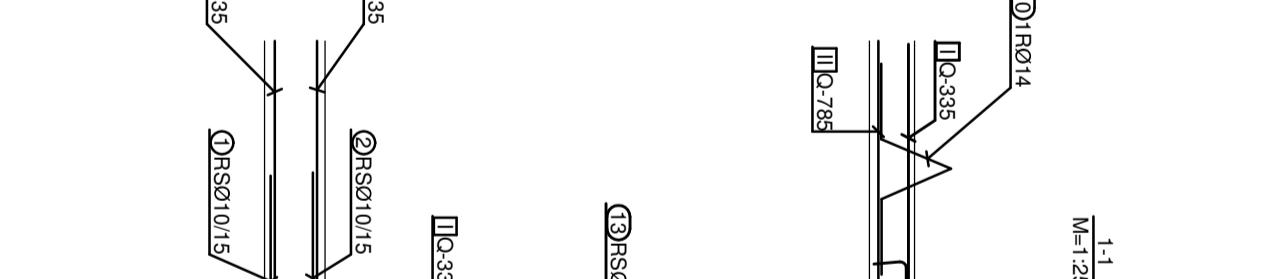
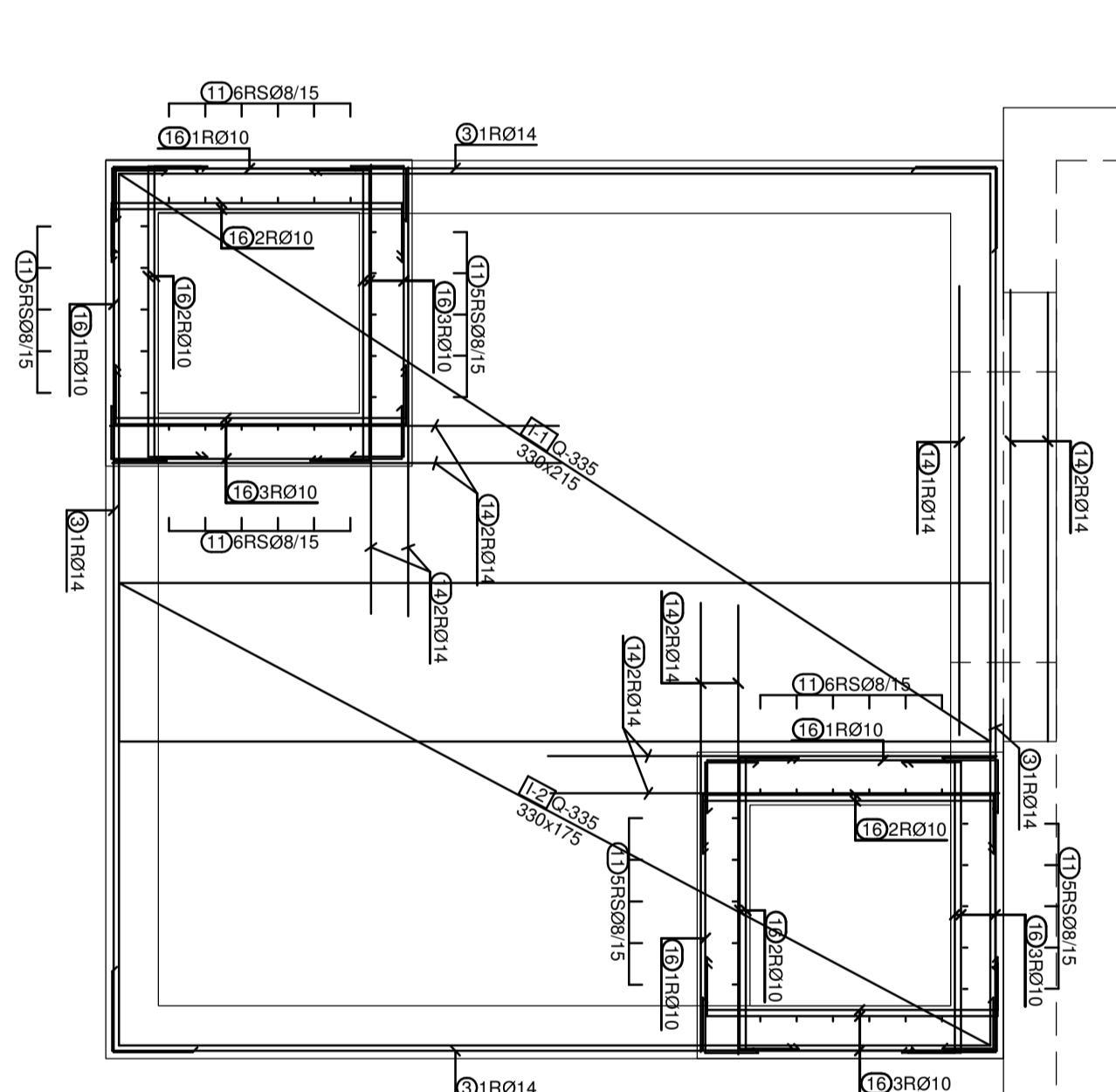
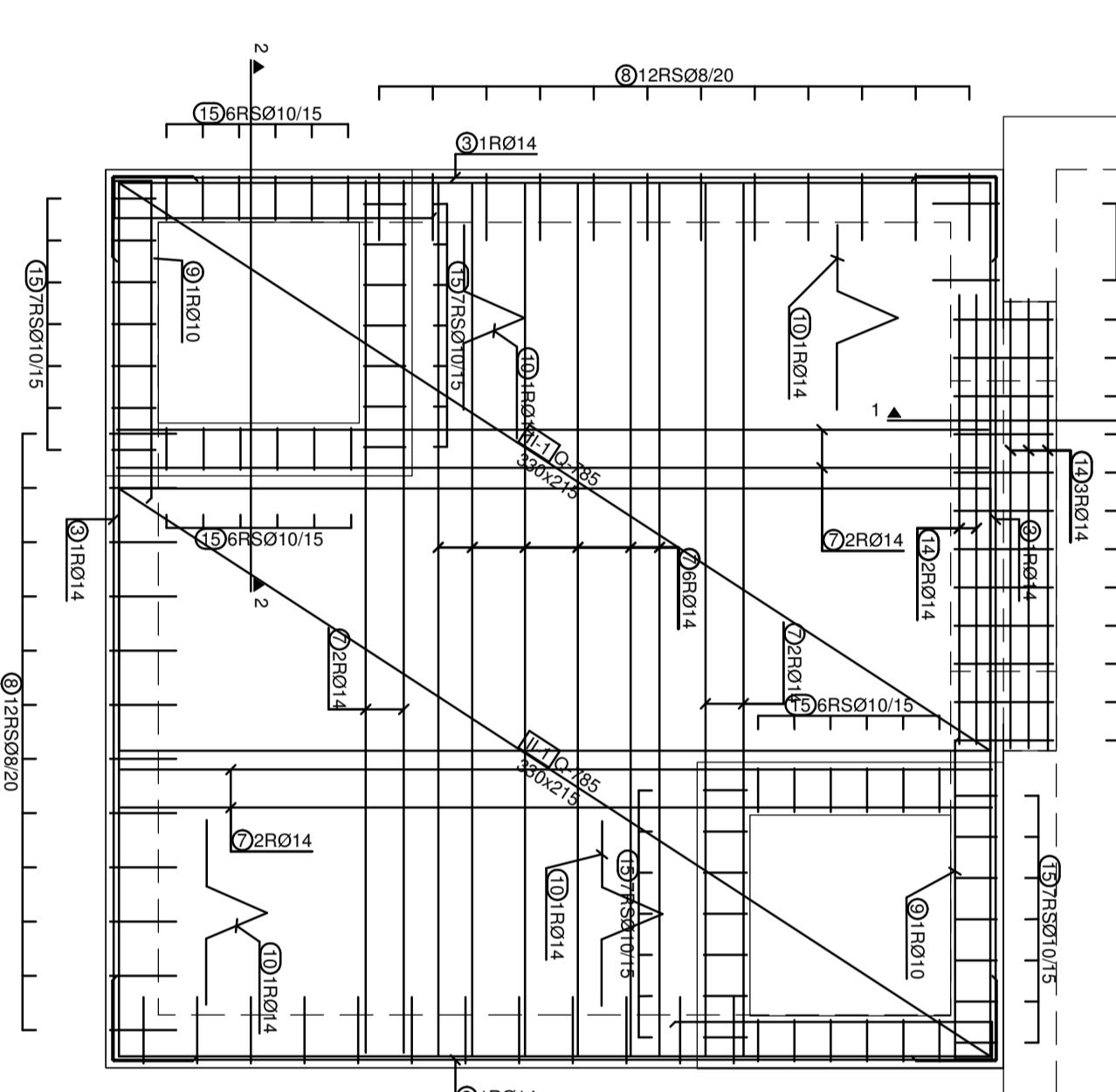
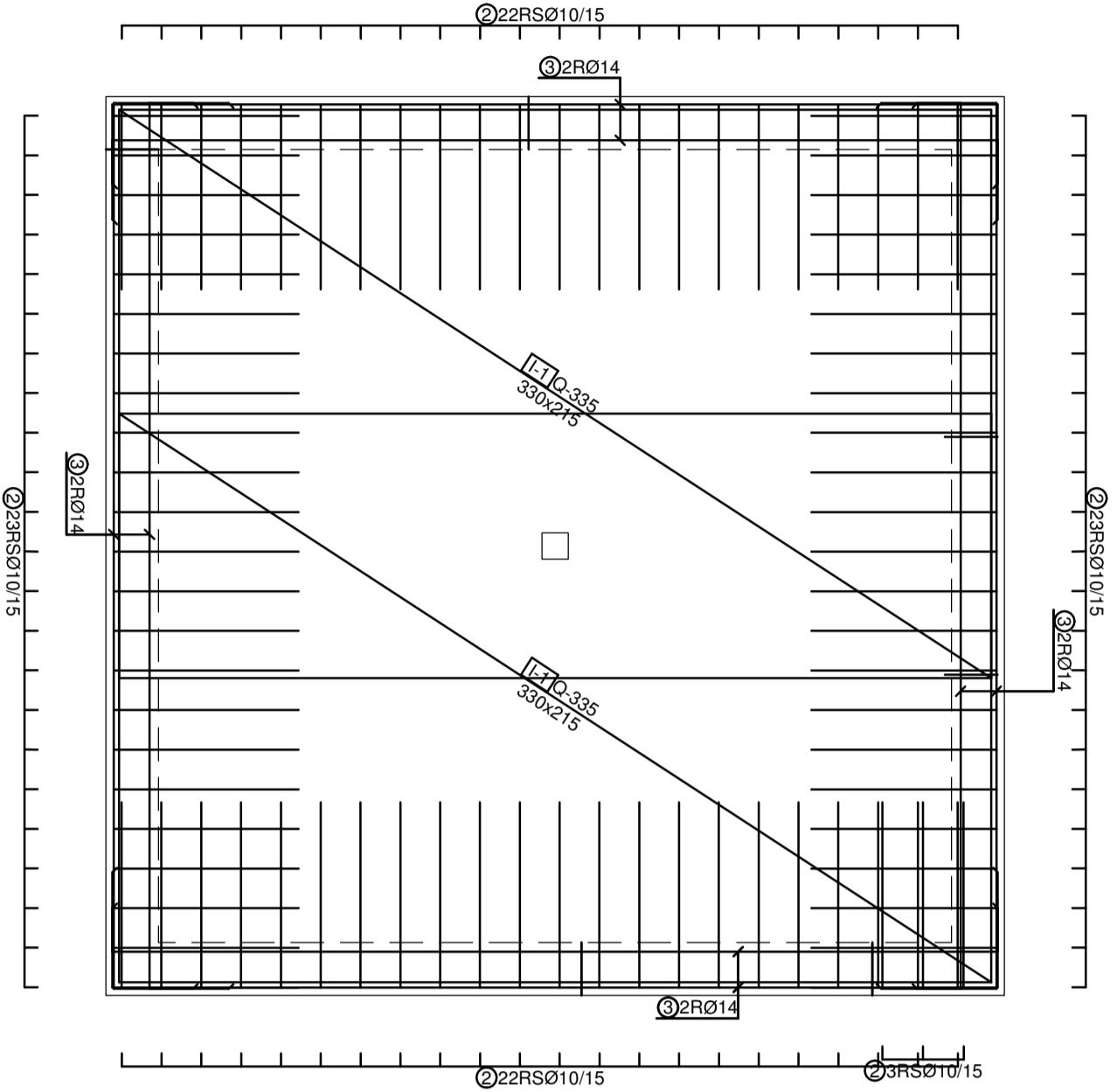
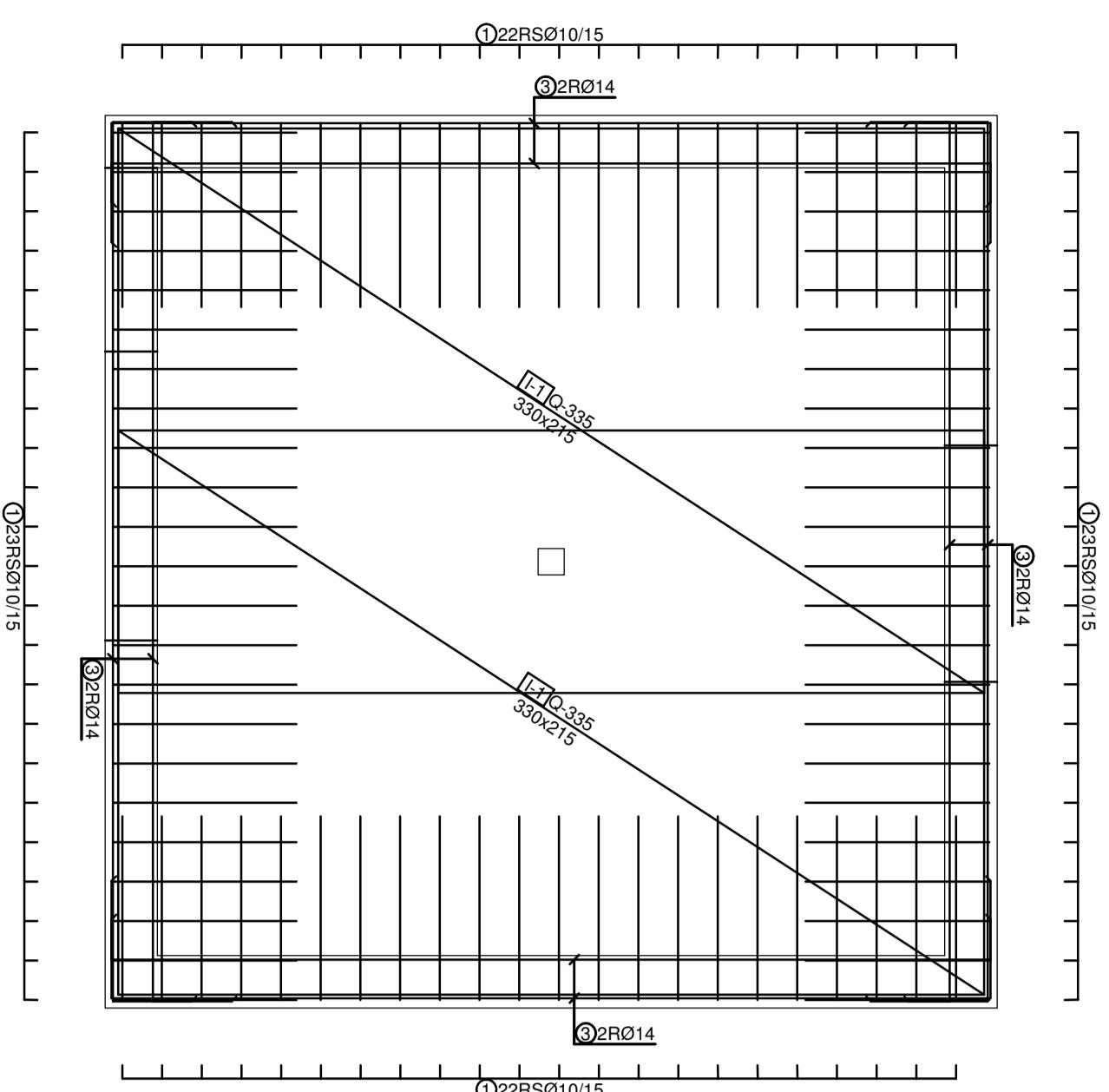
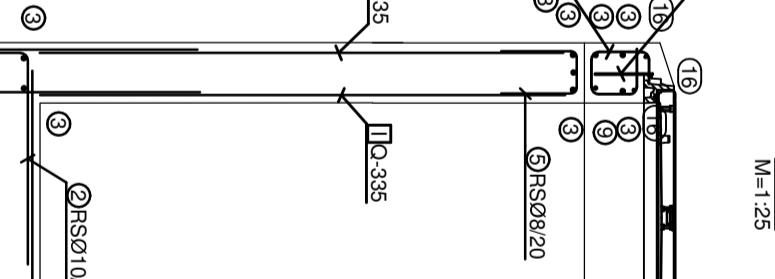
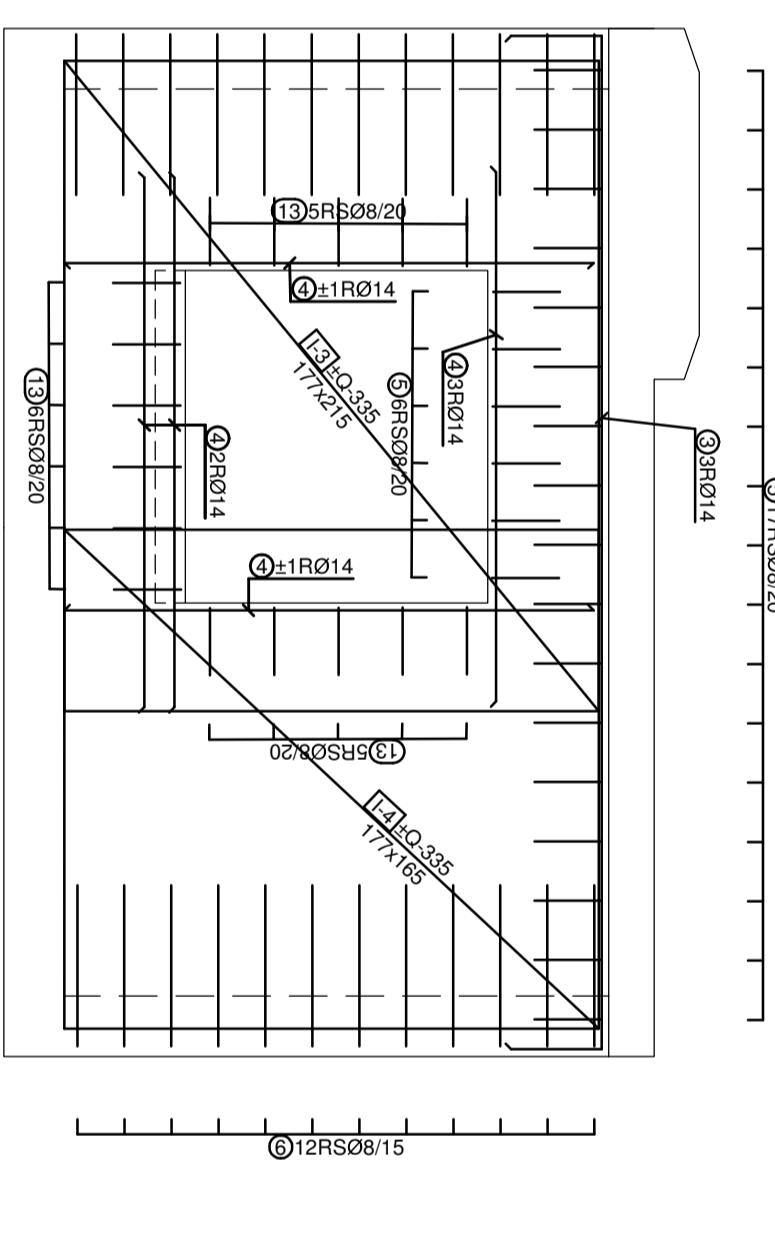
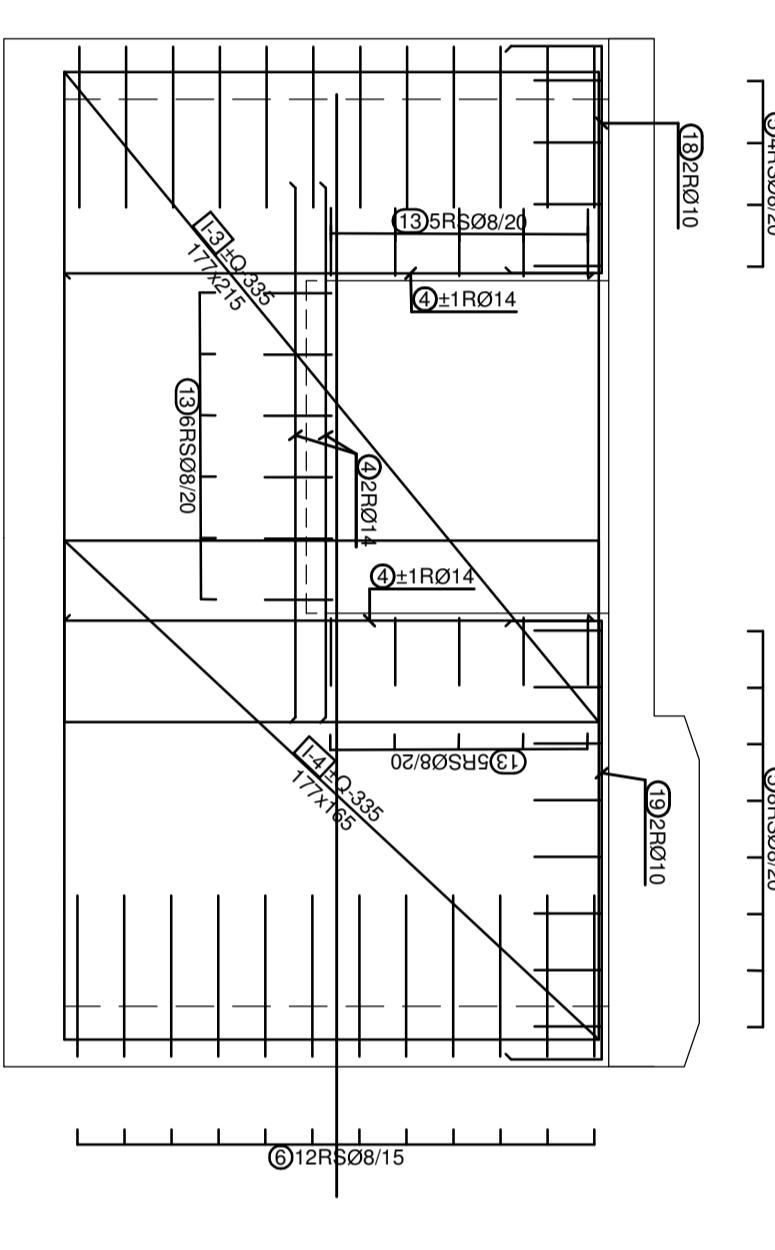
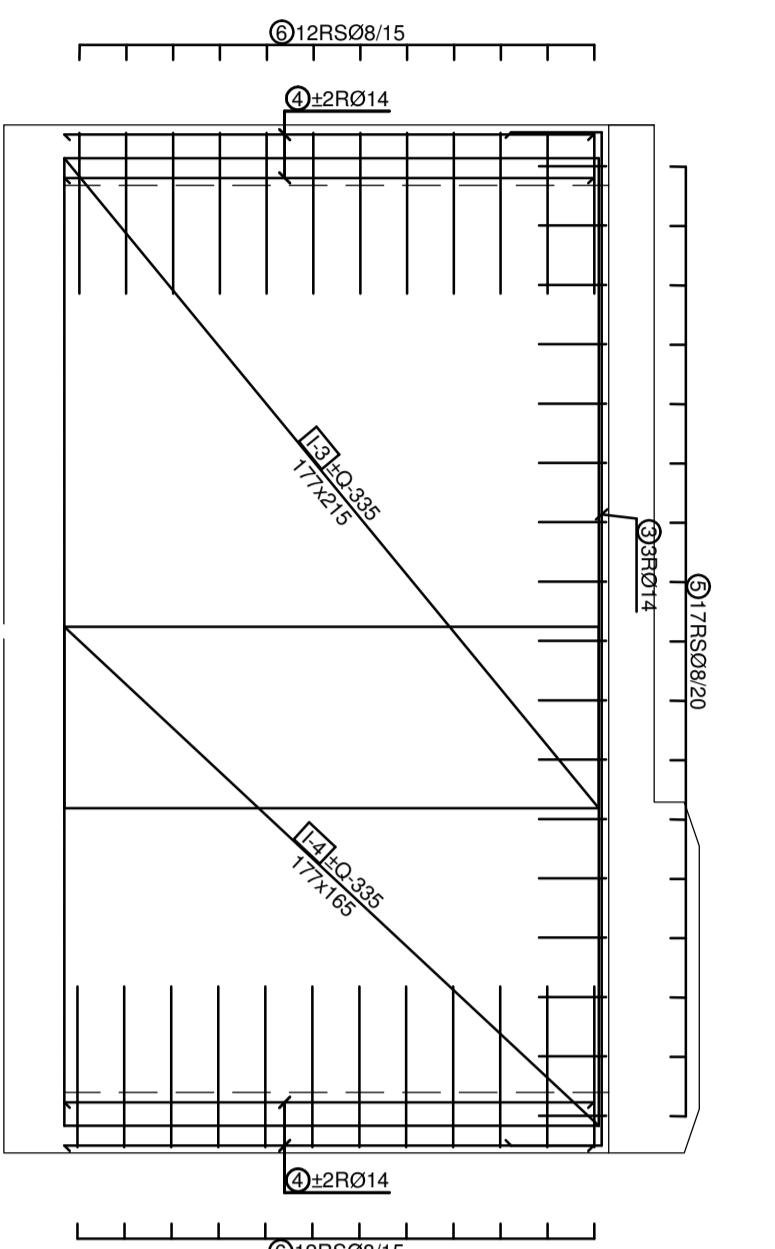
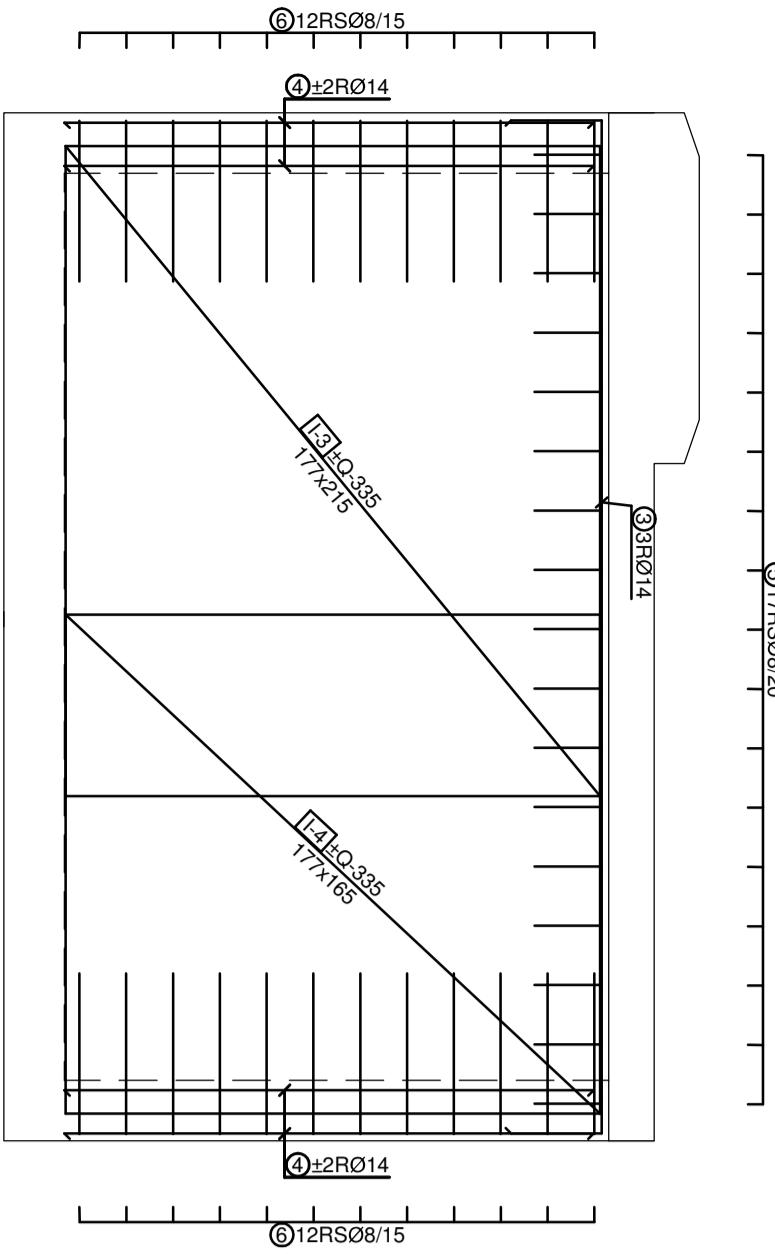
januar 2021

TLORIS JAŠKA



STATIKA FONDA									
Dana Fonda d.o.o. Matenov 22, 6200 Rumenica									
tel. 061 420 00 01 e-mail: dana.fonda@telenet.hr									
www.dana-fonda.hr									
OPREMI NAČRT KABELSKEGA JASČKA Ku11 in BETONISKE PLOŠČE silk 2									
broj:	22	dat:	2021.07.22.						
mentor:	Elektro Gospodarske d. akademije Šent Jurija Kranj								
projektni inženir:	Dražen Maček								
opis:	PRIMERKO d. 86050 D 400 AUTOMATICO, uva DINAKORD, DINAKORD, DINAKORD								
projektni inženir:	PZ								
prve:	7202/17								
drugi:	7202/17								
dat:	2021.07.22.								





SPODNJA ARMATURA

ZGORNJA ARMATURA

SPODNJA ARMATURA

ZGORNJA ARMATURA

PREREZI

Prerez - specifikacija	Prerez - opis
čelič in reberi	JASER K24 (100)
Ø [mm]	ø [mm]
širina [mm]	širina [mm]
visota [mm]	visota [mm]

Prerez - specifikacija	Prerez - opis
čelič in reberi	JASER K24 (100)
Ø [mm]	ø [mm]
širina [mm]	širina [mm]
visota [mm]	visota [mm]

TALNA PLOŠČA JAŠKA

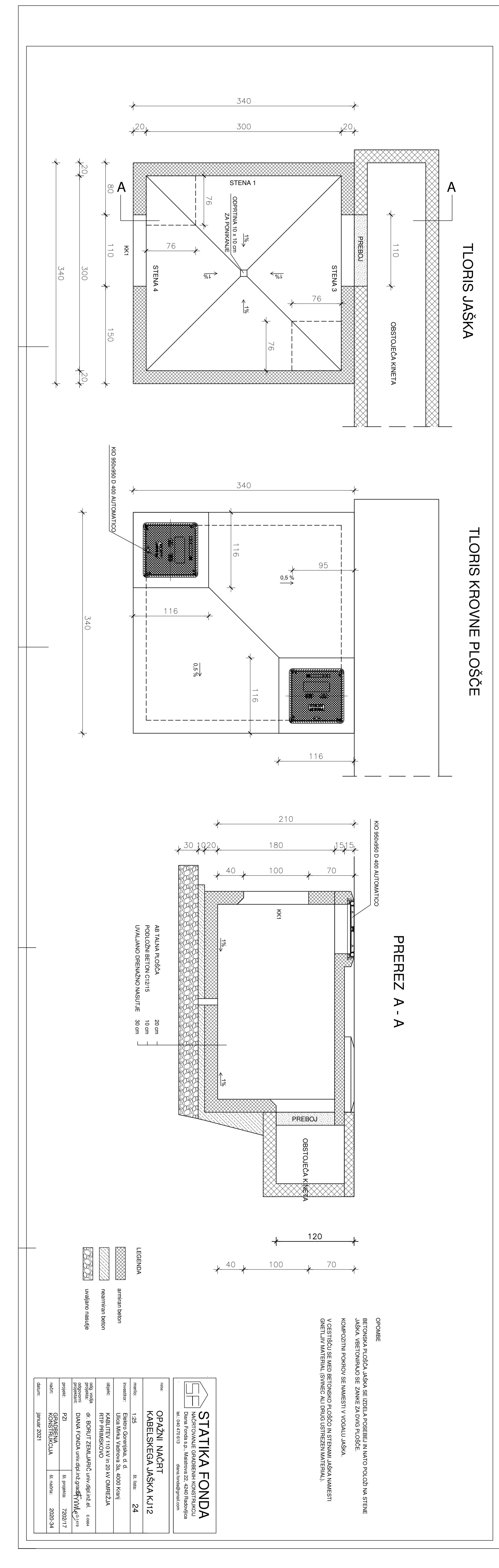
KROVNA PLOŠČA JAŠKA

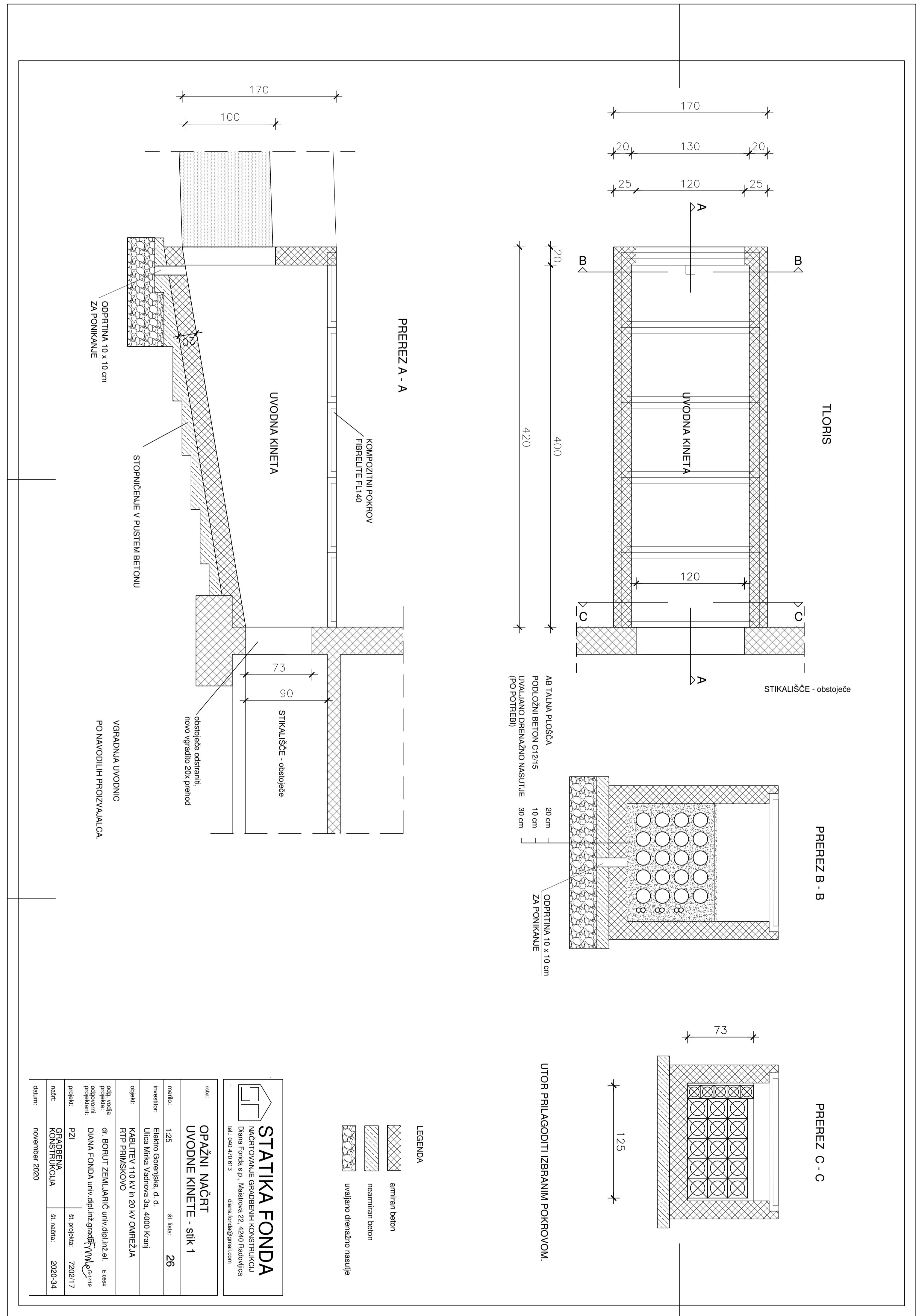
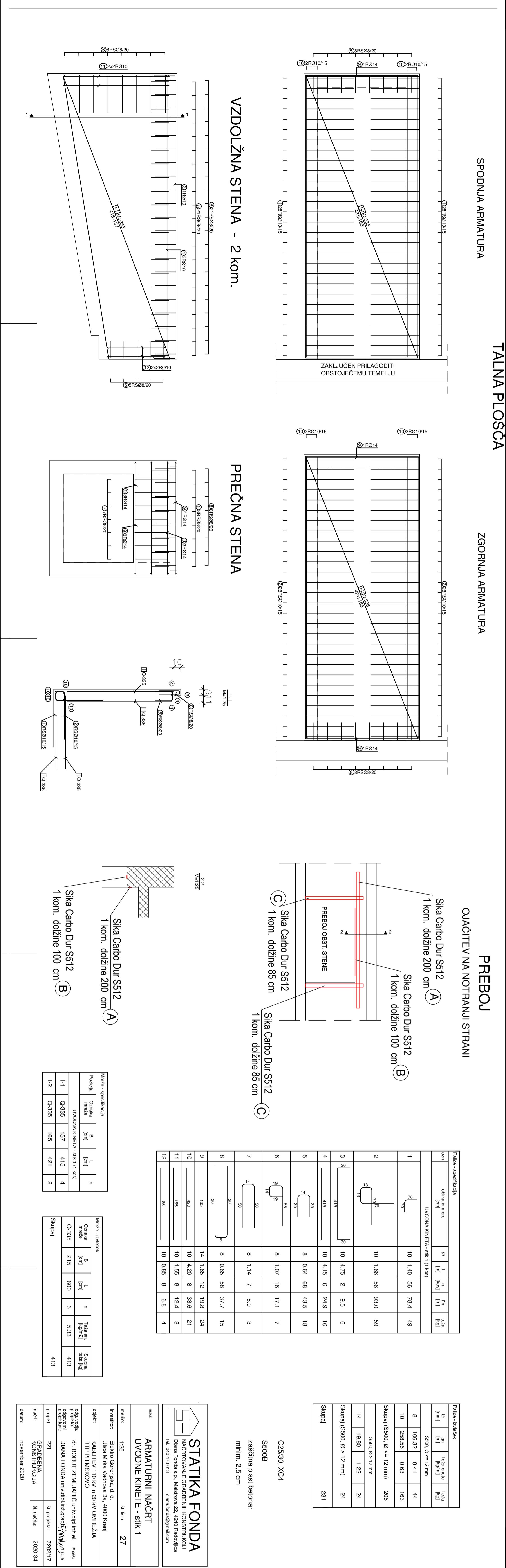
STENA 1

STENA 2

STENA 3

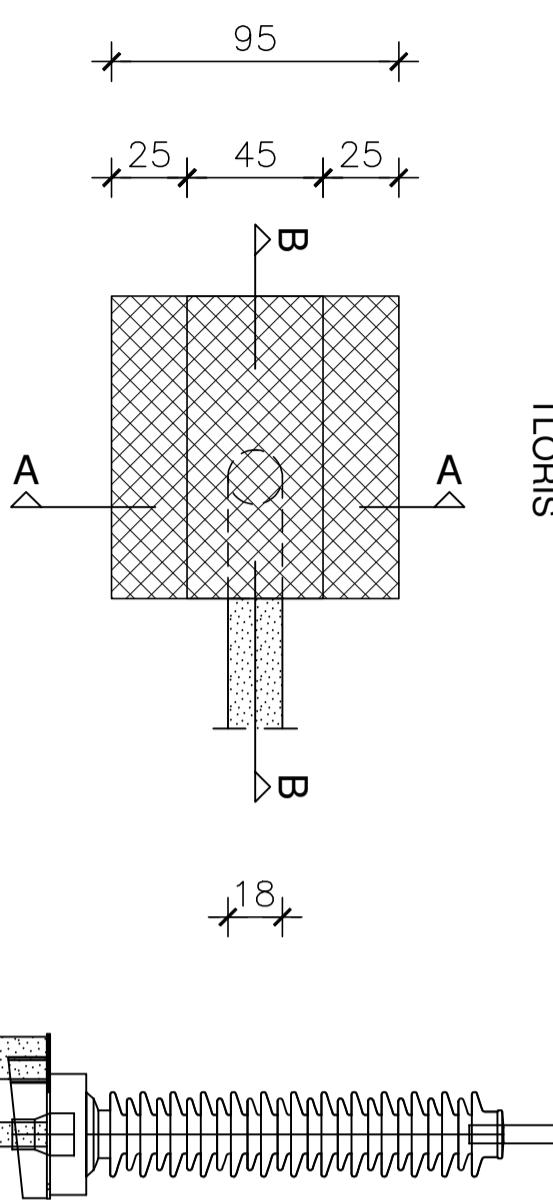
STENA 4





OPAŽNI NAČRT

PREREZ B - B

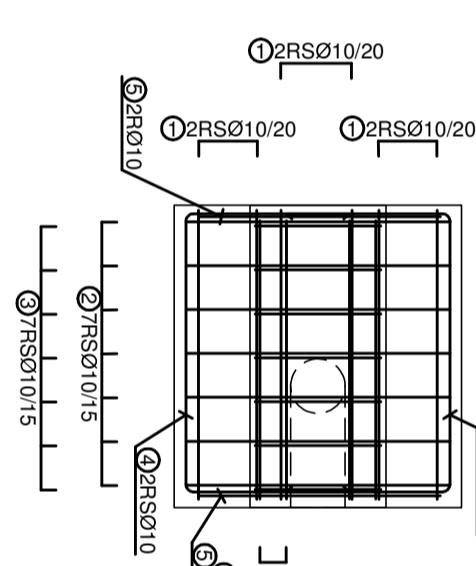


TLORIS

ARMATURE

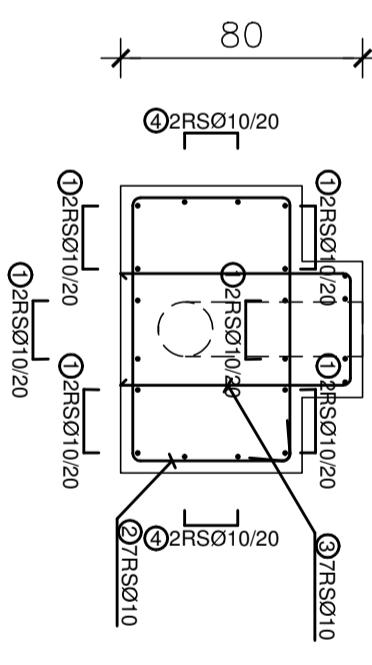
ARMATURNI NAČRT

PREČNI PREREZ



TLORIS

KABELSKA GLAVA (3 kos)



Palice - specifikacija

ozn	oblik in mreže	Ø [cm]	ϑ [m]	n [kos]	l_n [m]	teža [kg]
②RS0108						
1	49	92	11	49	10	3.04
2	52	87	11	52	10	3.00
3	76	37	10	1.89	21	39.7
4	54	54	10	2.00	24	48.0
5	80	—	10	0.80	12	9.6
						6

POLOŽAJ PREČNE ARMATURE PRILAGODITI ZAŠČITNI CEVI PE-HD 180

VGRADNJA KABELSKIH GLAV
PO NAVODILIH PROIZVAJALCA.

Materiali:	Palice - izvleček		
ø [mm]	ign [m]	Teža enote [kg/m]	Teža [kg]
S500, ø <= 12 mm			
10	215.01	0.63	135
Skupaj (S500, ø <= 12 mm)			135

Palice - izvleček	ø [mm]	ign [m]	Teža enote [kg/m]	Teža [kg]
S500, ø <= 12 mm				
10	215.01	0.63	135	
Skupaj (S500, ø <= 12 mm)				135



NAČRTOVANJE GRADBENIH KONSTRUKCIJ
Diana Fonda s.p., Maistrova 22, 4240 Radovljica
tel.: 040 470 613 diana.fonda@gmail.com

risa:
**OPAŽNI in ARMATURNI NAČRT
TEMELJA KABELSKIH GLAV**

merilo: 1:25 št. lista: 28

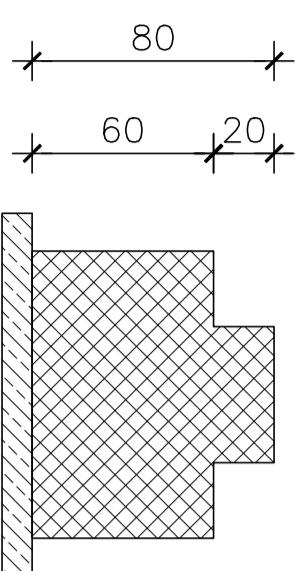
investitor: Elektro Gorenska, d.d.
Ulica Mirka Vadnova 3a, 4000 Kranj

objekt: KABELITEV 110 kV in 20 kV OMREŽJA
RTP PRIMSKOVO

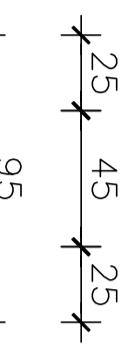
odgovorja dr. BORUT ŽEMLJARIČ univ.dipl.inž. E-0664
projekta: DIANA FONDA univ.dipl.inž.graf. M. Mešinger
odgovorni projektant: E-0664

projekt: PZI št. projekta: 720217
načrt: KONSTRUKCIJA št. načrta: 2020-34

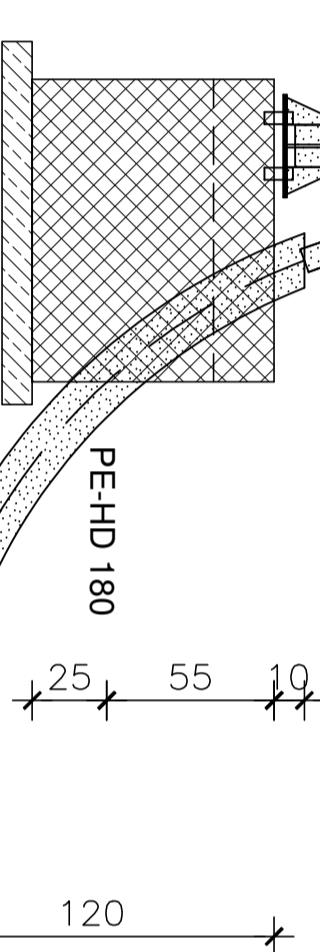
datum: november 2020



PREREZ A - A



100



100

LEGENDA

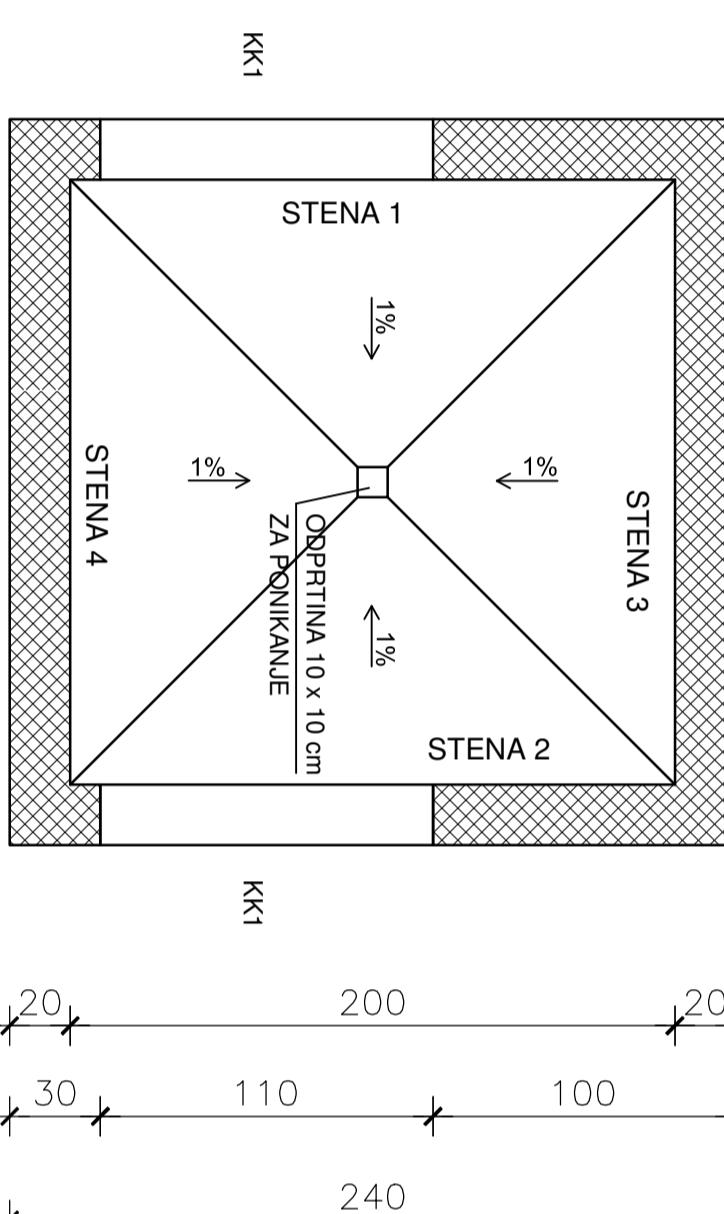


amian beton

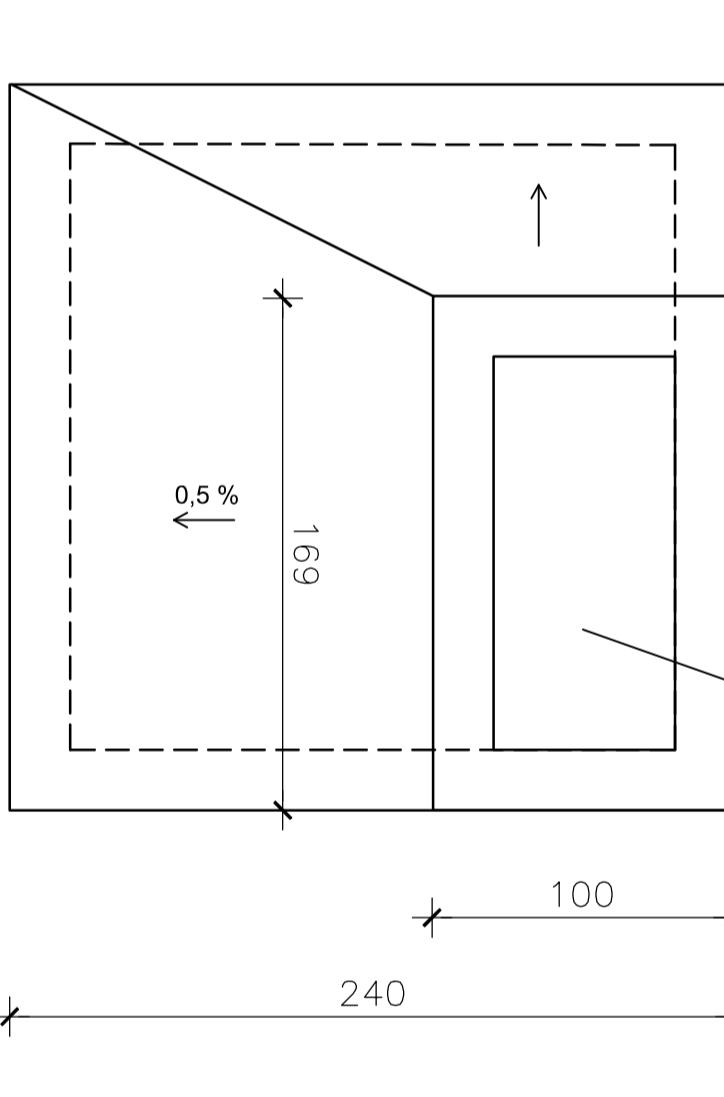
nearmiran beton

uvaljano nasuje

TLORIS JAŠKA



TLORIS KROVNE PLOŠČE



PREREZ

