

PRILOGA 1C
NASLOVNA STRAN NAČRTA

PODATKI O GRADNJI

naziv gradnje MOST 2 ČEZ DRNICO

kratek opis gradnje

VRSTE GRADNJE		NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJENI OBJEKT
		NOVOGRADNJA - PRIZIDAVA
	X	VZDRŽEVALNA DELA V JAVNO KORIST
		SPREMEMBA NAMEMBNOSTI
		ODSTRANITEV CELOTNEGA OBJEKTA
		LEGALIZACIJA
		MANJŠA REKONSTRUKCIJA

PODATKI O PROJEKTNI DOKUMENTACIJI

vrsta dokumentacije PZI

številka projekta 23-279-054

PODATKI O NAČRTU

strokovno področje načrta 2/2 Načrt s področja gradbeništva

naziv načrta 2/2 Gradbene konstrukcije

številka načrta 23-279-054-G1

št. mape: 2/2

datum izdelave november 2024

datum spremembe

PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA

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

naslov Partizanska 17, 6210 Sežana

odgovorna oseba projektanta načrta Dušan Arko, direktor

podpis odgovorne osebe

projektanta načrta



PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA

ime in priimek pooblaščenega inženirja Dušan Arko, univ.dipl.inž.gradb.

identifikacijska številka G-0964

podpis pooblaščenega inženirja



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

PROJEKTANT NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)	IGRA d.o.o.
naslov	Partizanska 17, 6210 Sežana
odgovorna oseba projektanta načrta	Dušan Arko, direktor

IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT

pooblaščen strokovnjak	Dušan Arko, univ.dipl.inž.gradb.
------------------------	----------------------------------

IZJAVLJAVA:

da načrt

vrsta dokumentacije	PZI	
strokovno področje načrta	2/2	Načrt s področja gradbeništva
naziv načrta	2/2	Gradbene konstrukcije
številka načrta	23-279-054-G	št. mape: 2/2
datum izdelave	november 2024	

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

pooblaščen strokovnjak	Dušan Arko, univ.dipl.inž.gradb.
identifikacijska številka	G-0964
podpis pooblaščenega strokovnjaka	



odgovorna oseba projektanta načrta	Dušan Arko, direktor
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	



KAZALO VSEBINE NAČRTA GRADBENIH KONSTRUKCIJ - PZI
--

št. nač. 23-279-054-G

Mapa PZI 23-279-054-G

Naslovna stran načrta	list	1
Izjava projektanta načrta	list	2
Kazalo vsebine načrta	list	3
Tehnično poročilo	list	4 - 5
Izračun konstrukcije	list	6 - 15
Tehnični prikazi		
Specifikacija in rekapitulacija armature (S500B)	list	16 - 18
Pozicijske sheme in prikazi armature:	list	01

1.0 OSNOVNI PODATKI

1.1 Geološki in geomehanski podatki o hribinah in temeljnih tleh

Za objekt je bilo izdelano "Geotehnično poročilo o preiskavah tal"; GEOENG&CO., št. 11/24; maj 2024

Temeljna tla se sanira oz. pripravi po smericah iz cit. geotehničnega poročila in po navodilih geomehanskega nadzora.

1.2 Osnovni parametri za obtežbe

Sneg:	Ni merodajna.
Veter:	Ni merodajna.
Potres:	Kategorija tal: C Refer. pospešek (a_g / g): $a_{gR} = 0,100$ Kategorija pomembnosti: II Razred duktilnosti: DCM Vrsta konstr. in faktor obnašanja $q = 1,5$
Prometna obtežba:	LM1 po EN 1991-2:2003 Upošteva se $\beta = 0,80$ Šitina vozišča $\sim 5,40 \text{ m} - n = 1$

2.0 IZRAČUN KONSTRUKCIJE

2.1 Splošno

Izračun je izveden po zahtevah iz Pravilnika o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov (Ur. l. RS št. 101) in v skladu z veljavnimi predpisi SIST EN 1990 do 1998 (EC1 do EC8).

2.2 Obtežbe

Obtežbe so upoštevane v skladu z ustreznimi Evrokodi.

Konstrukcija je projektirana na projektno prometno obtežbo po model LM1, upoštevan je faktor $\beta = 0,80$. SIST EN 1991-2:2003, uporabljen je obtežni

2.3 Račun konstrukcije, dimenzioniranje

Konstrukcija je računana na 2 D modelu. Tla so upoštevana s $K_z = 17 \text{ MN/m}^3$.

Dimenzioniranje elementov je izvedeno v skladu z EC.

3.0 OPIS KONSTRUKCIJE IN MATERIHALOV

3.1 Materijali nosilne konstrukcije

3.1.1 AB elementi

Beton	Element	Trdnostni razred		Posebne zahteve ali pogoji	Razred izpost. glede na pogoje okolja
	Plošča	C 30	/37	sol, zmrzal	XD1, XF3
	Robni venci	C 35	/45	sol, zmrzal	XD3, XF4
	Podporni zidi	C 30	/37	sol, zmrzal	XD3, XF2
Armatura	Element	Armaturno jeklo - razred B (EN 10080, SIST EN 1992-1-1)			Krovni sloji
		Palice		Mreže	(mm)
		S 500B			glej grafiko
	Vsi elementi				

3.2 Opis po elementih konstrukcije

Most Drnica 2 je enostavna konstrukcija - masivna AB plošča na robnih temeljnih gredah.

Plošča je tlorisno oblike nekoliko neregularnega romboida z svetlim razponom v vzdolžni osi 12,15 m, v prečni smeri je plošča širok 6,40 m, širina mostu skupaj z venci pa je 6,90 m. Širina vozišča je 5,39 m. Temeljna tla je potrebno sanirati v skladu z elaboratom GEOTEHNIČNO POROČILO O PREISKAVAH TAL ZA OBJEKT MOPSTIČEK ČEZ POTOK DRNICA 2, Geoeng&Co., št. 11/24, maj 2024.

Temelji so prereza b/h = 140/50 z nastavkom za ležišče plošče v deb. 40 cm.
Temelji se betonirajo s C 25/30 XC2.

Plošča je debeline 60 cm, ob vzdolžnih robovih konusno stanjšana na 30 cm.
Pozor - prečna armatura se ne polaga pravokotno na vzdolžno os temveč pod kotom - vzporedno s temelji.
Ploščo je na L/2 med podporami potrebno nadvišati za 20 mm.
Plošča se betonira s C 30/37 XD1, XF3.

Robna venca se betonirata s CX 35/40 XD3, XF4. Izdelata se navidezne dilatacije s trapezno letvijop na cca 3 m.
Rege se površinsko zapre z ustreznim TE kitom.

Prehodne plošče niso potrebne.

Most je računan po SIST EN 1991-2:2003 - na LM1. ($\alpha_Q = 0,80$) - 1 trak (širina vozišča w = 5,39 m).

Sežana, november 2024

Dušan Arko, u.d.i.g.



1.0 OBTEŽBE IN OBTEŽNE KOMBINACIJE

1.1 Stalne obtežbe (G_k)

Plošča - vozišče	asfalti in itolacije 7 cm	=	1,60	kN/m ²
	lastna teža	0,60	25,00	= 15,00 kN/m ²
	stalna teža:		$g_k =$	16,60 kN/m ²
	stalna - brez lastne (upošteva program Tower):		$\Delta g_k =$	1,60 kN/m ²
Robni venec in ograja			$G_{k1} =$	8,00 kN/m

1.2 Spremenljive obtežbe (Q_k)

1.2.1 Prometna obtežba EN 1991-2:2003 LM1 (obtežni model 1)

Širina vozišča	5,39 m
Število vozniških pasov ... (1)	1
Širina voznega pasu:	3,00 m

Opomba: (1) ... po EN 1991-2:2003, tab. 4.1 se za skupno širino vozišča $w < 5,40$ m upošteva $n=1$

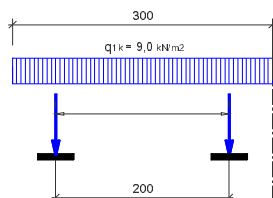
Dvoosno vozilo: 600 kN. $\alpha_{Q1} = 0,80$

po 1 osi: $\alpha_{Q1} \cdot Q_{1k} =$	0,80 · 300 =	240 kN / os
zvezna obtežba - po traku		9,00 kN/m ²
zvezna obtežba - izven traka		2,50 kN/m ²

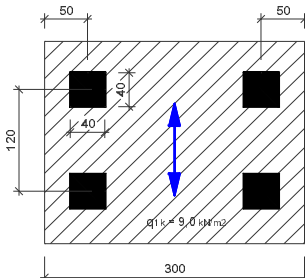
Faktor prilagoditve se upošteva za dvoosno vozilo skupne teže 600 kN $\alpha_{Q1} = 0,80$.

Trak :	$Q_{1k} =$	0,80 · 300 =	240 kN/1 os	$q_{1k} =$	9,00 kN/m ²	širina traka $w_l =$	3,00 m
Izven:				$q_k =$	2,50 kN/m ²		

Obtežba vozišča - pogled (1 os)



Obtežba vozišča - tloris



obtežena površina 70x70 cm

1.2.2 Hodnik za pešce

Zaradi majhne širine se obtežbe na hodniku ne upošteva posebej, temveč kot "izven" $q_k = 2,50$ kN/m²

1.2.3 Temperatura Zaradi majhne dolžine plošče se vpliv temperature zanemari.

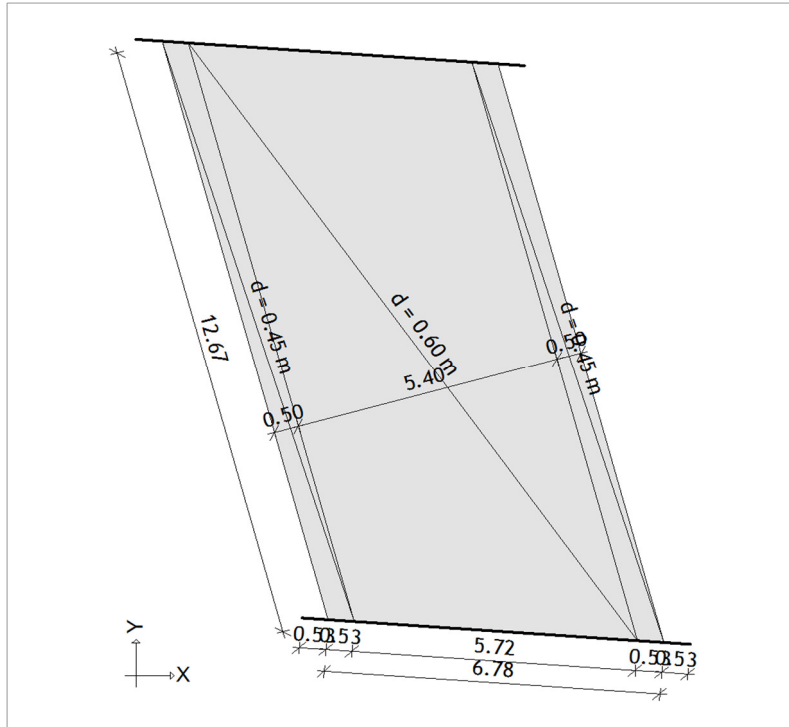
1.2.4 Sile zaviranja / pospeševanja Se ne upošteva

2.0 IZRAČUN

2.1 Model

Tla (sanirana): $K_z = 17000 \text{ kN/m}^3$
 $R_d/A' = 272 \text{ kN/m}^2$

Plošča: $h = 60 \text{ cm}$
Temeljne grede: $b/h = 140/60 \text{ cm}$



2.2 Izračun in rezultati

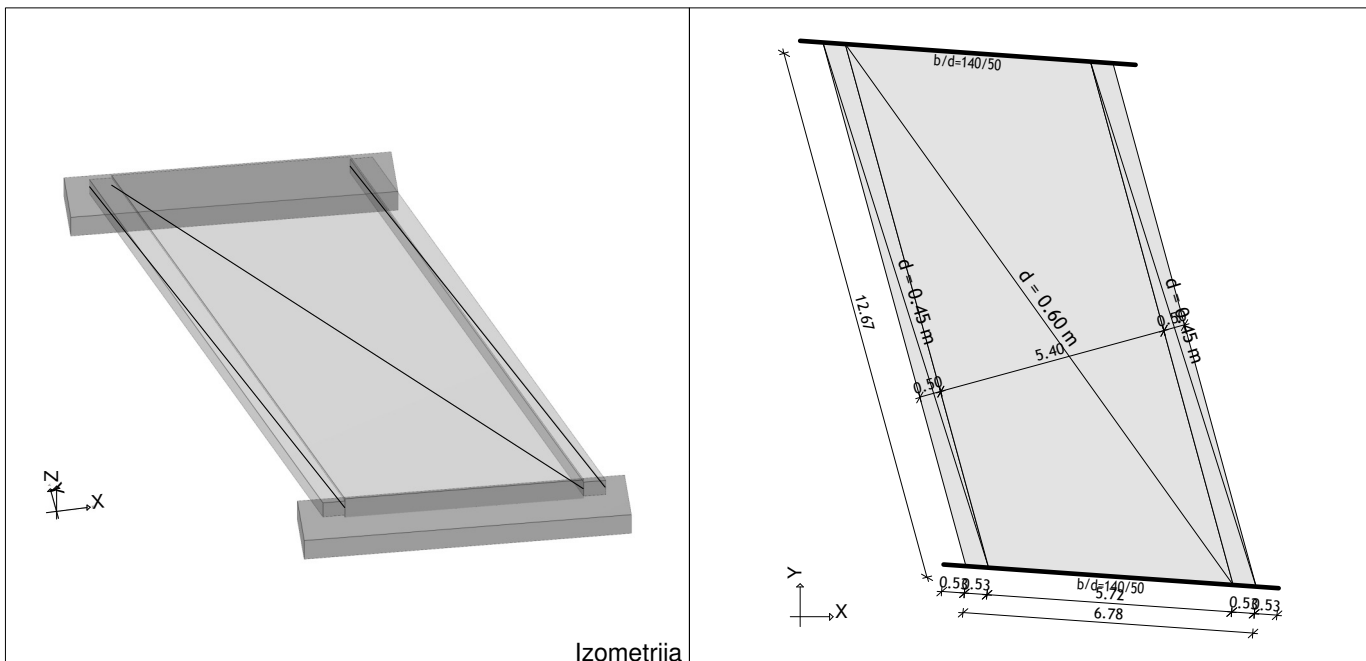
Izračun je izdelan s programom Tower. Vhodni podatki in rezultati so v prilogi..

Plošča se na L/2 nadviša za 20 mm !

V Sežani november 2024

Dušan Arko, u.d.i.g.





Izometrija

Tabele materialov

No	Naziv materiala	E[kN/m ²]	μ	γ [kN/m ³]	α [1/C]	Em[kN/m ²]	μ_m
1	C 30/37	3.300e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.300e+7	0.20
2	C 25/30	3.100e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.100e+7	0.20

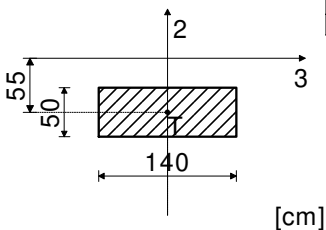
Seti plošč

No	d[m]	e[m]	Material	Tip preračuna	Ortotropija	E2[kN/m ²]	G[kN/m ²]	α
<1>	0.600	0.300	1	Tanka plošča	Izotropna			
<2>	0.450	0.225	1	Tanka plošča	Izotropna			

Seti gred

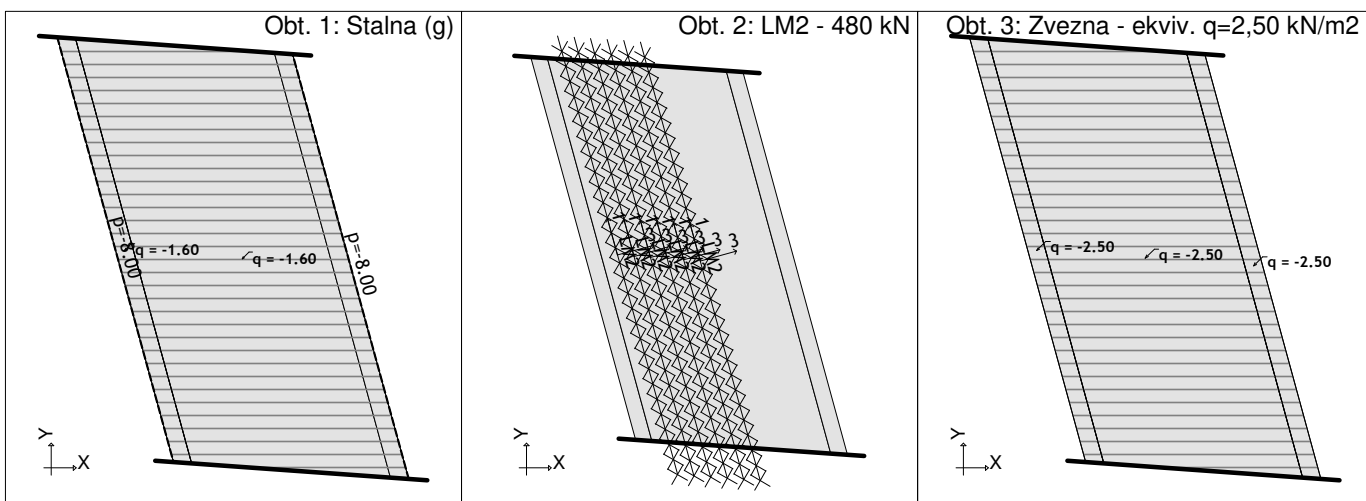
Set: 1 Prerez: b/d=140/50, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - C 25/30	7.000e-1	5.833e-1	5.833e-1	4.523e-2	1.143e-1	1.458e-2



Seti linijskih podpor

Set	K,R1	K,R2	K,R3	K,M1	Tla [m]
1	1.100e+4	1.700e+4	1.100e+4		1.400



Lista obtežnih primerov

LC	Naziv
1	Stalna (g)
2	LM2 - 480 kN
3	Zvezna - ekviv. q=2,50 kN/m2
4	Komb.: I+1.5xII

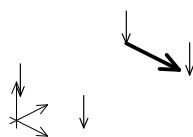
LC	Naziv
5	Komb.: I+1.5xII+1.5xIII
6	Komb.: 1.35xI+1.5xII
7	Komb.: 1.35xI+1.5xII+1.5xIII
8	Komb.: I+II

Lista obtežnih primerov

LC	Naziv
9	Komb.: I+II+III

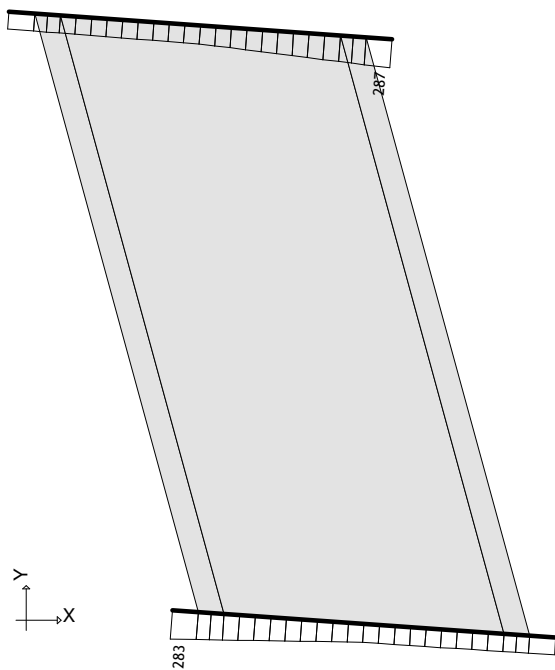
Premična obtežba (LM2)

Obtežba 2: LM2

 $\Delta L=0.5$ m

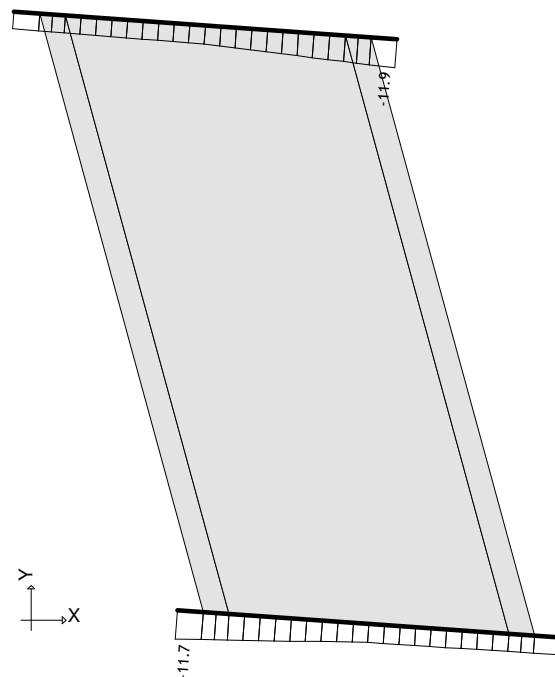
Koncentrirane sile					
No	Px[kN]	Py[kN]	Pz[kN]	X1[m]	Y1[m]
1	-0.00	-0.00	-120.00	0.00	0.00
2	-0.00	-0.00	-120.00	0.00	-2.00
3	-0.00	-0.00	-120.00	1.20	0.00
4	-0.00	-0.00	-120.00	1.20	-2.00

Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7

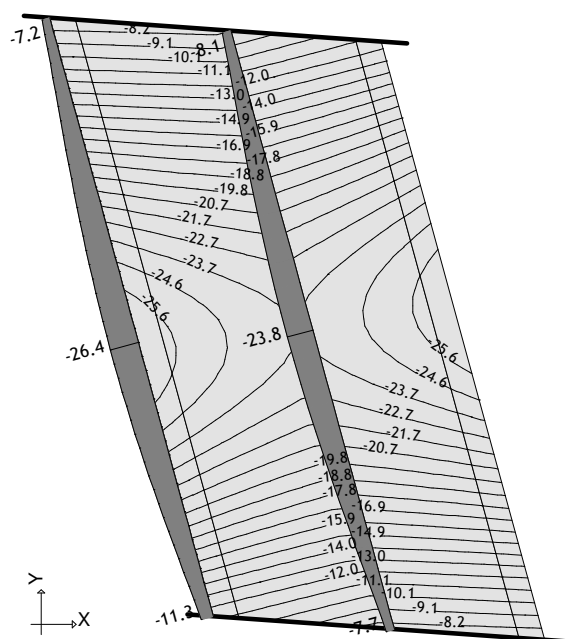


Vplivi v lin. podpori: max σ_{tal} = 287 / min σ_{tal} = 25 kN/m²
Obt. 11: [MSU: Elastični pomiki] 8,9

Obt. 11: [MSU: Elastični pomiki] 8,9

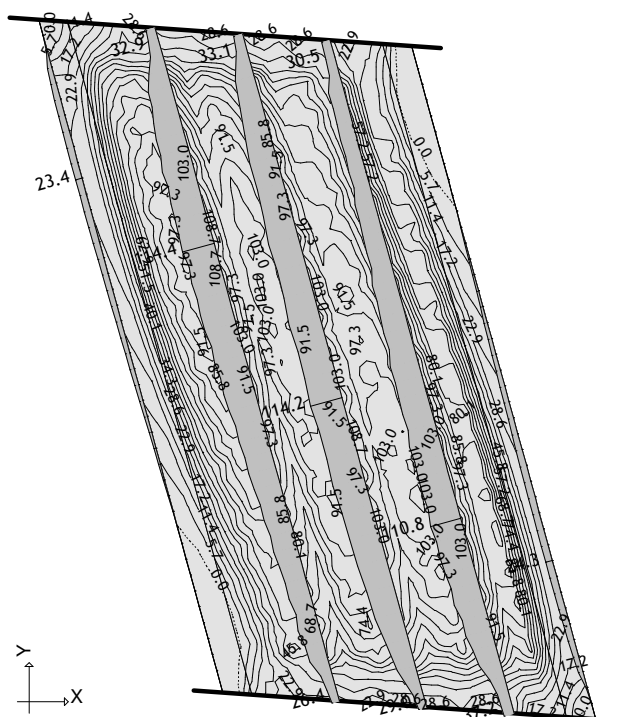


Vplivi v lin. podpori: max s_{tal} = -2.0 / min s_{tal} = -11.9 m / 1...

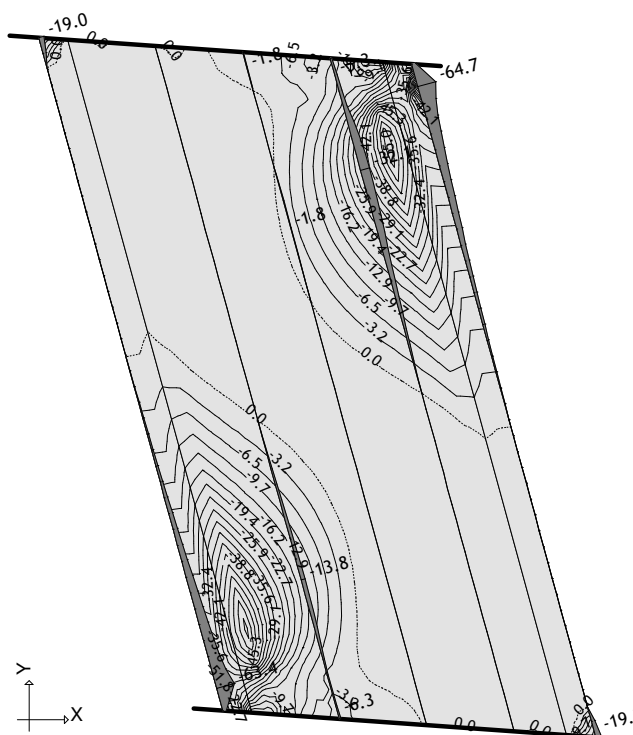
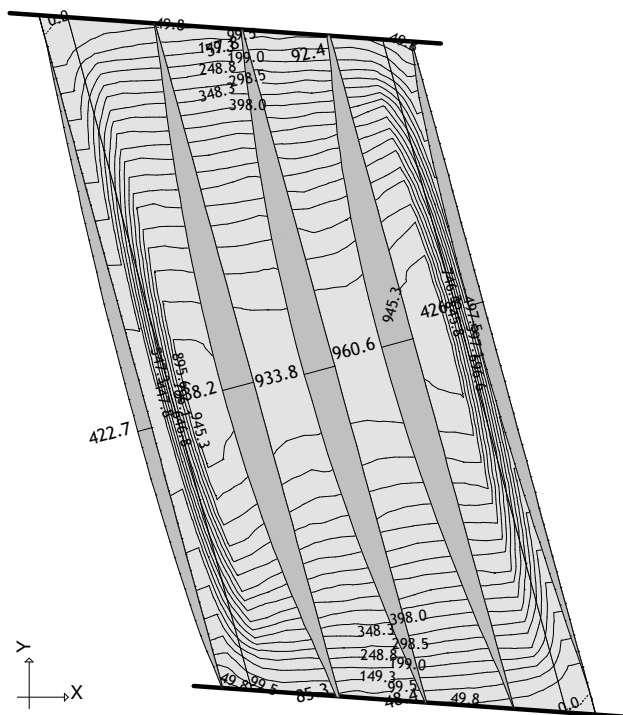
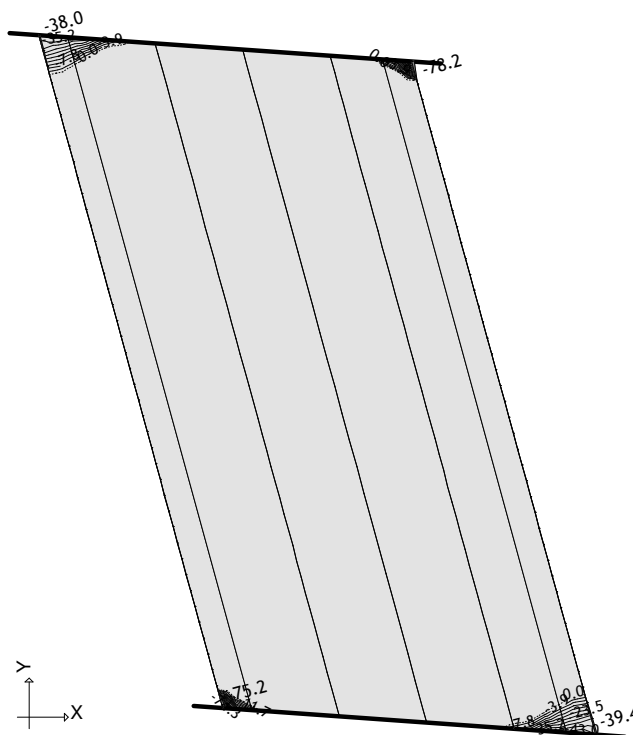


Vplivi v plošči: Zp

Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7



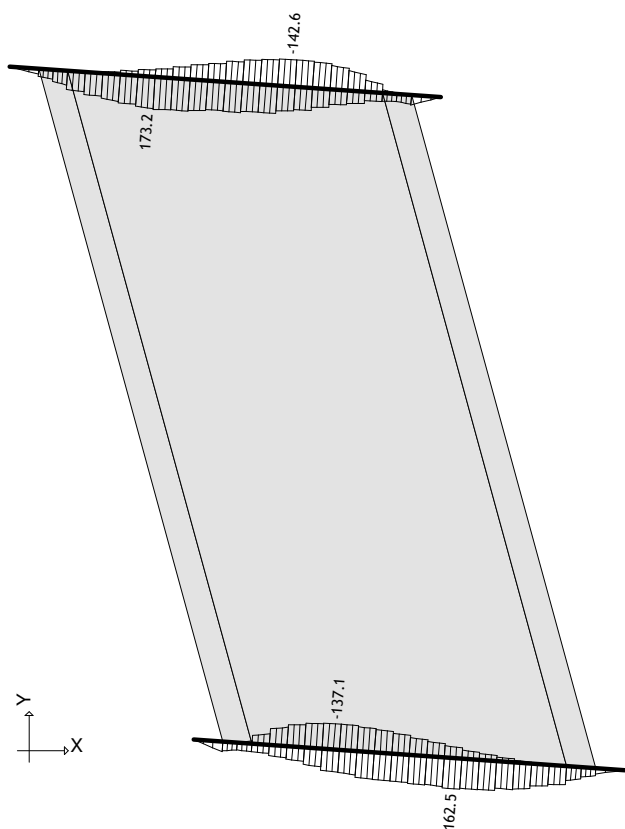
Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7


Vplivi v plošči: Mx
Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7

Vplivi v plošči: Mx
Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7


Vplivi v plošči: My

Vplivi v plošči: My

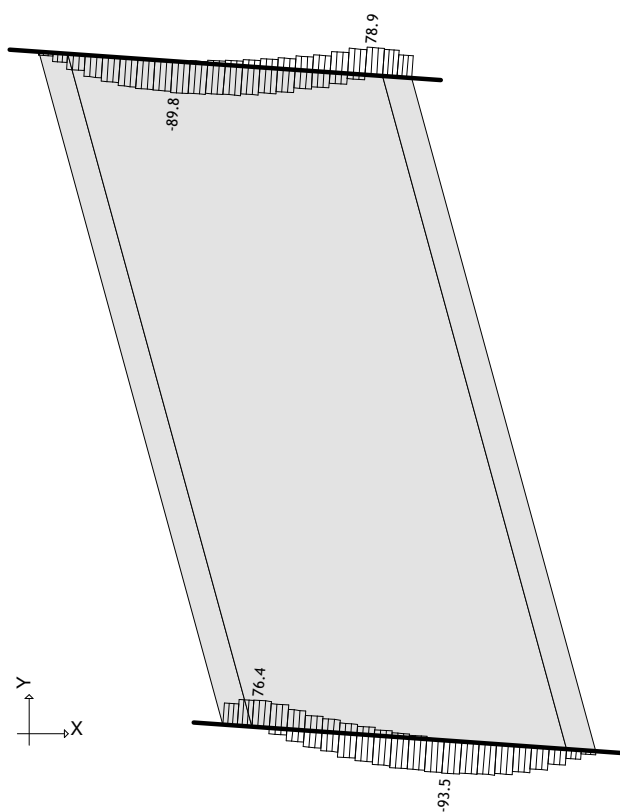
Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7



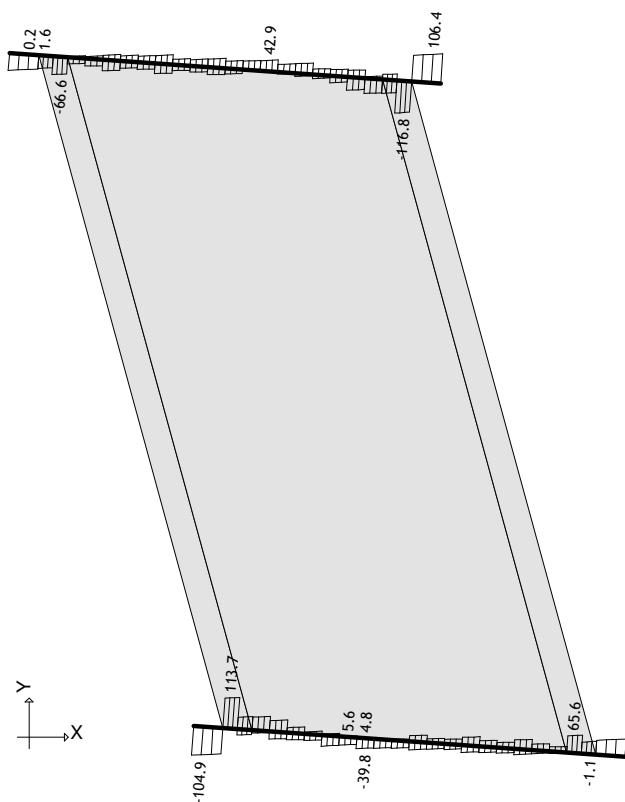
Vplivi v gredi: max M3= 173.2 / min M3= -142.6 kNm

Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7

Obt. 10: [MSN: Vse] 4-7

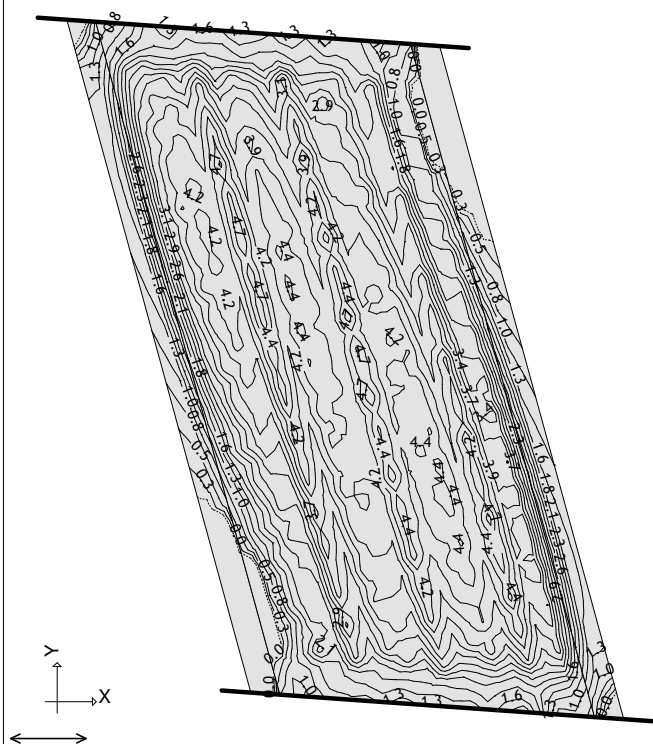


Vplivi v gredi: max M1= 78.9 / min M1= -93.5 kNm

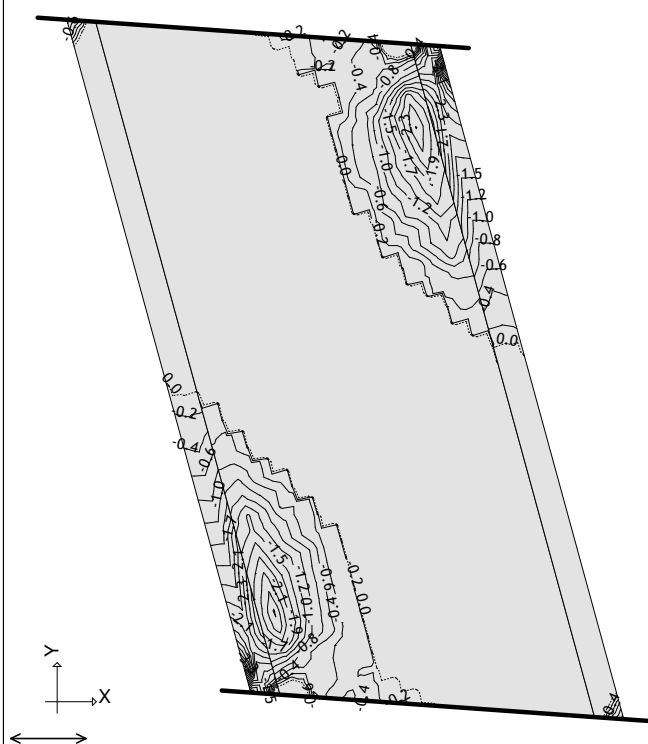


Vplivi v gredi: max T2= 113.7 / min T2= -116.8 kN

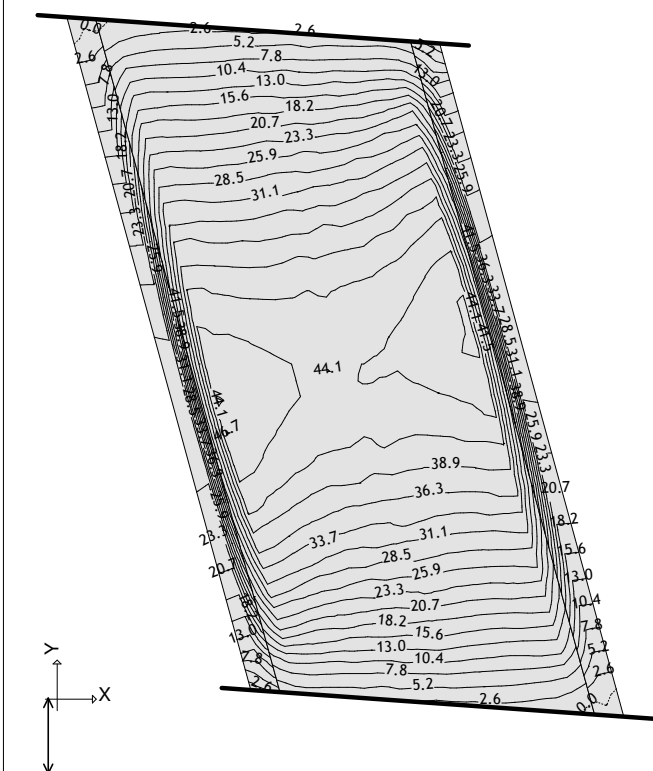
Merodajna obtežba: 4-7
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30/37, S500, a=6.50 cm



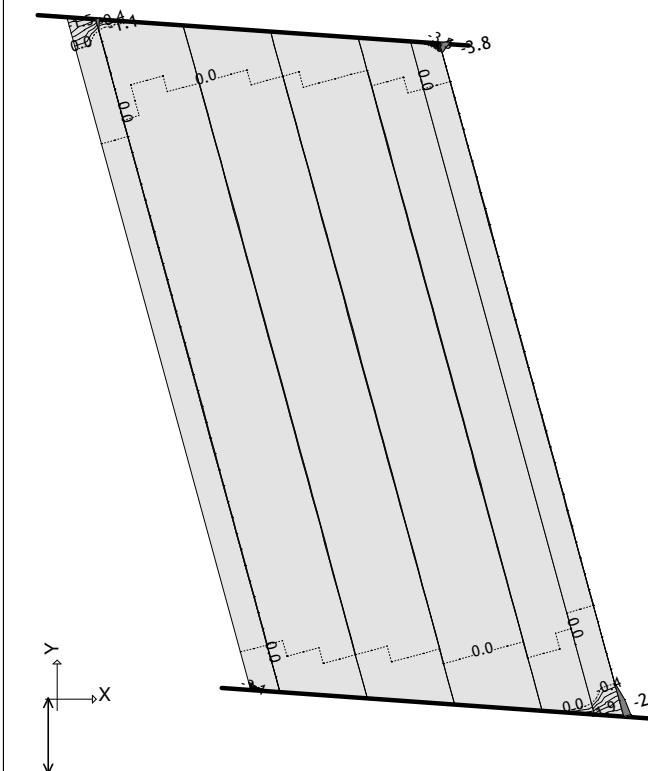
Merodajna obtežba: 4-7
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30/37, S500, a=6.50 cm



Aa - sp.cona - Smer 1
Merodajna obtežba: 4-7
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30/37, S500, a=6.50 cm

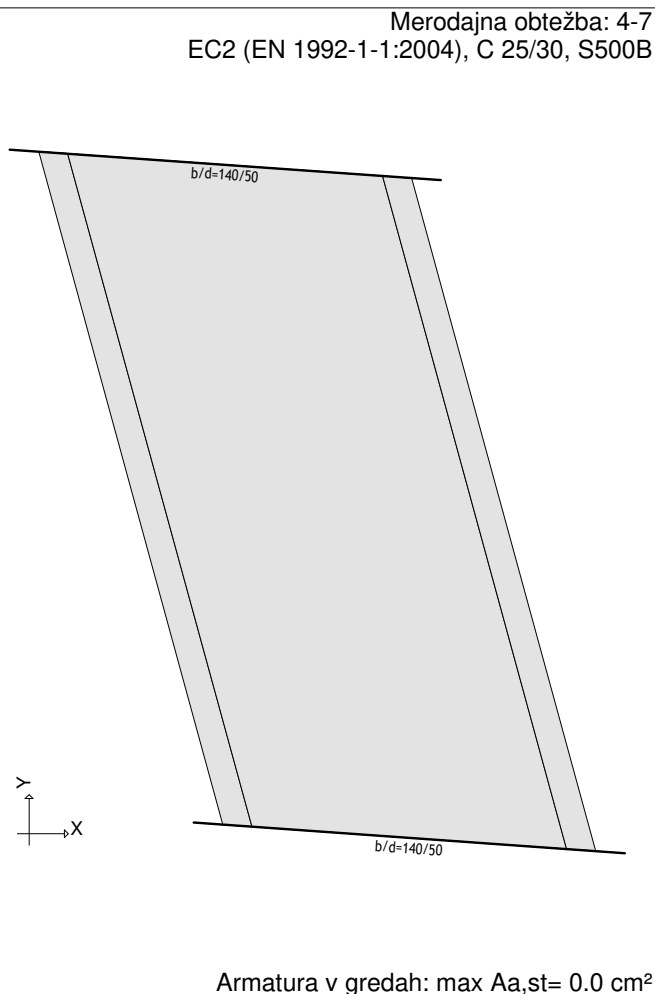
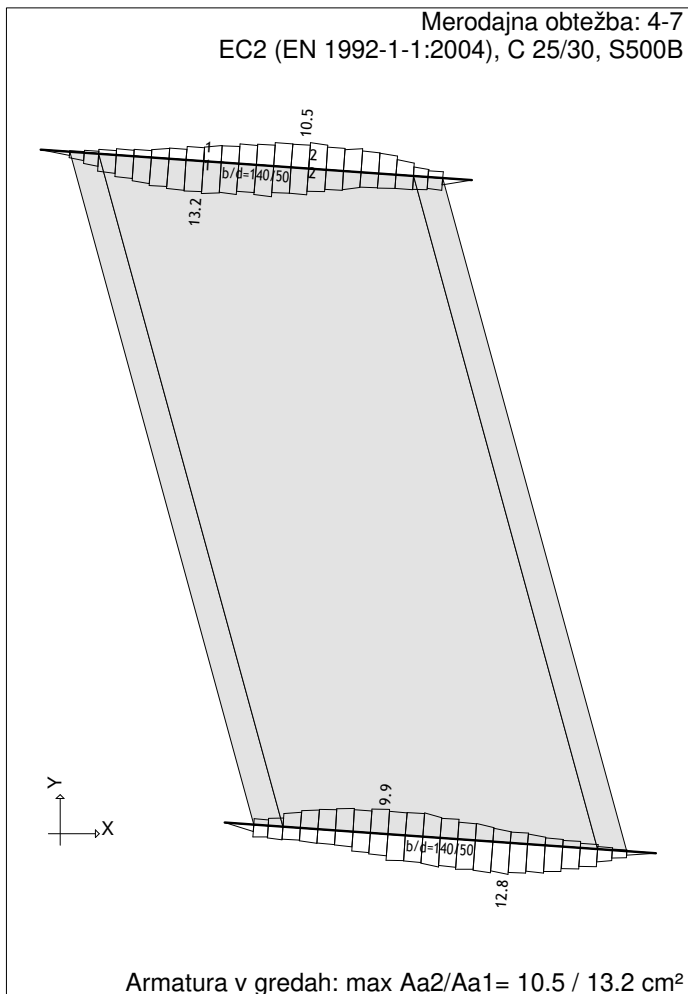


Aa - zg.cona - Smer 1
Merodajna obtežba: 4-7
EC2 (EN 1992-1-1:2004), C 30/37, S500, a=6.50 cm

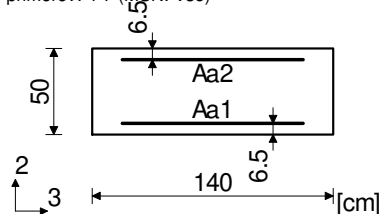


Aa - sp.cona - Smer 2

Aa - zg.cona - Smer 2

**Greda 591-1003**

EC2 (EN 1992-1-1:2004)
C 25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]
S500B
Dimenzioniranje skupine obtežnih
primerov: 4-7 (MSN: Vse)

**Prerez 1-1 x = 2.97m**

Merodajna kombinacija za upogib:
1.35xI+1.50xII
N1ed = 0.00 kN
M2ed = 0.00 kNm
M3ed = -61.37 kNm

Merodajna kombinacija za torzijo:

1.35xI+1.50xII+1.50xIII
M1ed = -89.82 kNm

Merodajna kombinacija za strig:

1.35xI+1.50xII+1.50xIII
V2ed = 0.12 kN
V3ed = 0.00 kN
M1ed = -89.82 kNm

Vrd,max,2 = 2466.45 kN
Vrd,max,3 = 2733.75 kN
 $\epsilon_b/\epsilon_a = -1.976/25.000 \%$
Aa1 = 9.66 + 3.50' = 13.16 cm²
Aa2 = 2.19 + 3.50' = 5.69 cm²
Aa3 = 0.00 + 1.00' = 1.00 cm²
Aa4 = 0.00 + 1.00' = 1.00 cm²
Aa,st = 0.00 cm²/m (m=2)

*) - dodatna vzdolžna armatura za prevzem torzije.

Prerez 2-2 x = 4.88m

Merodajna kombinacija za upogib:

1.00xI+1.50xII
N1ed = 0.00 kN
M2ed = 0.00 kNm
M3ed = 136.02 kNm

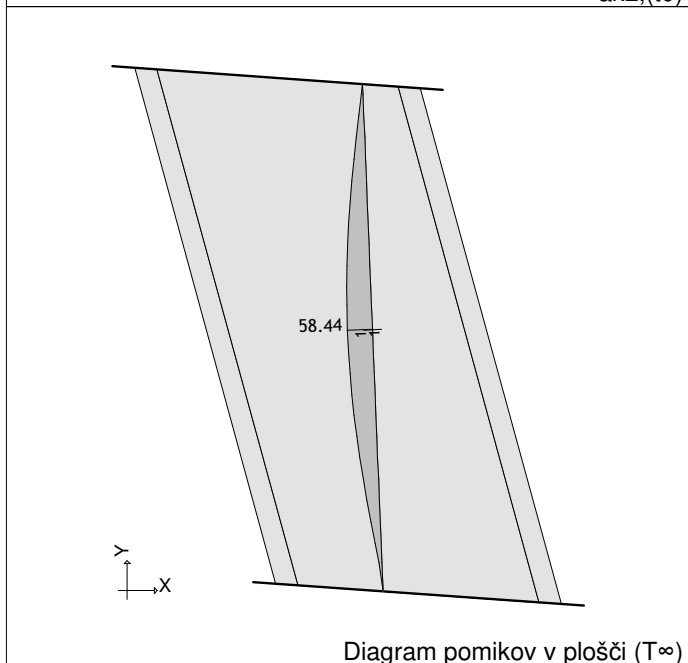
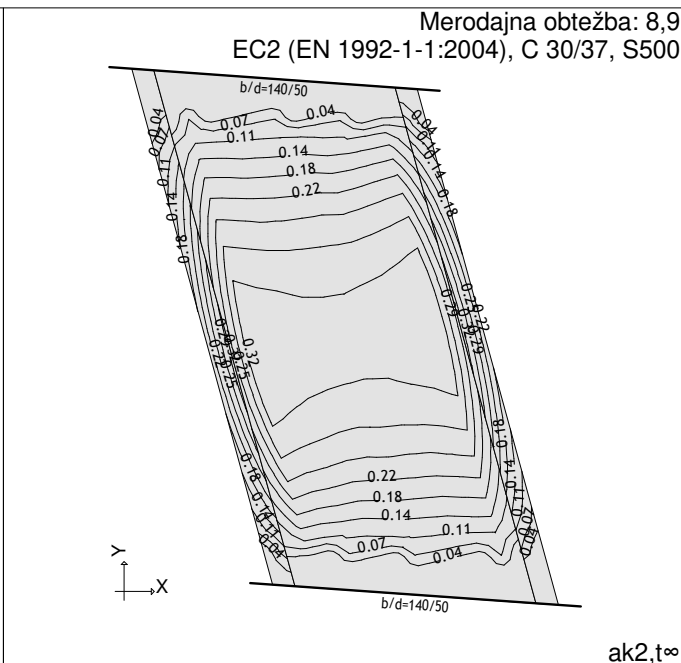
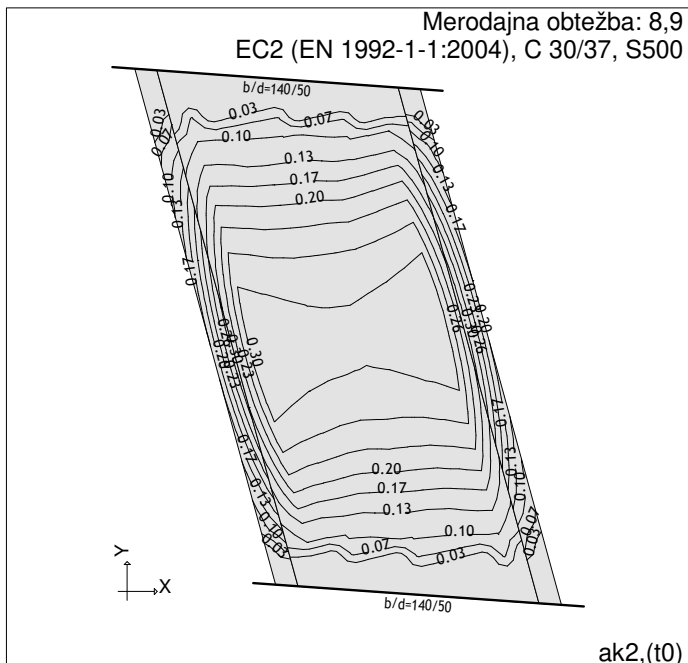
Merodajna kombinacija za torzijo:

1.35xI+1.50xII+1.50xIII
M1ed = -65.87 kNm

Merodajna kombinacija za strig:

1.35xI+1.50xII+1.50xIII
V2ed = 10.37 kN
V3ed = 0.00 kN
M1ed = -65.87 kNm

Vrd,max,2 = 2466.45 kN
Vrd,max,3 = 2733.75 kN
 $\epsilon_b/\epsilon_a = -2.221/25.000 \%$
Aa1 = 6.60 + 2.56' = 9.17 cm²
Aa2 = 7.91 + 2.56' = 10.48 cm²
Aa3 = 0.00 + 0.73' = 0.73 cm²
Aa4 = 0.00 + 0.73' = 0.73 cm²
Aa,st = 0.00 cm²/m (m=2)



Nivo: [0.00 m] - EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C 30/37 (d,pl=60.0 cm)
Zgornja cona: S500 (a=6.5 cm)
Spodnja cona: S500 (a=6.5 cm)
Model elastičnosti betona
Natezna trdnost pri upogibu
Modul elastičnosti armature
Koeff.vpliva oprijemljivosti arm.

Eb(t0)= 33000 MPa
fbzs= 2.90 MPa
Ea= 2.00e+5 MPa
k1= 0.80

Koeficient lezenja betona
Dilatacija krčenja betona
Kot = 92°

φ^∞ = 2.50
 ε_s = 0.20 %

Prerez 1-1

X=-18.11 m; Y=-1.34 m; Z=0.00 m

Zgornja cona
Ø12/15 α = 0°
Ø12/15 α = 105°
Spodnja cona
Ø14/15 α = 0°

Ø20/6.25 α = 105°

T = 0

Merodajna kombinacija: 1.00xI+1.00xII+1.00xIII

N1 = 0.00 kN/m

M = 665.36 kNm/m

Velikost začetnega upogiba

ug(0)= 3.99 mm

T = ∞

Dolgotrajni vplivi

Merodajna kombinacija: 0.40xI+0.40xII+0.40xIII

N1 = 0.00 kN/m

M = 266.14 kNm/m

Kratkotrajni vplivi

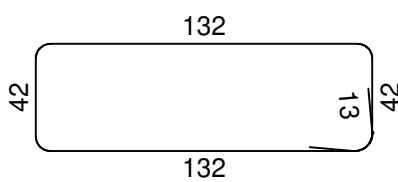
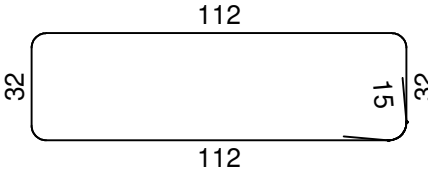
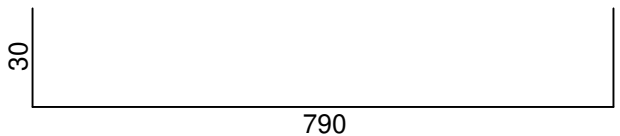
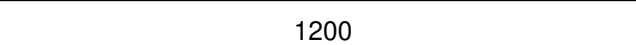
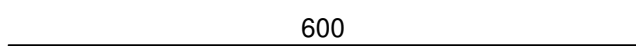
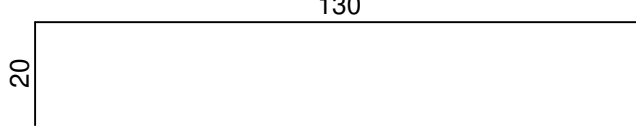
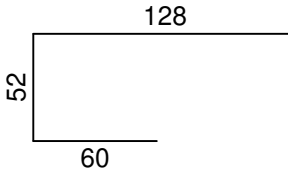
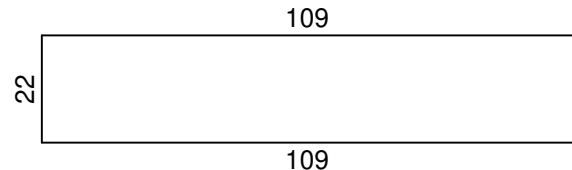
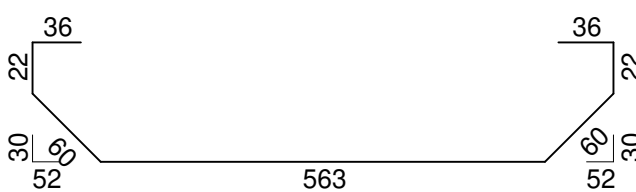
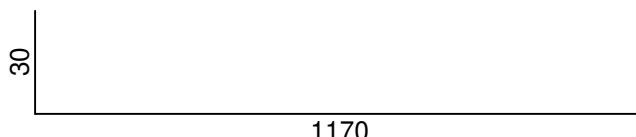
Merodajna kombinacija: 0.60xI+0.60xII+0.60xIII

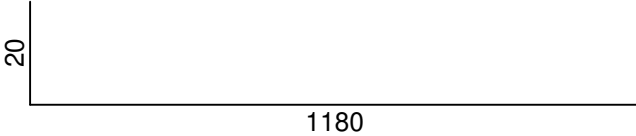
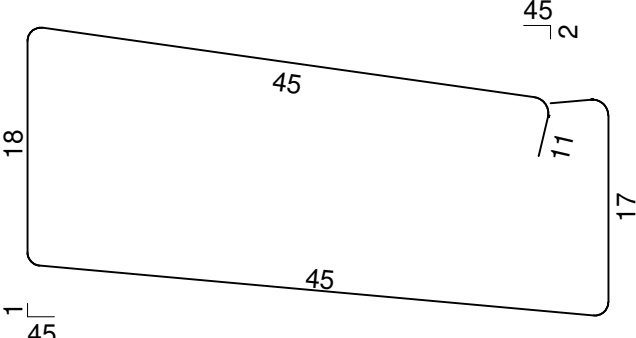
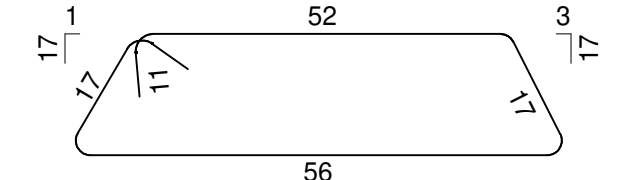
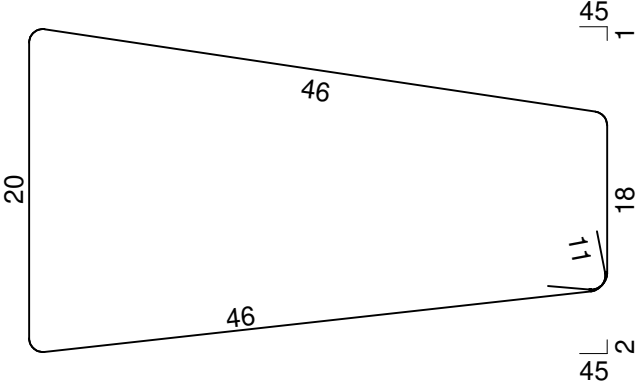
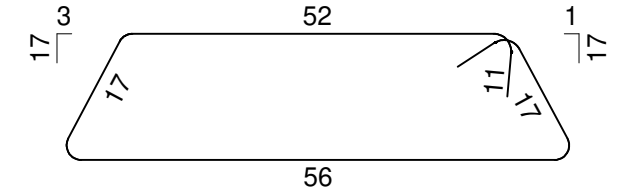
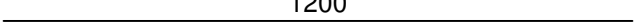
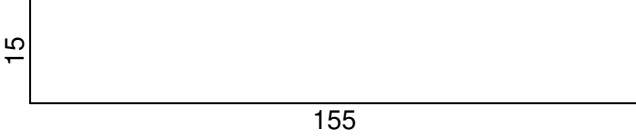
N1 = 0.00 kN/m

M = 399.22 kNm/m

Velikost trajnega upogiba

ug(∞)= 58.44 mm

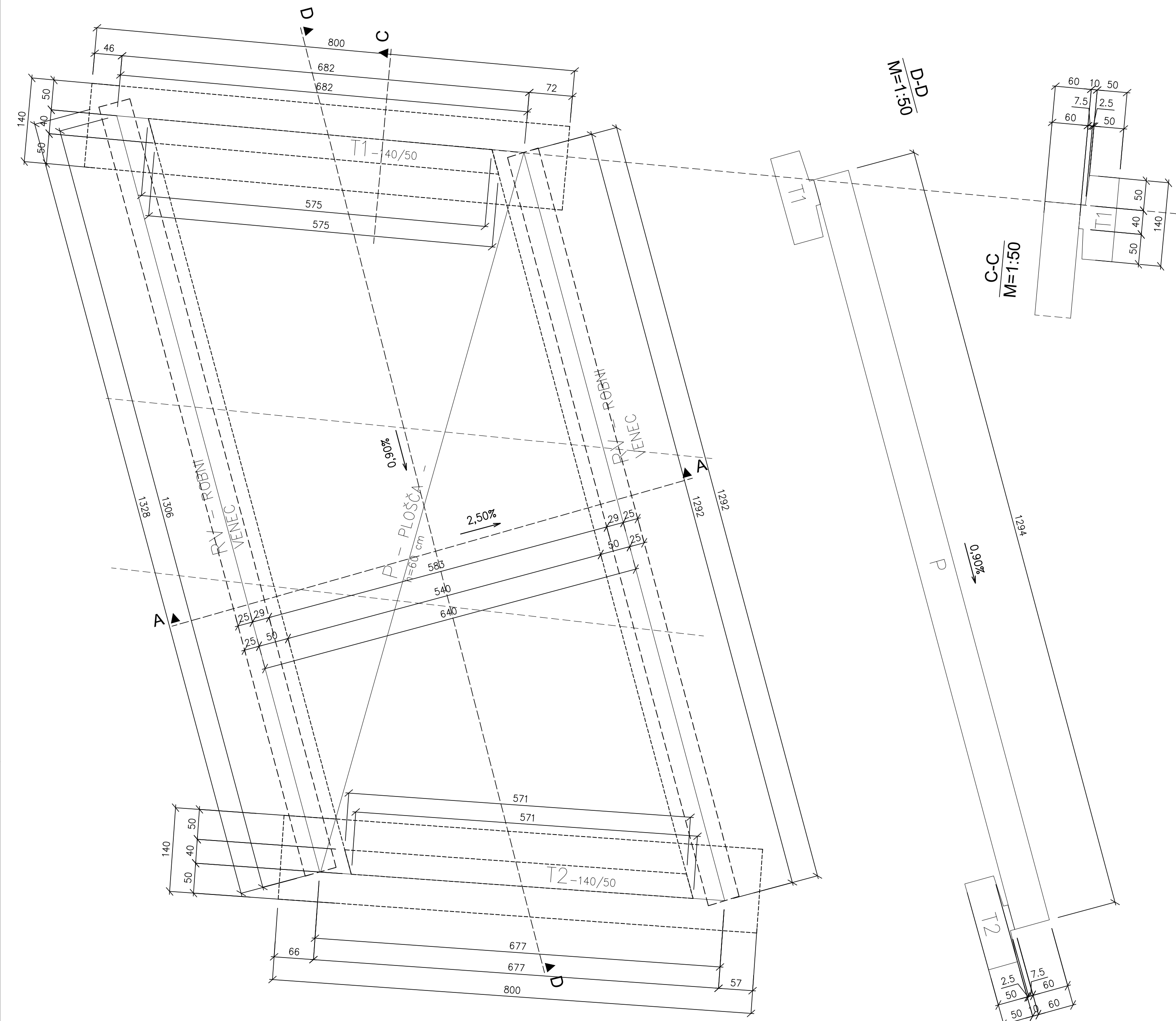
Palice - specifikacija					
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]
T - Temelja 140/50 (1 kos)					
1		12	3.74	80	299.20
2		14	3.18	73	232.14
3		14	8.50	40	340.00
P - Plošča h=60 cm (1 kos)					
1		12	12.00	44	528.00
2		12	6.00	84	504.00
3		12	1.50	165	247.50
4		12	2.40	93	223.20
5		12	2.40	166	398.40
6		14	7.99	84	671.16
7		20	12.00	90	1080.00

Palice - specifikacija					
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lg _n [m]
8		20	12.00	16	192.00
RV - Robna venca (1 kos)					
1		10	1.47	67	98.49
2		10	1.64	67	109.88
3		10	1.52	65	98.80
4		10	1.64	65	106.60
5		10	12.00	40	480.00
6		10	1.70	80	136.00

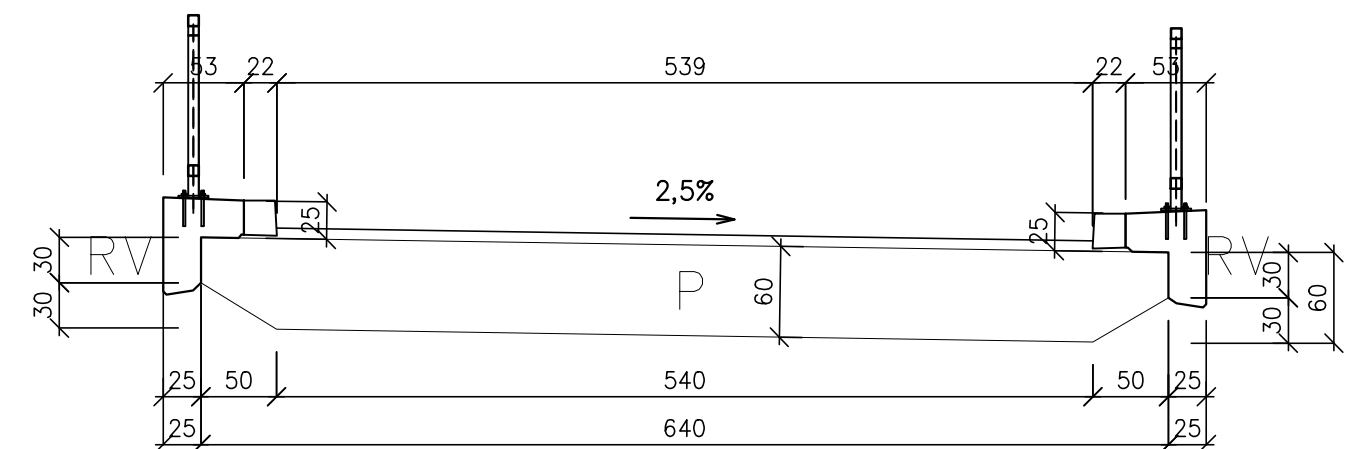
Palice - izvleček			
Ø [mm]	lg [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
S 500B, Ø ≤ 12 mm			
10	1029.77	0.65	668.32
12	2200.30	0.92	2024.28
Skupaj			2692.60
S 500B, Ø > 12 mm			
14	1243.30	1.25	1556.61
20	1272.00	2.48	3148.20
Skupaj			4704.81

POZICIJSKE SCHEME

TLORIS



A-A
M=1:50

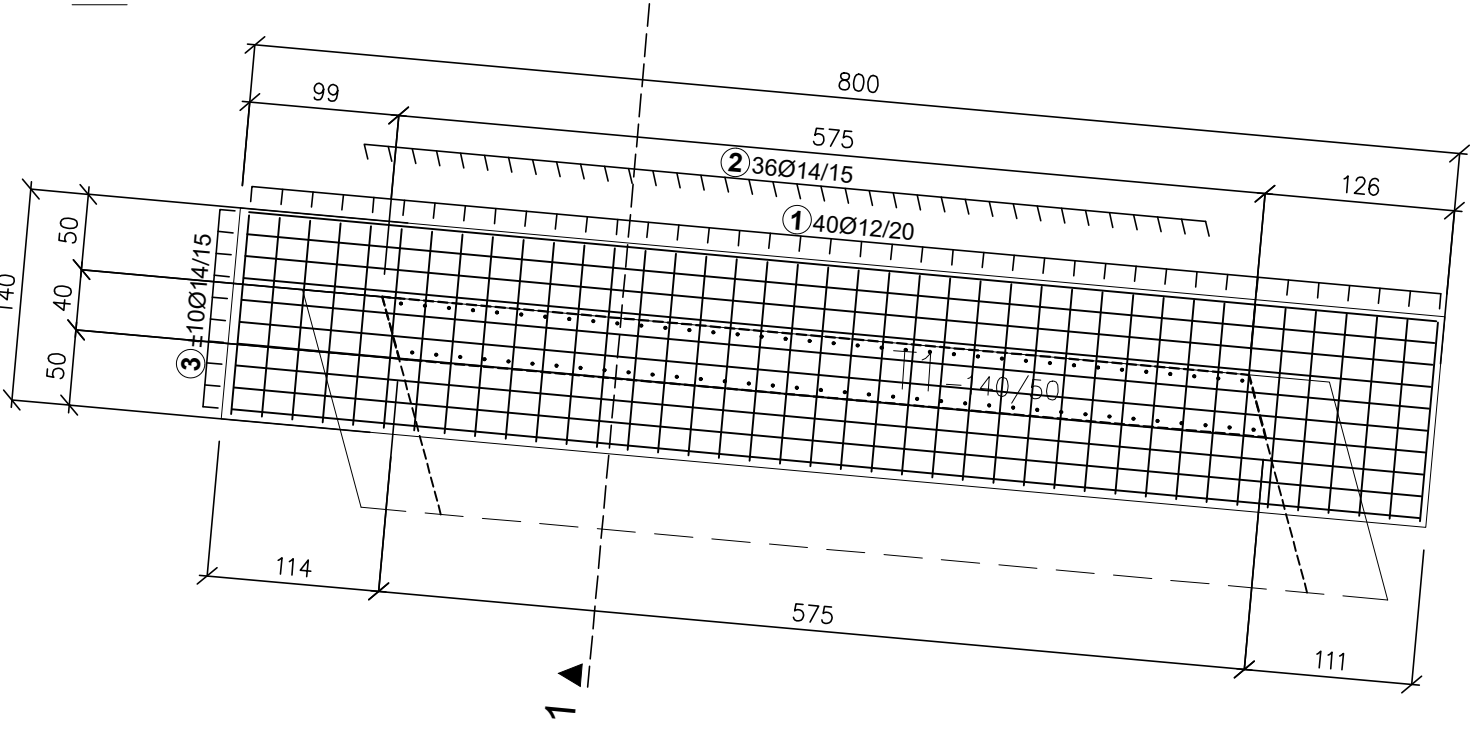


OPOMBE - POZICIJE

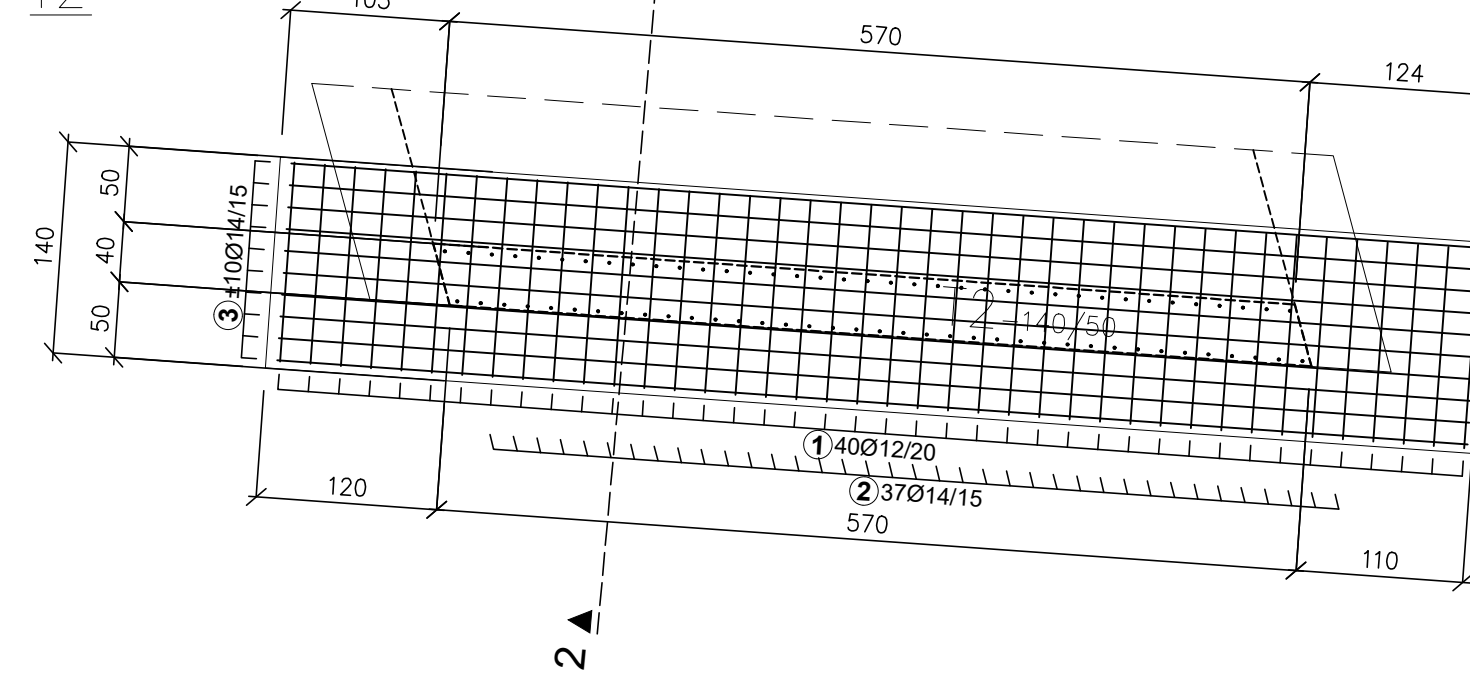
Višinske kote glej v drugem delu načrta.
Izkop za temelje pregleda geometrikan. Priprava temeljnih tal v skladu z geometrikanim poročilom
in po navodilih geometrikanika na objektu.

T - TEMELJ b/h=140/50 cm
C25/30 XC2, S500B, kr. sloj 4,0 cm

T1



T2

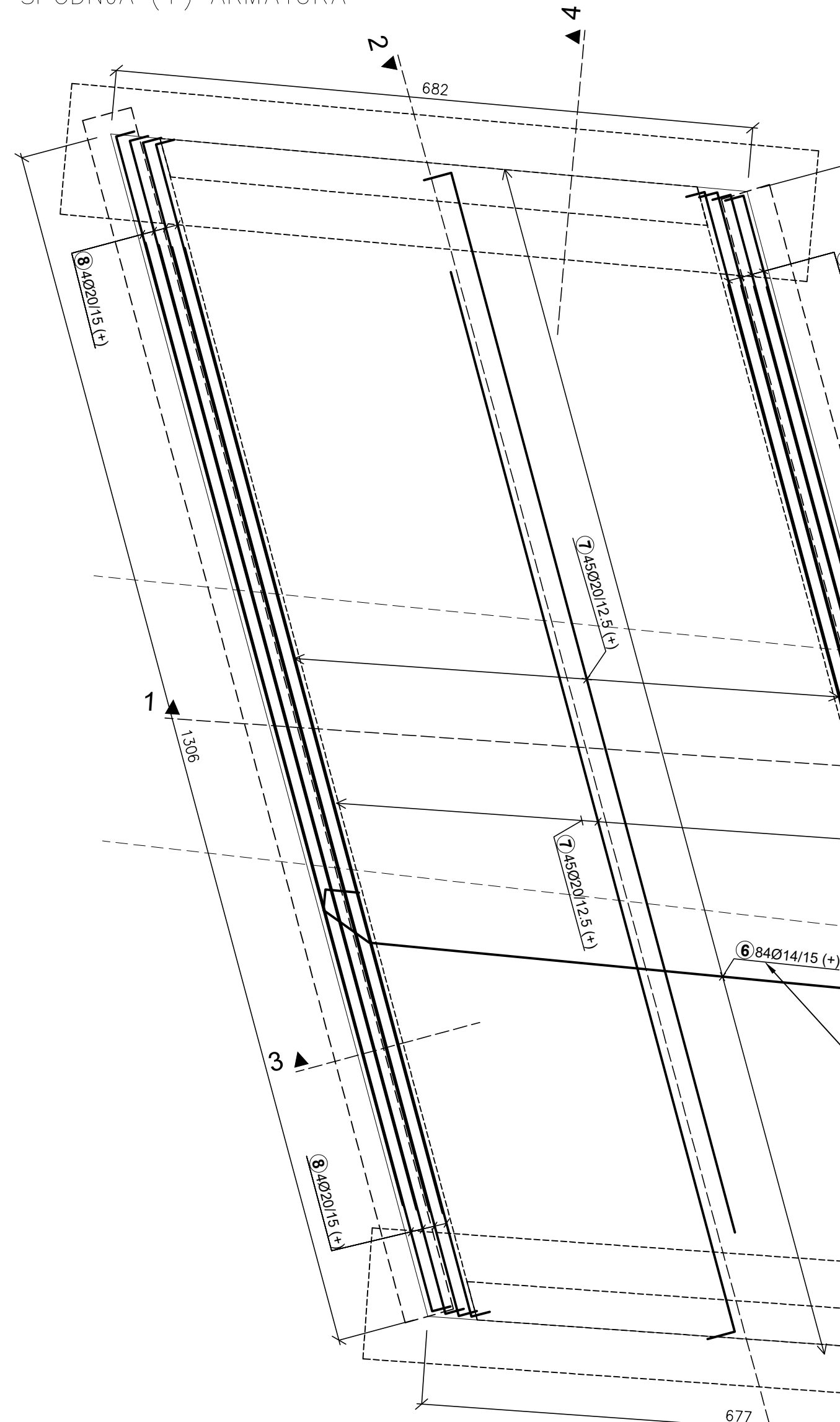


Palice - specifikacija					
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]
T - Temelja 140/50 (1 kos)					
1		12	3.74	80	299.20
2		14	3.18	73	232.14
3		14	8.50	40	340.00

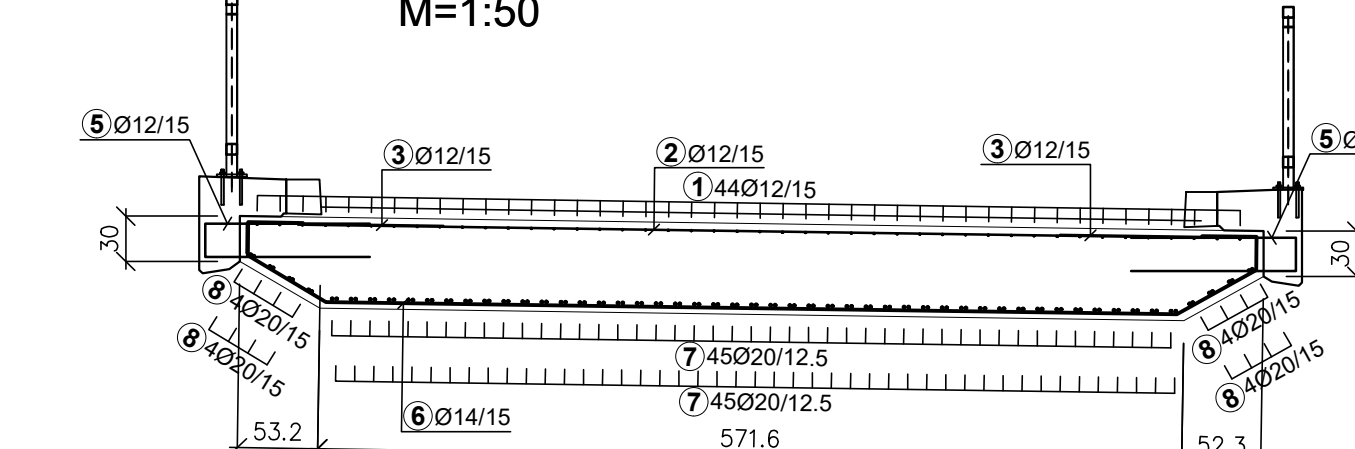
Palice - izvešek			
Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m]	Teža [kg]
S 500B, Ø <= 12 mm			
12	299.20	0.92	275.26
Skupaj			275.26
S 500B, Ø > 12 mm			
14	572.14	1.25	716.32
Skupaj			716.32

P - PLOŠČA h=600 cm
C30/37 XD1, XF3, S500B, kr. sloj 4,0 cm

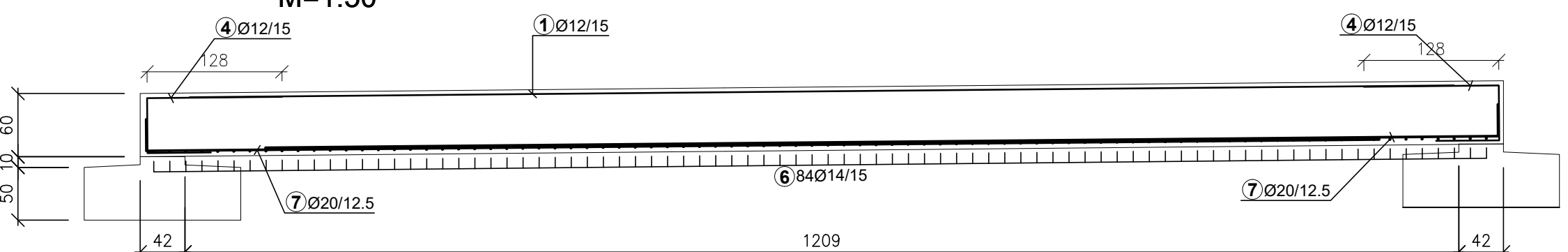
SPODNJA (+) ARMATURA



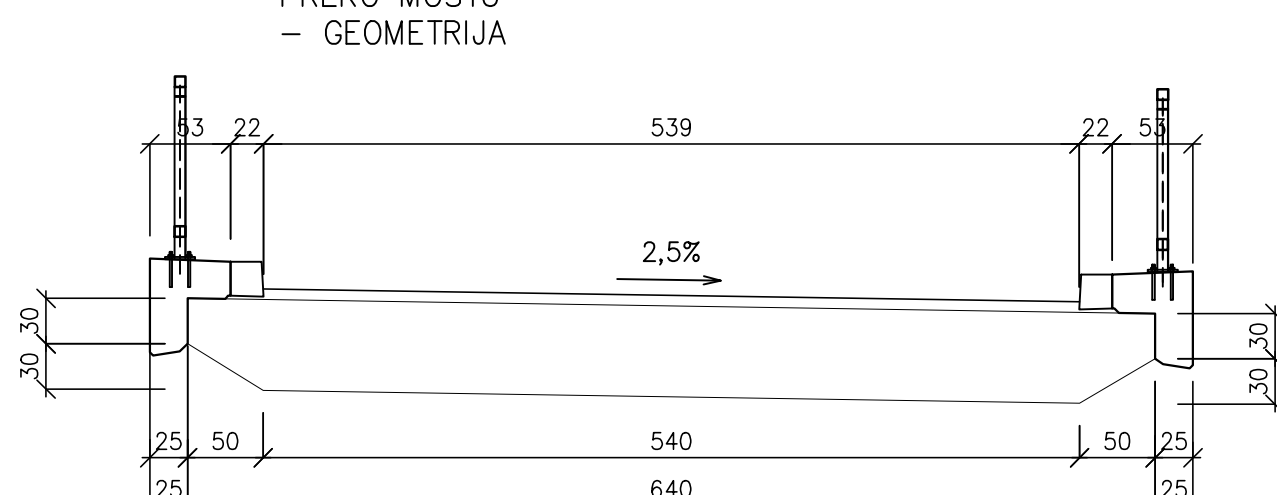
1-1
M=1:50
PREREZ PO PREČNI OSI MOSTU



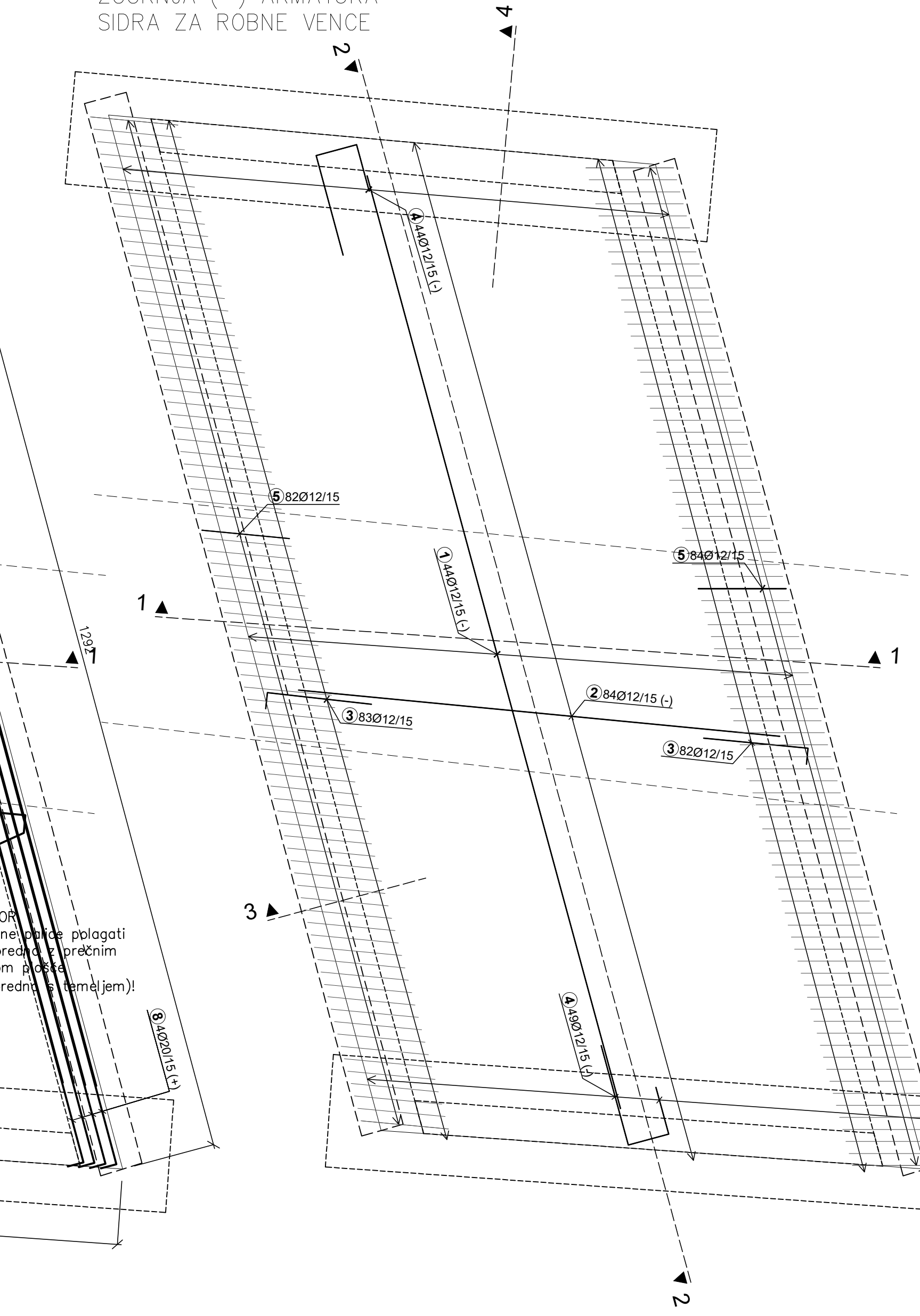
2-2
M=1:50
PREREZ PO VZDOLŽNI OSI MOSTU



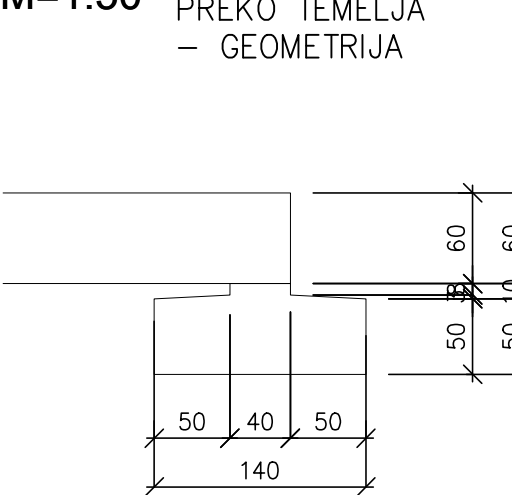
3-3
M=1:50
ORTOGONALNI PREREZ
PREKO MOSTU



ZGORNJA (-) ARMATURA
SIDRA ZA ROBNE VENEC



4-4
M=1:50
ORTOGONALNI PREREZ
PREKO TEMELJA



Palice - specifikacija					
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]
P - Plošča h=60 cm (1 kos)					
1		12	12.00	44	528.00
2		12	6.00	84	504.00
3		12	1.50	165	247.50
4		12	2.40	93	223.20
5		12	2.40	166	398.40
6		14	7.99	84	671.16
7		20	12.00	90	1080.00
8		20	12.00	16	192.00

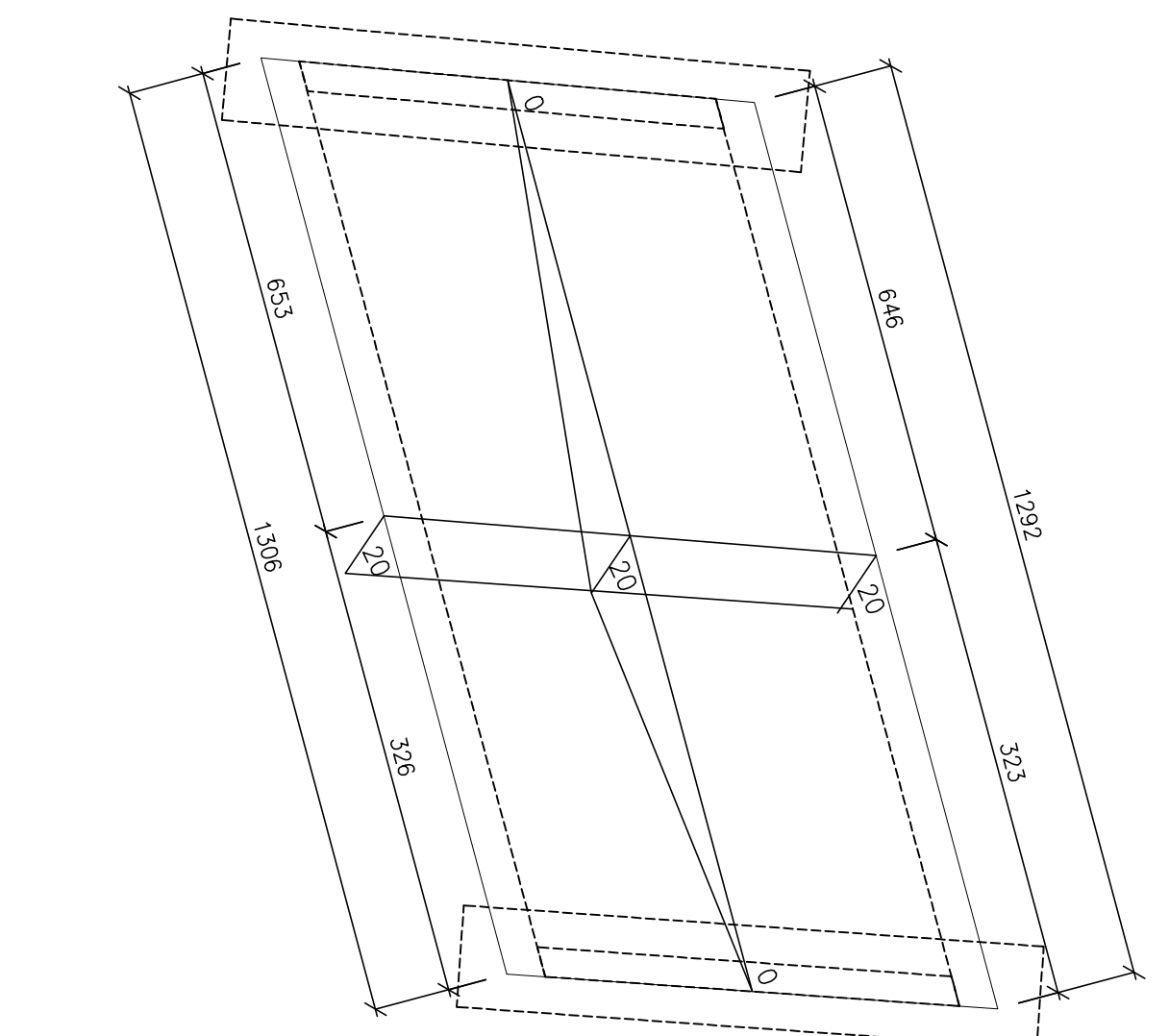
Palice - izvešek			
Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m]	Teža [kg]
S 500B, Ø <= 12 mm			
12	1901.10	0.92	1749.01
Skupaj			1749.01
S 500B, Ø > 12 mm			
14	671.16	1.25	840.29
20	1272.00	2.46	3146.20
Skupaj			3988.49

JAHACI ZA ZGORNJO ARMATURO V SPECIFIKACIJI NISO UPOŠTEVANI. IZVAJALEC JIH DOBAVI, VGRADI I, NI POSEBEJ OBRAČUNA.

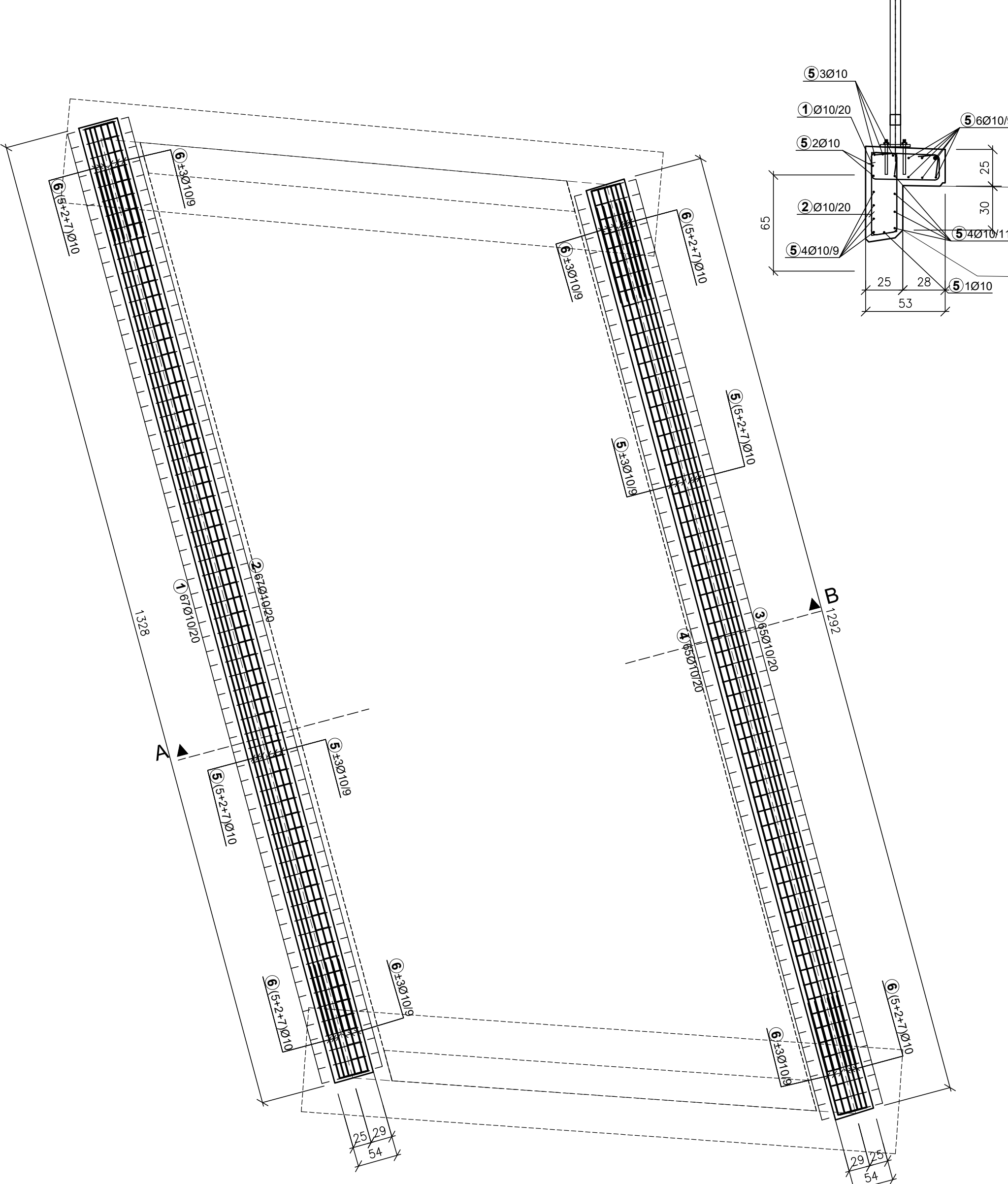
OPOMBE - PLOŠČA

Ploščo je na L/2 potrebno nadvišati za 20 mm.
Pozor pri podlaganju armature - prečna armatura ni pravokotna na vzdolžno osi mostu!
Plošča se betonira z betonom odpornim na zmrzal in sol C 30/37 XD1, XF3.
Krovni skloji so 4,0 cm.

SCHEMA NADVIŠANJA PLOŠČE (na L/2 za 20 mm)
M=1:100



RV - ROBNJA VENCA
C35/45 XD3, XF4, S500B, kr. sloj 4,0 cm



Palice - specifikacija					
ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]
RV - Robna venca (1 kos)					
1		10	1.47	67	98.49
2		10	1.64	67	109.98
3		10	1.52	65	98.80
4		10	1.64	65	106.60
5		10	12.00	40	480.00
6		10	1.70	80	136.00

Palice - izvešek			
Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m]	Teža [kg]
S 500B, Ø <= 12 mm			
10	1029.77	0.65	668.32
Skupaj			668.32

IGRA d.o.o. Sežana
Partizanska c. 17
6210 Sežana
SLOVENIJA
Ident. št.: 125 1161

IGRA
inženiring
gradbeništvo
arhitektura
oplika

E-mail: igra-sezana@iol.net
tel.: +386 (05) 730 22 60
tel.: +386 (05) 730 22 61
fax: +386 (05) 730 22 62

Ime projekta
Investitor
Vrsta projekta
Vrsta materiala
Vsebinska raba
Merilo rabe

MOSTIČEK ČEZ POTOK DRNICA 2
OBČINA PIRAN
Pirtinjevi trg 2
6330 Piran
2/2 - GRADBENE KONSTRUKCIJE
POZICIJSKE SCHEME
ARMATURA
1:50, 25

Odgovorni projektant
Projektant
St. projekta
St. materiala
Spremembe
Datum rabe
St. rabe

DUŠAN ARKO, u.d.l.g.
G-0964
23-279-054
23-279-054-G1
nov, 2024
01

0,60 x 1,690 = 1,014 m2