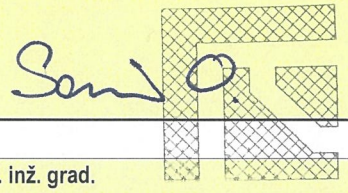
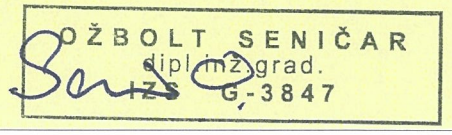
PRILOGA 1C

NASLOVNA STRAN NAČRTA

		GRADBENIH KONSTRUKCIJ
PODATKI O GRADNJI		
naziv gradnje		Zdravstveni dom Rogatec
kratek opis gradnje		Investitor želi prenoviti prostore dela zdravstvene postaje v Rogatcu. V sklopu prenove so predvideni preboji zaradi notranje reorganizacije
VRSTE GRADNJE	☐	NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJEN OBJEKT
označiti vse ustrezne vrste gradnje	☐	NOVOGRADNJA - PRIZIDAVA
	☐	REKONSTRUKCIJA
	☐	SPREMEMBA NAMEMBNOSTI
	☐	ODSTRANITEV CELOTNEGA OBJEKTA
	☐	LEGALIZACIJA
	☑	MANJŠA REKONSTRUKCIJA
PODATKI O PROJEKTNI DOKUMENTACIJI		
vrsta dokumentacije		PZI
številka projekta		15-2023, zgradbazamisli d. o. o.
PODATKI O NAČRTU		
strokovno področje načrta		Gradbene konstrukcije
naziv načrta		Zdravstveni dom Rogatec
številka načrta		28/2023
datum izdelave		December 2023
datum spremembe		
PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA		
projektant načrta (naziv družbe)		Konstrukcije Ožbolt Seničar, s. p.
naslov		Ulica XIV. divizije 14, 3000 Celje
odgovorna oseba projektanta načrta		Ožbolt Seničar
podpis odgovorne osebe projektanta načrta		
PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA		
ime in priimek pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja		Ožbolt Seničar, dipl. inž. grad.
identifikacijska številka		G-3847
podpis pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja		

PRILOGA 2C

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

PROJEKTANT NAČRTA	
projektant načrta (naziv družbe)	**Konstrukcije Ožbolt Seničar, s. p.**
naslov	**Ulica XIV. divizije 14, 3000 Celje**
odgovorna oseba projektanta načrta	**Ožbolt Seničar**

IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT	
pooblaščeni strokovnjak	**Ožbolt Seničar**

IZJAVLJAVA:

da načrt

vrsta dokumentacije	**PZI**
strokovno področje načrta	**Gradbene konstrukcije**
naziv načrta	**Zdravstveni dom Rogatec**
številka načrta	**28/2023**
datum izdelave	**December 2023**

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

pooblaščeni strokovnjak	**Ožbolt Seničar**
identifikacijska številka	**G-3847**
podpis pooblaščenega strokovnjaka	OŽBOLT SENIČAR dipl.inž.grad. IZS G-3847
odgovorna oseba projektanta načrta	**Ožbolt Seničar**
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	

PRILOGA 20A

MNENJE POOBLAŠČENEGA STROKOVNJAKA S PODROČJA GRADBENIŠTVA

OSNOVNI PODATKI O INVESTITORJU, OBJEKTU IN ZEMLJIŠČIH	
ime in priimek ali naziv družbe	**Občina Rogatec**
naslov ali sedež družbe	**Pot k ribniku 4, 3252 Rogatec**
naziv objekta	**Zdravstveni dom Rogatec**
naslov objekta	**Steklarska ulica 12, 3252 Rogatec**
katastrska občina	**1178 Rogatec**
parc. št.	**53/8**
št. stavbe	**668**
št. stanovanja v večstanovanjski stavbi	

PROJEKTANT/ NADZORNIK/ IZVAJALEC	
naziv družbe	**Konstrukcije Ožbolt Seničar, s. p.**
poslovni naslov družbe	**Ulica XIV. divizije 14, 3000 Celje**
odgovorna oseba	**Ožbolt Seničar**

POOBLAŠČENI STROKOVNJAK S PODROČJA GRADBENIŠTVA	
ime in priimek	**Ožbolt Seničar**
identifikacijska številka	**G-3847**

UGOTAVLJAVA, DA PREDVIDENA MANJŠA REKONSTRUKCIJA PREDSTAVLJA:

označiti vsa ustrezna dela

☐	***statično ojačitev posameznega ali več posameznih konstrukcijskih elementov***
☐	***zamenjavo istovrstnih posameznih konstrukcijskih elementov (zamenjava ostrešja, delov medetažne konstrukcije, ipd.)***
☐	***zamenjavo elementov javnega vodovoda in javne kanalizacije***
☐	***dolbenje utorov in niš v nosilno konstrukcijo***
☑	***izvedbo odprtin in večjih konstrukcijskih prebojev ter povečanje obstoječih odprtin v objektu, ki ne presegajo ene tretjine površine posameznega konstrukcijskega elementa in niso širši od 2 m***
☐	***povečanje obstoječih prebojev fasade stavbe do 2 m; velikost povečanja odprtine ne presega ene tretjine površine fasade***
☐	***nov preboj fasade stavbe, pri čemer je ravnina fasade, na kateri se izvajajo preboji, oddaljena od meje zemljišča drugega lastnika več kot 2 m, velikost novih prebojev ne presega ene tretjine površine fasade in noben preboj ni širši od 2 m***
☐	***vgradnjo dvigala v notranjosti objekta, s katerim se posega v nosilno konstrukcijo***
☐	***manjše povečanje prostornine, ki ne poveča bruto tlorisne površine objekta, ter pomeni izvedbo posameznih konstrukcijskih elementov na objektu (izvedba frčade, vsaj z dveh strani odprt nadstrešek na obstoječi pohodni strehi, dvig obodnega zidu pod poševno streho za višino horizontalne vezi za največ 0,3 m, ipd.)***
☐	***prizidavo nakladalnih ramp in klančin***
☐	***izvedbo nepohodnega konzolnega nadstreška površine do 6 m^2***

S KATERO SE NE BODO OGROŽALE ALI POSLABŠALE GRADBENOTEHNIČNE LASTNOSTI OBJEKTA.

datum	**December 2023**
podpis pooblaščenega strokovnjaka s področja gradbeništva	OŽBOLT SENIČAR dipl.inž.grad. IZS G-3847
podpis odgovorne osebe	

PRILOGA

☑	Grafični prikaz manjše rekonstrukcije (tloris, prerez ipd.)

KONSTRUKCIJE,
Ožbolt Seničar, s. p.
Ulica XIV. divizije 14
3000 Celje

1	TEHNIČNO POROČILO

1 NAMEN DOKUMENTA, OBSTOJEČA KONSTRUKCIAJ IN PODLOGE 2
1.1 Namen dokumenta in njegov obseg 2
1.2 Obstoječa konstrukcija 2
1.3 Podloge 2
1.4 Obrazložitev v skladu z upravnimi postopki 2
2 REKONSTRUKCIJA 3
2.1 Splošni opis in razdelitev na sklope 3
2.2 Preboja med sestrsko sobo in ordinacijami 3
2.3 Preboj v sestrski sobi 3
2.4 Preboj med ordinacijama 3
2.5 Ostali preboji in rušitve 3
2.6 Uporabljeni materiali 3
3 OBTEŽBA 4
3.1 Lastna in stalna obtežba (L+S) 4
3.2 Spremenljiva obtežba 4
4 UPORABLJENI PREDPISI, STANDARDI IN NORMATIVI 5

1 NAMEN DOKUMENTA, OBSTOJEČA KONSTRUKCIAJ IN PODLOGE

1.1 Namen dokumenta in njegov obseg

Investitor želi prenoviti prostore dela zdravstvene postaje v Rogatcu. Gre za polovico etaže objekta, ki ima 2 kleti, pritličje in mansardo. V sklopu prenove so predvideni preboji zaradi notranje reorganizacije.

1.2 Obstoječa konstrukcija

Gre za zidano stavbo na armiranobetonski kleti. Odpornost na potres je rešena s tako imenovano enostavno zidano zgradbo po EC 8. Zunanje in notranje stene so debeline 20 cm. Plošče so monolitne armiranobetonske plošče debeline 16 cm, konstrukcija je zasnovana tako, da o nosilne v eni smeri. Stene v prečni smeri so opora pravokotno postavljenih sten, da skupaj z njimi v tlorisu predstavljajo T, H, L in podobne oblike. Vertikalne vezi so iz armiranega betona. Pravokotne, L in T oblike. Kot podloga je bila PZI projektna dokumentacija 24/90, ki jo je izdelal IP inženiring, P. O., septembra 1990 leta.

1.3 Podloge

Kot podloga je bila PZI projektna dokumentacija 24/90, ki jo je izdelal IP inženiring, P. O., septembra 1990 leta.

1.4 Obrazložitev v skladu z upravnimi postopki

Gre za manjšo rekonstrukcijo s prebojem širine do 2m ter odstranitvijo stene do 1/3.

2 REKONSTRUKCIJA

2.1 Splošni opis in razdelitev na sklope

Celotno rekonstrukcijo lahko razdelimo na preboje v steni med sestro ter ambulanto Kostič oziroma čakalnico, preboje v steni med sestro in specializantom oziroma laboratorijem, Preboj v sestrski sobi v predelu pulta, preboj med specializantom in referenčno ambulanto ter ostale manjše preboje. Glede na obstoječo konstrukcijo, se prva dva posega izvajata v steni, ki ni namenjena prenosu vertikalne obtežbe, druga dva potekata po glavni nosilni steni, ostali manjši preboji na nosilnost konstrukcije nimajo vpliva, ker se izvajajo v nenosilnih elementih ali pa so njihove dimenzije majhne.

2.2 Preboja med sestrsko sobo in ordinacijami

Preboj se vrši po potrebi, zid se ruši do stropa. Če na zaključku sten ni vertikalne vezi, se naredi nova armirano betonska vez dimenzije 20 x 20 cm. Vez se spodaj in zgoraj sidra v armiranobetonsko ploščo s štirimi sidri premera 14 mm. Prav taka je vzdolžna armatura, za stremena se uporabijo palice 10mm na razmaku 20 cm. Med posegom ni potrebnega podpiranja, se pa kot dobra praksa pri rušitvah vedno najprej malo podpre okoliške plošče.

2.3 Preboj v sestrski sobi

Preboj svetle odprtine 200 cm se izvaja v osrednjo nosilno steno. Pred pričetkom del je potrebno ploščo na tem delu podpreti. Dela naj se naprej pripravijo, ne sme se čakati v vmesnih fazah. Najprej se na prostem delu zidu, ki ostane izdela vertikalna armiranobetonska vez. Na nasprotni strani, je vez že v zidu. V odprtino se nato vgradi jeklen okvir sestavljen iz vroče valjanega U160 za stebre ter HEA 160 za preklado. Najprej se namesti nosilec, ki se ga podpre v srednjem delu s stojkami. 4 stojke. Ped postavitvijo nosilca, se na zgornjo pasnico nanese malta iz drobnih frakcij, 0-8, da ob pritisku s stropom zapre praznine. Ko je nosilec na mestu se vanj s spodnje strani privijačita stebra, ki se nato privijačita še v horizontalno vez ter tla. Spodaj mora ostati 1-2 cm prostora, da se ga lahko zalije s samorazlivno malto Isotal ali podobno. Slednji malo nabrekne in s tem naredi konstrukcijo bolj togo. Vsa sidranja v betonske podlage se izvajajo z mehanskimi ali kemičnimi sidri.

2.4 Preboj med ordinacijama

Med ordinacijama je predviden prehod za osebje. Za premostitev se uporabi jeklen vroče valjani profil HEA 160, ki se ga preko čelnih pločevin vijači v novo, na eni strani, ter obstoječo vez na drugi strani. Tudi na tem nosilcu se na zgornjo pasnico predhodno nanese malta iz drobnih frakcij.

2.5 Ostali preboji in rušitve

Ostali manjši preboji in rušitve se rešujejo z vstavitvijo predizdelaniho pečno cementni preklad. Te naj bodo v širini zidu.

2.6 Uporabljeni materiali

Uporabljen beton je C25/30, XC1, armatura je B500-B, konstrukcijsko vroče valjano jeklo S235.

3 OBTEŽBA

3.1 Lastna in stalna obtežba (L+S)

Lastno težo konstrukcije zajame program sam.

V program so vnesene linijske obtežbe za vplivno širino 5,1 m.

3.1.1 Lastna tlaka

Estrih s tlakom do 6 cm	1,2	kN/m²
AB plošča 16 cm	4,0	kN/m²
Skupaj	5,2	kN/m²

3.2 Spremenljiva obtežba

3.2.1 Koristna obtežba

Koristna obtežba razreda A.	3,0	kN/m²
Predelne stene	1,2	kN/m²
Skupaj	4,2	kN/m²

4 UPORABLJENI PREDPISI, STANDARDI IN NORMATIVI

- Gradbeni zakon

- SIST EN 1990Evrokod : 0 Osnove projektiranja konstrukcij
- SIST EN 1991Evrokod : 1 Vplivi na konstrukcije
- SIST EN 1992Evrokod : 2 Projektiranje betonskih konstrukcij
- SIST EN 1993Evrokod : 3 Projektiranje jeklenih konstrukcij
- SIST EN 1994Evrokod : 4 Projektiranje sovprežnih jeklenih in betonskih konstrukcij
- SIST EN 1995Evrokod : 5 Projektiranje lesenih konstrukcij
- SIST EN 1996Evrokod : 6 Projektiranje zidanih konstrukcij
- SIST EN 1997Evrokod : 7 Geotehnično projektiranje
- SIST EN 1998Evrokod : 8 Projektiranje potresno odpornih konstrukcij
- SIST EN 1999Evrokod : 9 Projektiranje aluminijskih konstrukcij

2	**STATIČNI IZRAČUN**

Vsebina

Osnovni podatki o modelu 2

Vhodni podatki

Vhodni podatki - Konstrukcija 3

Vhodni podatki - Obtežba 9

Rezultati

Statični preračun 12

Dimenzioniranje (jeklo) 15

Osnovni podatki o modelu

Datoteka:	V1.twp
Datum preračuna:	19.12.2023

Način preračuna: 2D model (Xp, Zp, Yr)

[X] Teorija I-ga reda	[ ] Modalna analiza	[ ] Stabilnost
[ ] Teorija II-ga reda	[ ] Seizmični preračun	[ ] Faze gradnje
[ ] Nelinearen preračun		

Velikost modela

Število vozlišč:	4
Število ploskovnih elementov:	0
Število grednih elementov	3
Število robnih elementov	5
Število osnovnih obtežnih primerov:	2
Število kombinacij obtežb:	4

Enote mer

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

Vhodni podatki - Konstrukcija

Shema nivojev

Naziv	z [m]	h [m]
Preklada	0.00	3.00

Naziv	z [m]	h [m]
Tla	-3.00	

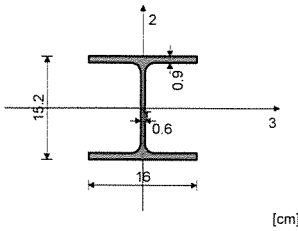
Tabele materialov

No	Naziv materiala	E[kN/m2]	μ	γ[kN/m3]	αt[1/C]	Em[kN/m2]	μm
1	Jeklo	2.100e+8	0.30	78.50	1.000e-5	2.100e+8	0.30

Seti gred

Set: 1 Prerez: IPBl 160, Fiktivna ekscentričnost

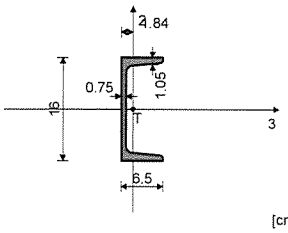
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - Jeklo	3.880e-3	1.324e-3	2.556e-3	1.230e-7	6.160e-6	1.670e-5



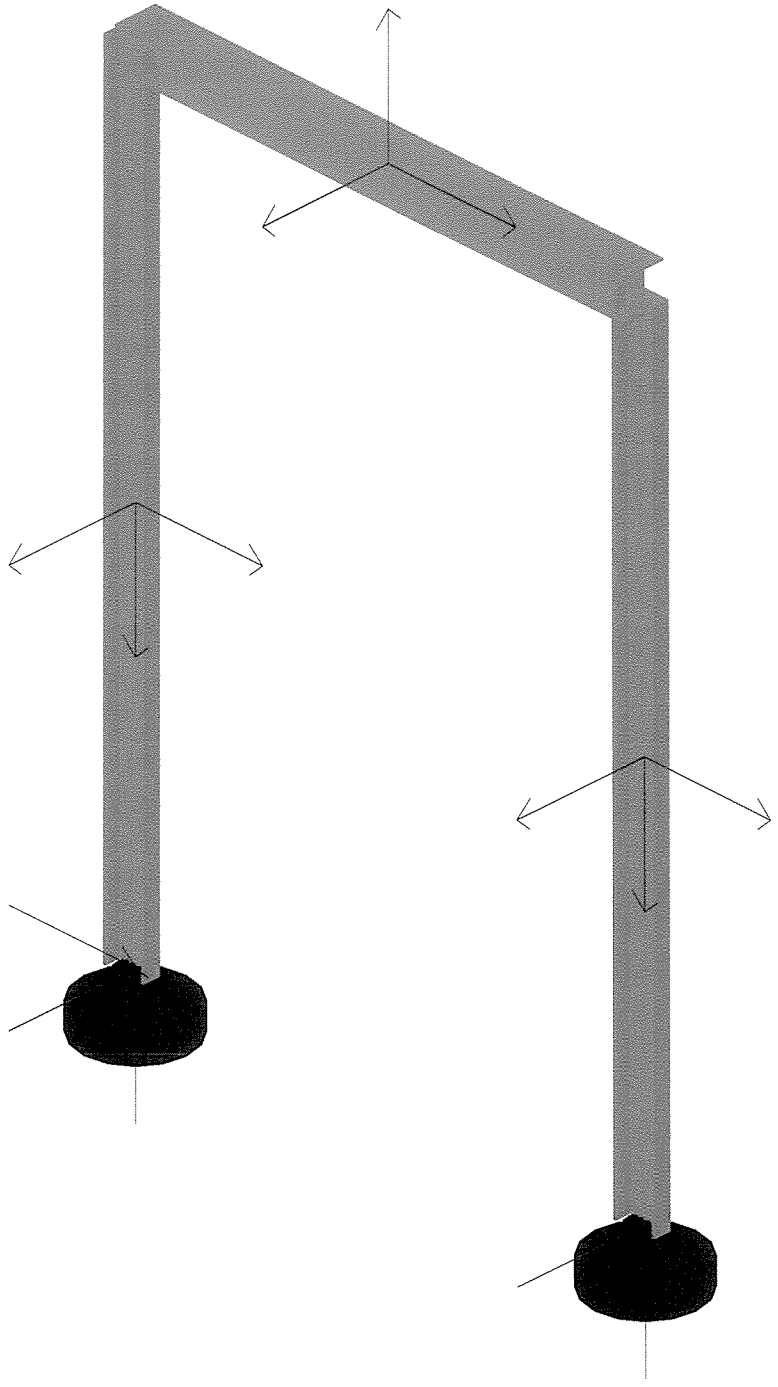
[cm]

Set: 2 Prerez: [160, Fiktivna ekscentričnost

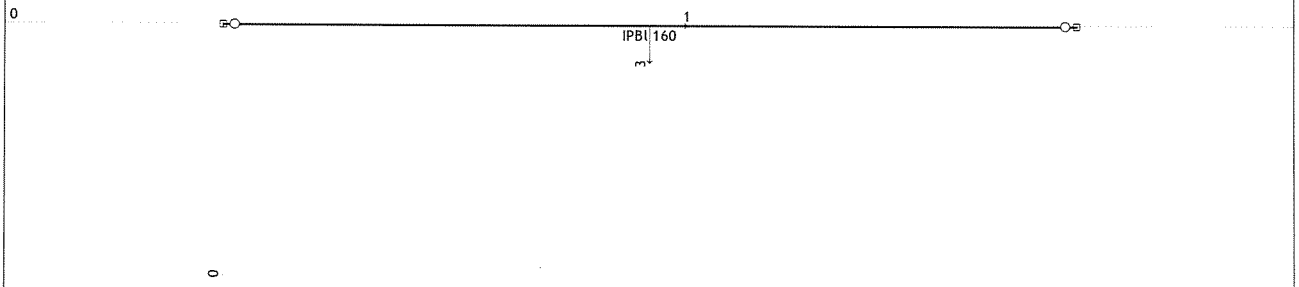
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - Jeklo	2.400e-3	1.172e-3	1.229e-3	7.390e-8	8.530e-7	9.250e-6



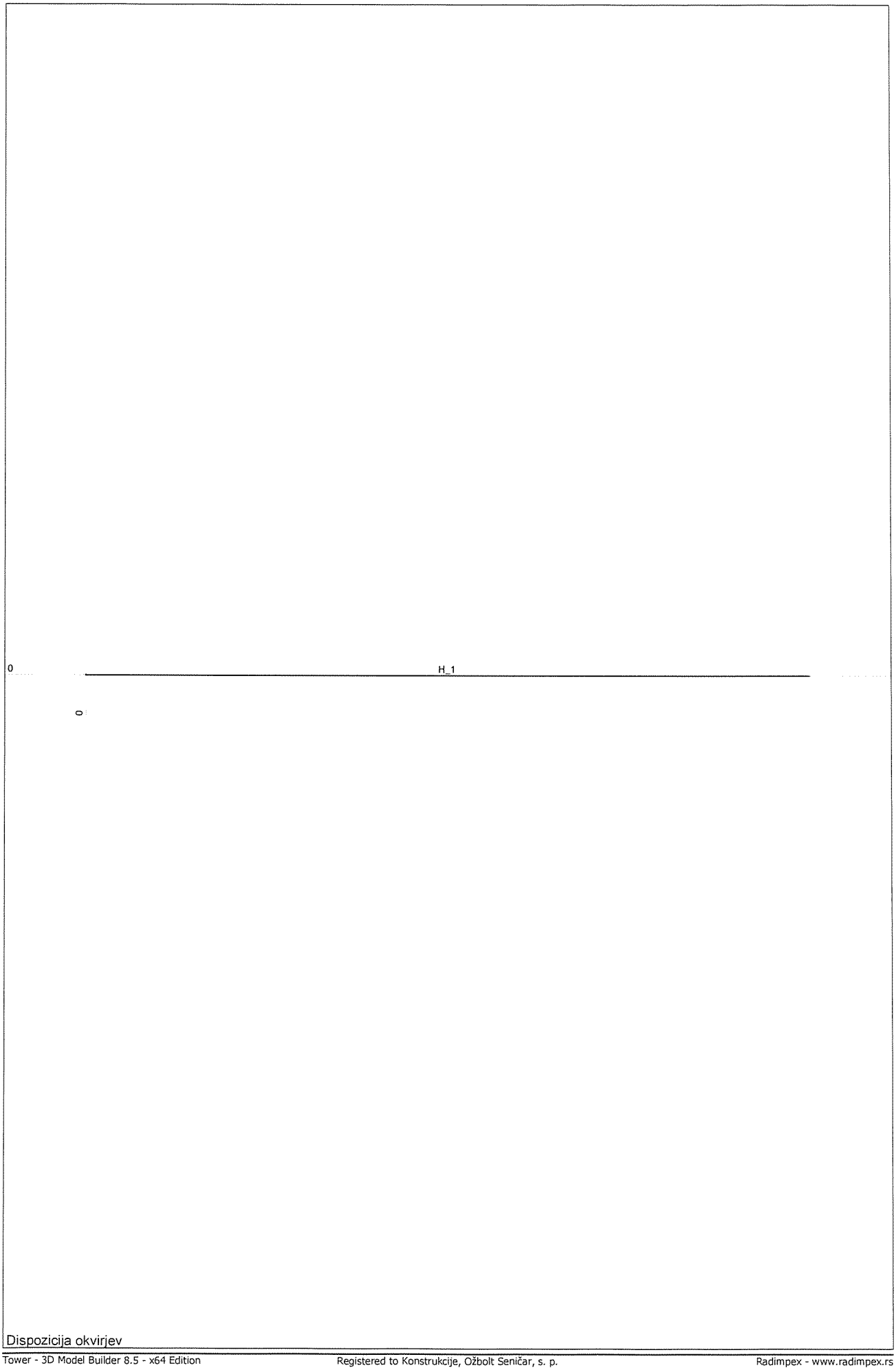
[cm]



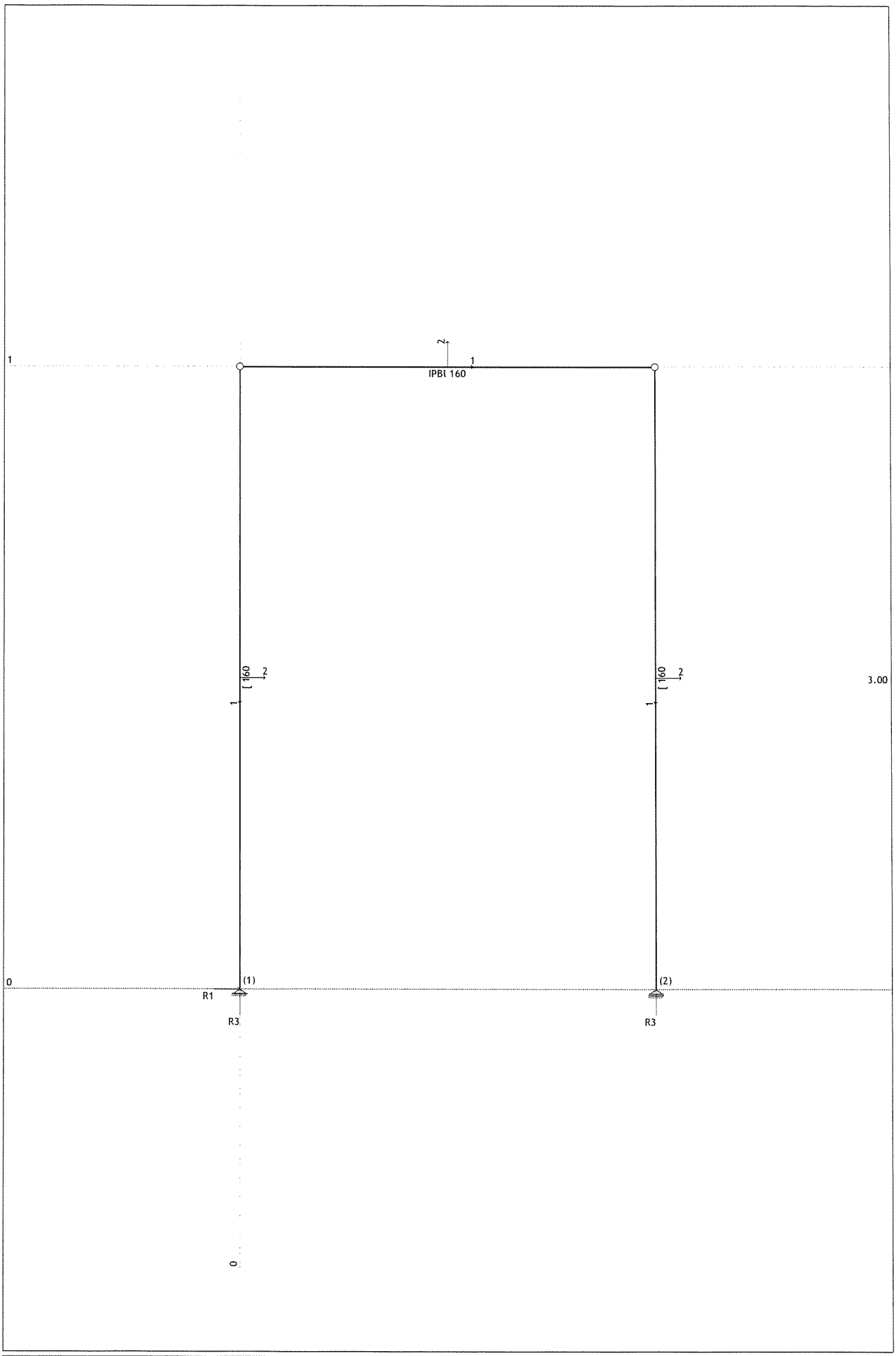
Izometrija


0
1
IPBL 160
3
0


0
(1)
R1
R2
(2)
R2
0



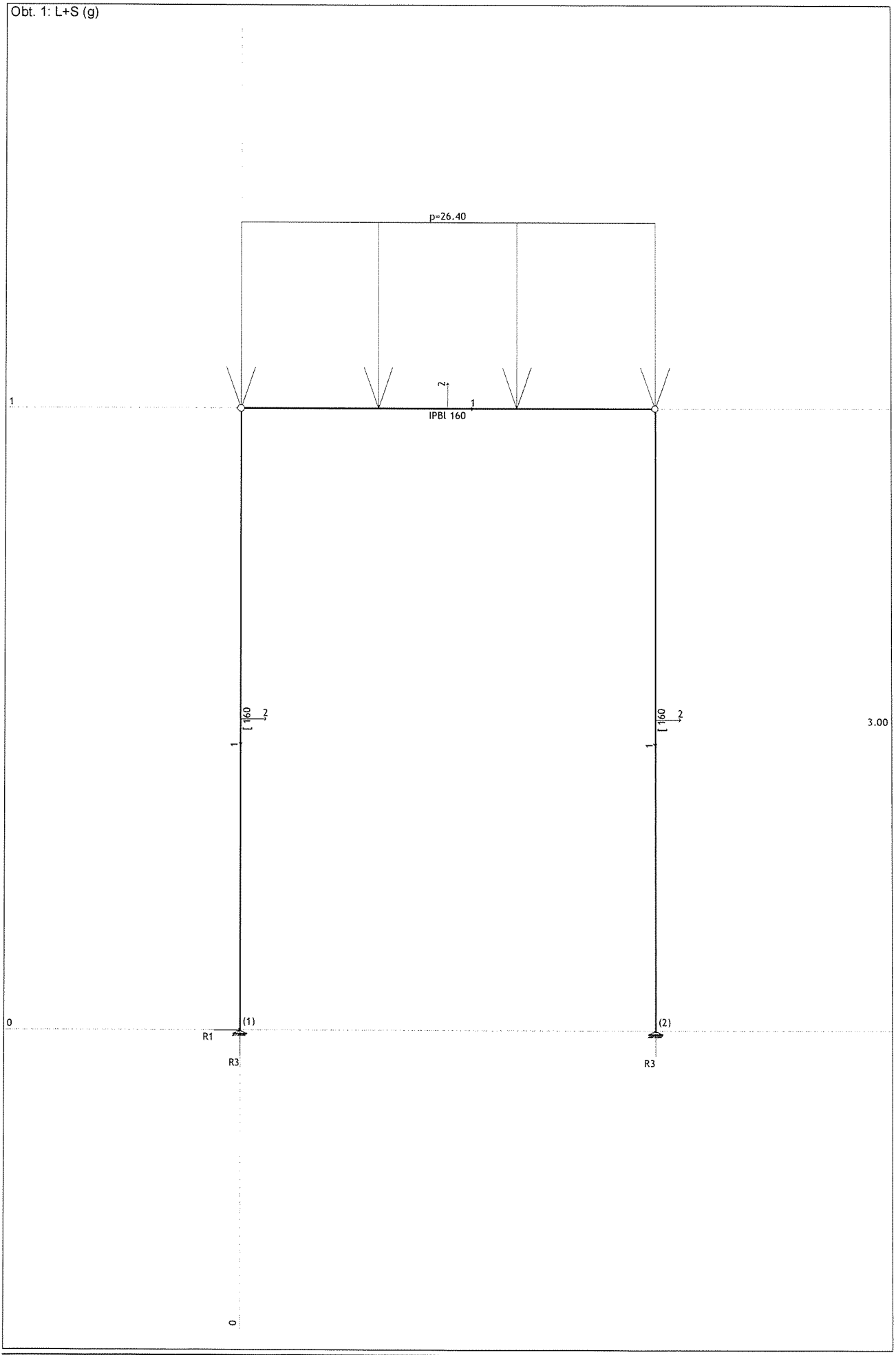
Dispozicija okvirjev


1
2
1
IPBl 160
[160
2
1
[160
2
1
3.00
0
(1)
(2)
R1
R3
R3
0

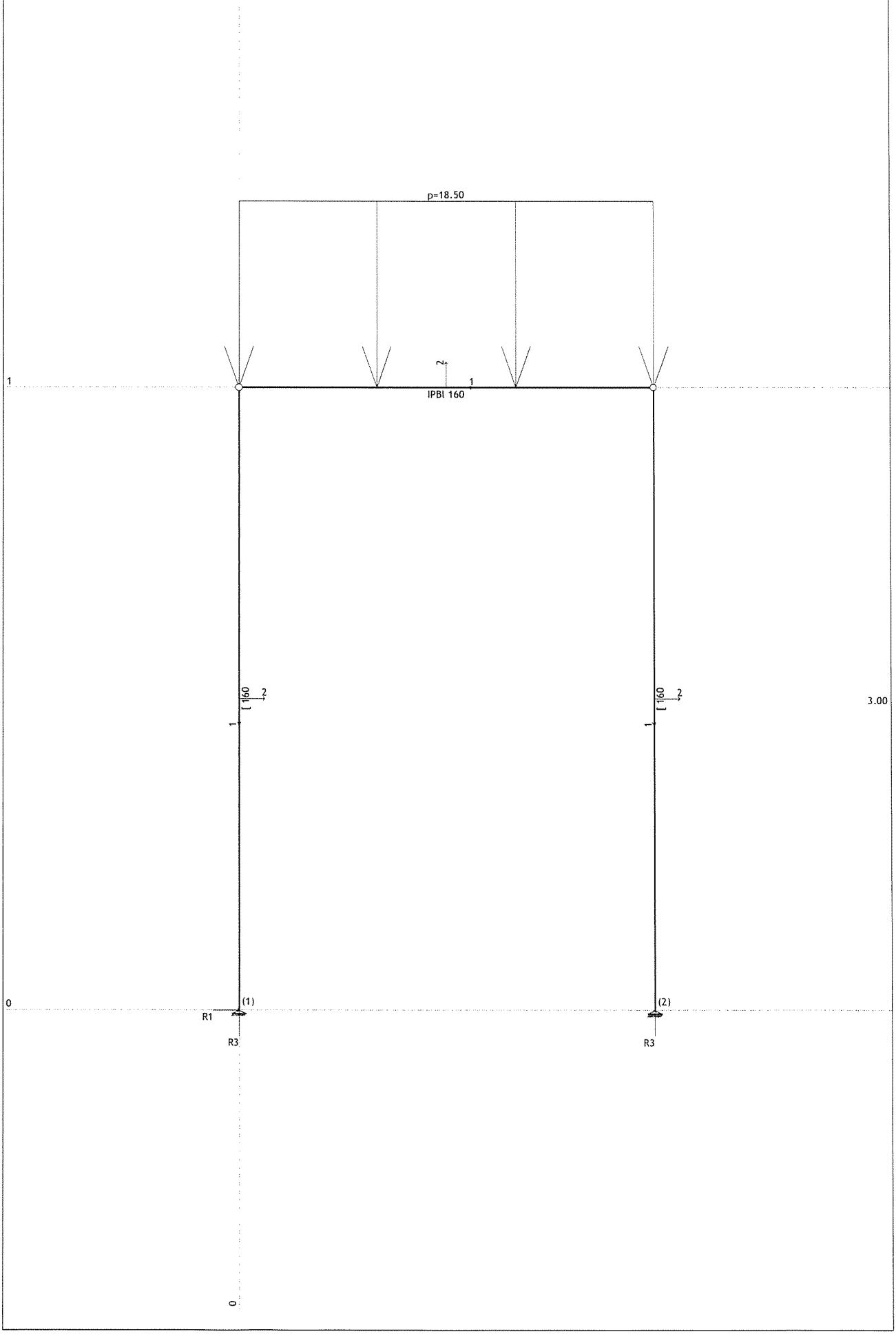
Vhodni podatki - Obtežba

Lista obtežnih primerov

LC	Naziv
1	L+S (g)
2	Ka
3	Komb.: 1.35xI+1.5xII
4	Komb.: I+1.5xII
5	Komb.: 1.35xI
6	Komb.: I

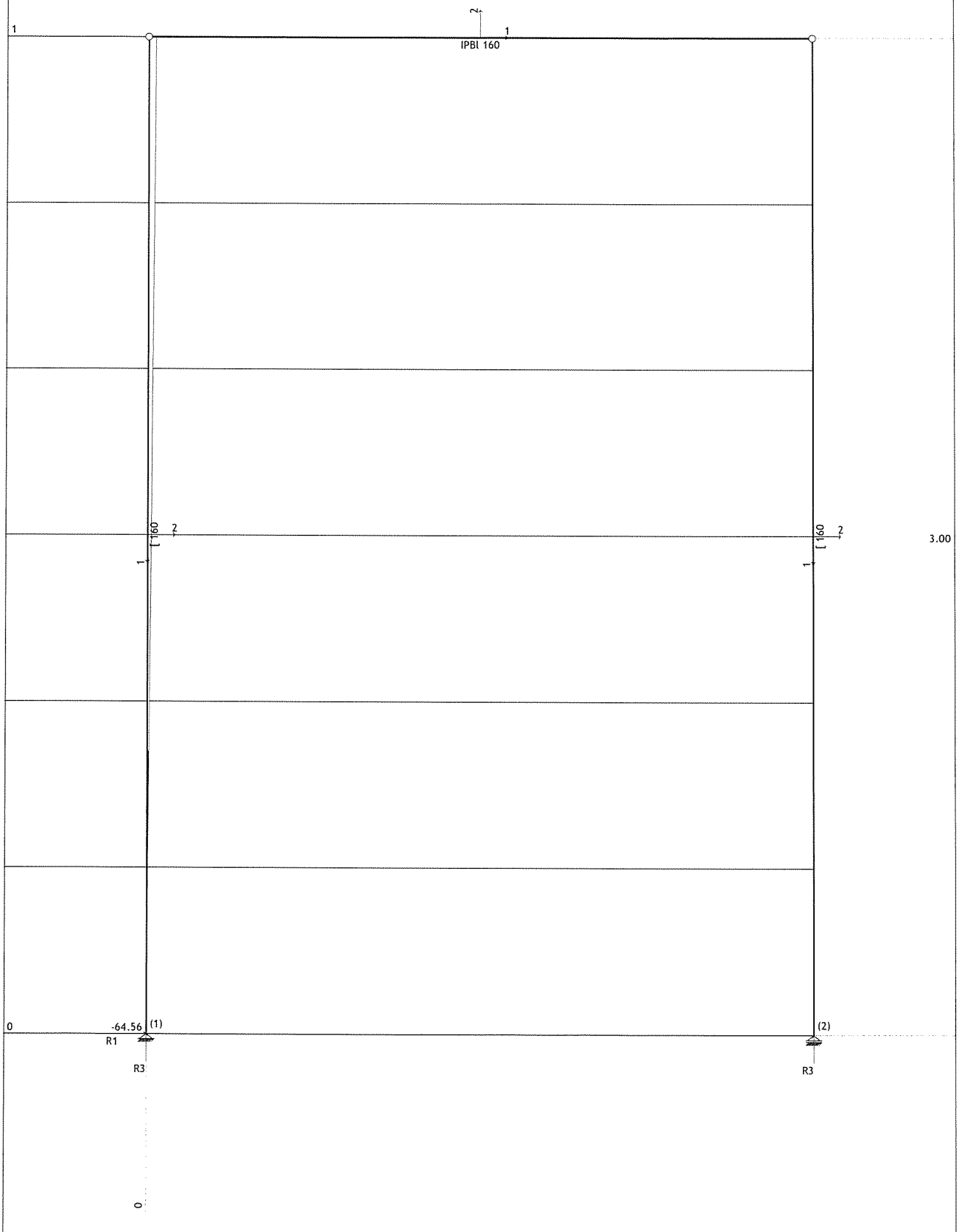

Obt. 1: L+S (g)
p=26.40
2
1
IPBl 160
1
2
[160
1
2
[160
1
3.00
0
(1)
(2)
R1
R3
R3
0

Obt. 2: Ka

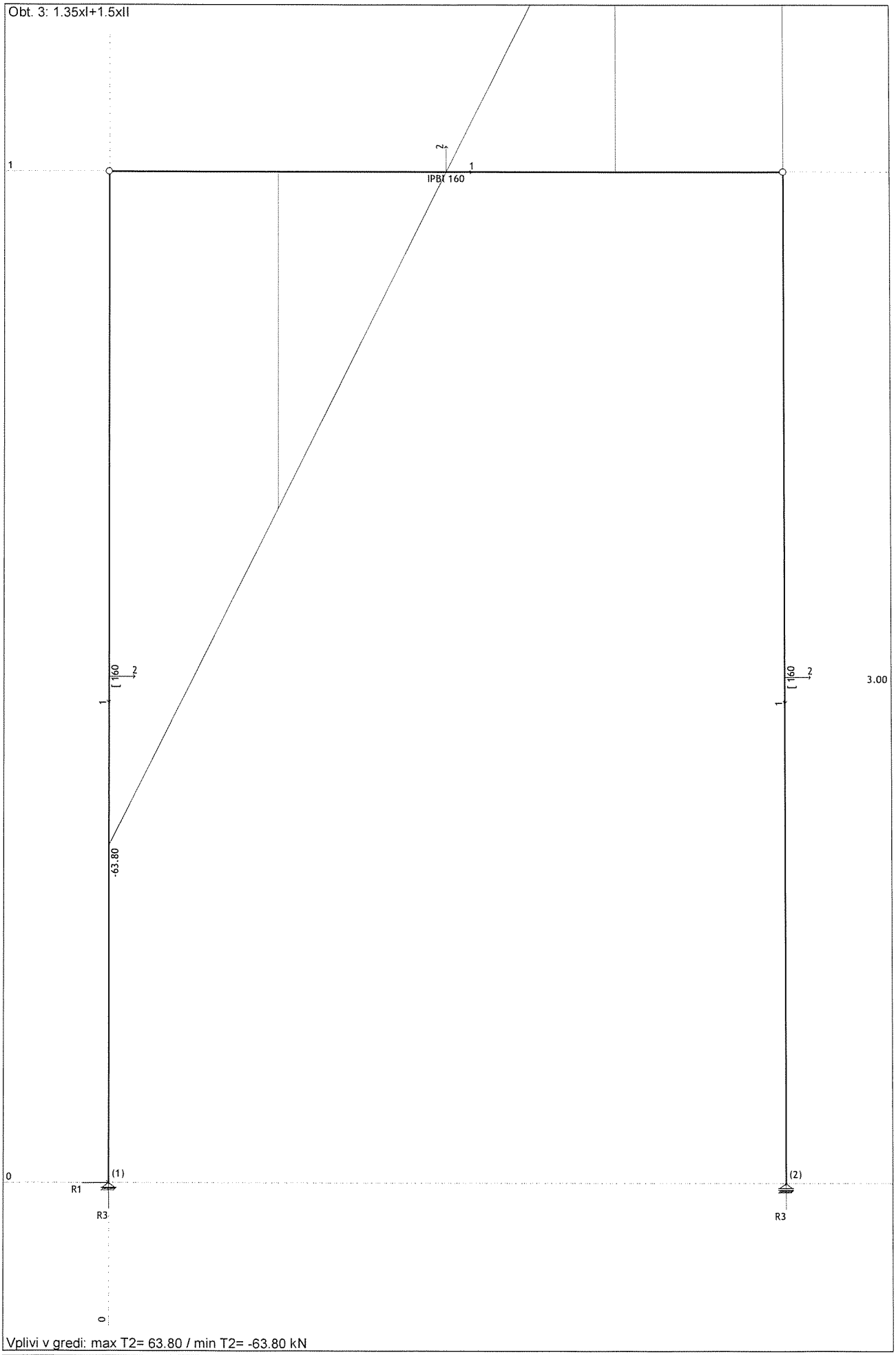


Statični preračun

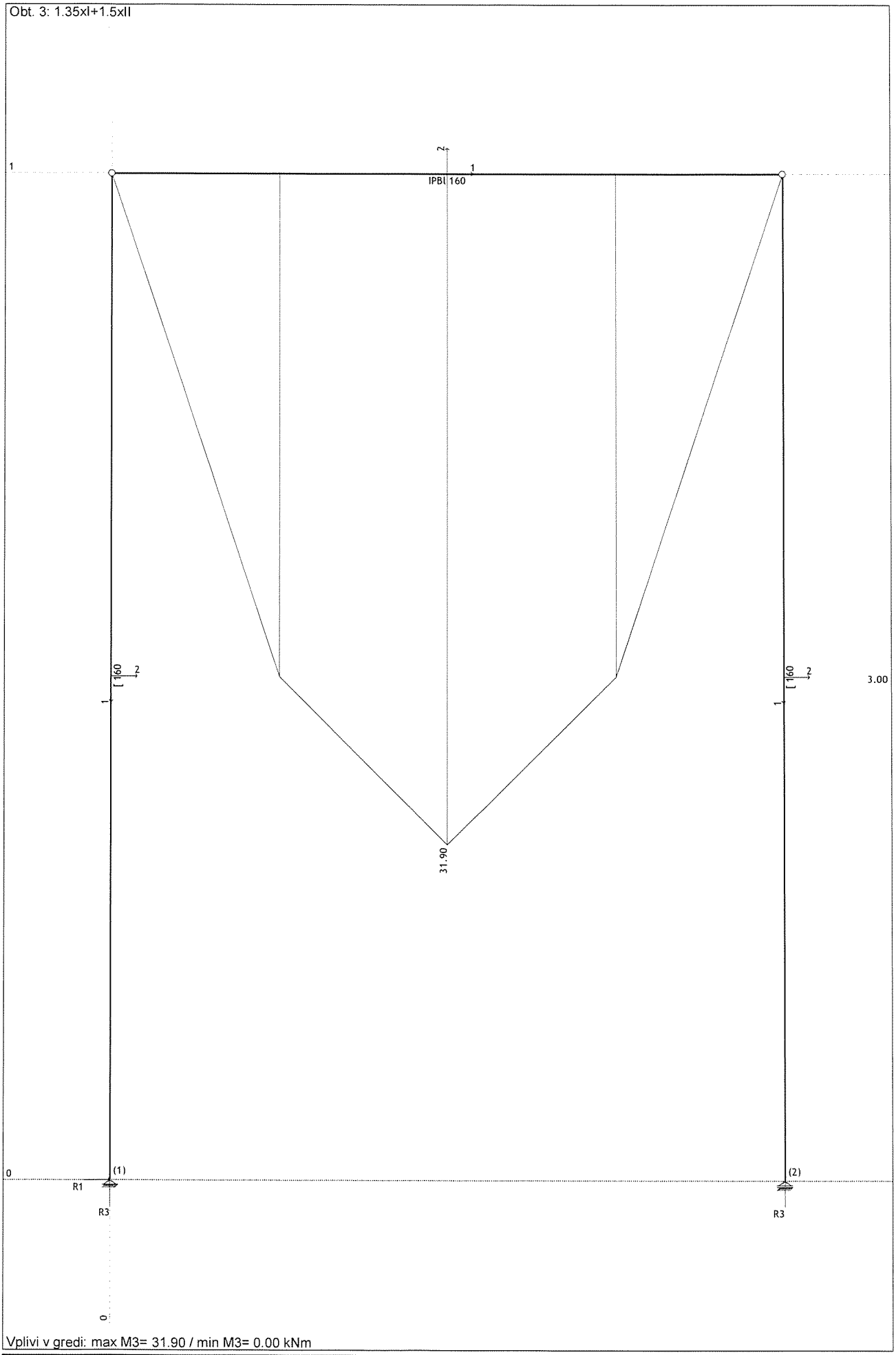
Obt. 3: 1.35xI+1.5xII



Vplivi v gredi: max N1= 0.00 / min N1= -64.56 kN

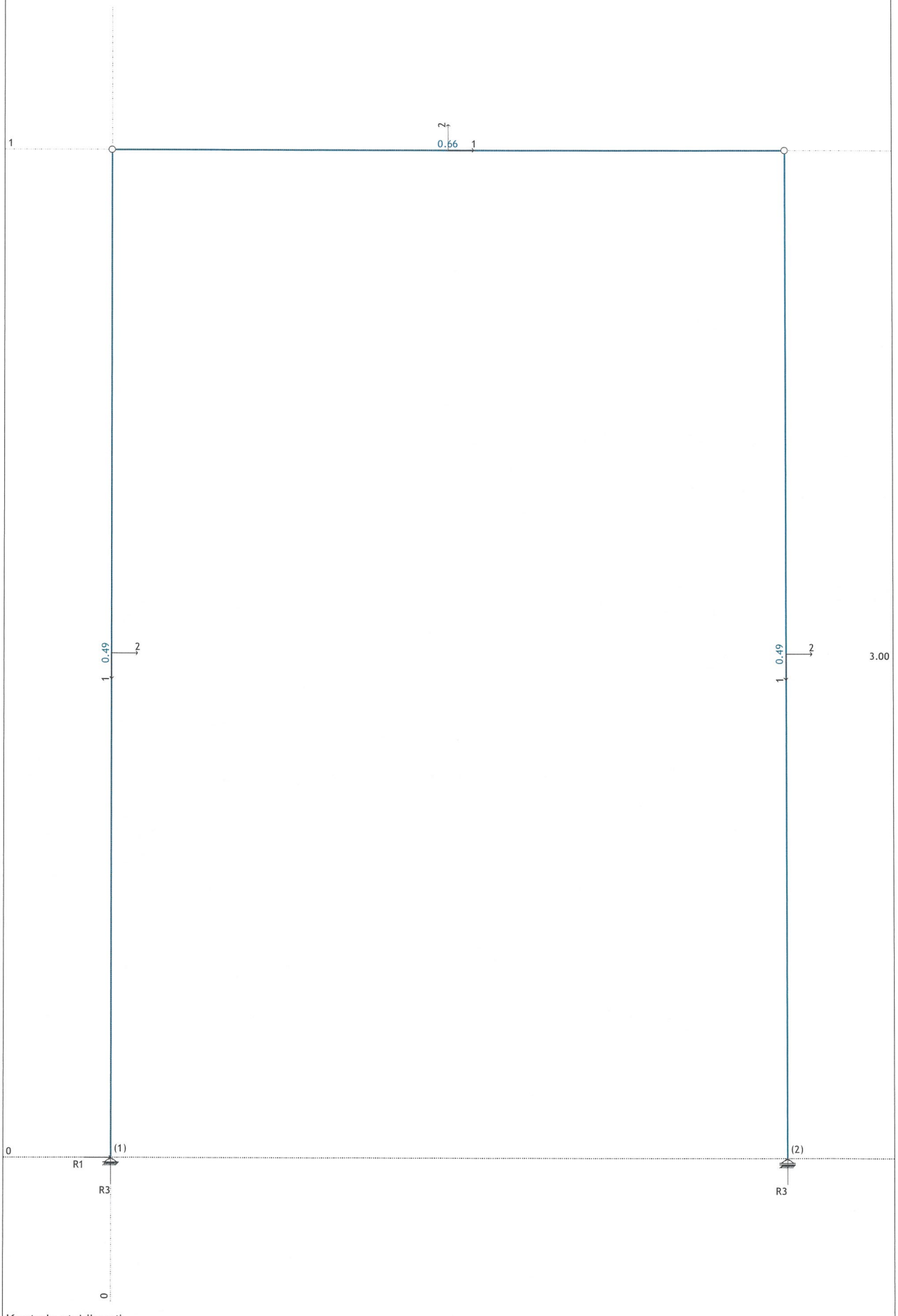


Vplivi v gredi: max T2= 63.80 / min T2= -63.80 kN



Vplivi v gredi: max M3= 31.90 / min M3= 0.00 kNm

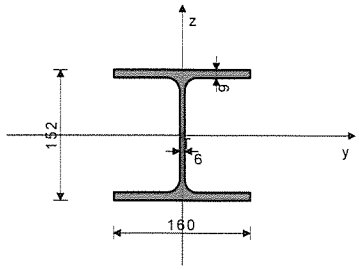
Dimenzioniranje (jeklo)



Kontrola stabilnosti

PALICA 4-3
PREČNI PREREZ: IPBl 160 [S 235] [Set: 1]
EUROCODE 3 (ENV)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



Ax =	38.800 cm2
Ay =	25.560 cm2
Az =	13.240 cm2
Ix =	12.300 cm4
Iy =	1670.0 cm4
Iz =	616.00 cm4
Wy =	219.74 cm3
Wz =	77.000 cm3
Wy,pl =	237.43 cm3
Wz,pl =	115.20 cm3
γM0 =	1.000
γM1 =	1.100
γM2 =	1.250
Anet/A =	0.900

(fy = 23.5 kN/cm2, fu = 36.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB
3. γ=0.66 4. γ=0.56 5. γ=0.37
6. γ=0.28

PALICA IZPOSTAVLJENA UPOGIBU
(obtežni primer 3, na 100.0 cm od začetka palice)

Upogibni moment okoli y osi	Msd_y =	31.901 kNm
Sistemska dolžina palice	L =	200.00 cm

5.3 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

5.4 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
5.4.5 Upogib y-y

Računski plastični moment	Mpl.Rd =	55.797 kNm
Računska nos.na lokalno izbočitev	Mo.Rd =	46.944 kNm
Računski elastični moment	Mel.Rd =	51.638 kNm
Računska nosilnost na upogib	Mc.Rd =	55.797 kNm

Pogoj 5.17: Msd_y <= Mc.Rd_y (31.90 <= 55.80)

5.5 NOSILNOST ELEMENTOV
5.5.2 Bočna zvrnitev upogibnih nosilcev

Koeficient	C1 =	1.132
Koeficient	C2 =	0.459
Koeficient	C3 =	0.525
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000
Koordinata	zg =	0.000 cm
Koordinata	zj =	0.000 cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	200.00 cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	31410 cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	327.41 kNm
Koeficient	βw =	1.000
Koeficient imperf.	αLT =	0.210
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.413
Koeficient zmanjšanja	χLT =	0.949
Računska uklonska nosilnost	Mb.Rd =	48.157 kNm

Pogoj 5.48: Msd_y <= Mb.Rd (31.90 <= 48.16)

5.7 VNOS KONCENTRIRANIH SIL V STOJINO
5.7.7 Uklon pasnice v smeri stojine

Koeficient(razred pasnice 1)	k =	0.300
Površina stojine	Aw =	9.120 cm2
Površina tlač.pasnice	Afc =	14.400 cm2

Preprečen je uklon pasnice v smeri stojine
Pogoj 5.80: (22.33 <= 213.35)

KONTROLA STRIŽNE NOSILNOSTI
(obtežni primer 3, na 20.0 cm od začetka palice)

Prečna sila v z smeri	Vsd_z =	-51.041 kN
Upogibni moment okoli y osi	Msd_y =	9.570 kNm
Sistemska dolžina palice	L =	200.00 cm

5.4 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
5.4.6 Strig

Računska plast.nos.na strig z-z	Vpl.Rd =	109.08 kN

Pogoj 5.20: Vsd_z <= Vpl.Rd_z (51.04 <= 109.08)

5.6 LOKALNO IZBOČENJE ZARADI STRIGA
za strig v ravnini z-z

Višina stojine	d =	13.400 cm
Debelina stojine	tw =	0.600 cm

Ni prečnih ojačitev v sredini

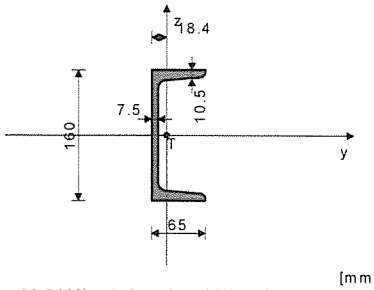
Koeficient izbočenja pri strigu	k_τ =	5.340

Ni potrebna kontrola izbočenja zaradi striga
Pogoj: d / tw <= 69 ε (22.33 <= 69.00)

PALICA 1-3

PREČNI PREREZ: [160 [S 235] [Set: 2]
EUROCODE 3 (ENV)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



Ax =	24.000 cm2
Ay =	12.285 cm2
Az =	11.715 cm2
Ix =	7.390 cm4
Iy =	925.00 cm4
Iz =	85.300 cm4
Wy =	115.62 cm3
Wz =	18.305 cm3
Wy,pl =	138.26 cm3
Wz,pl =	39.215 cm3
γM0 =	1.000
γM1 =	1.100
γM2 =	1.250
Anet/A =	0.900

(fy = 23.5 kN/cm2, fu = 36.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

3. γ=0.49 4. γ=0.41 5. γ=0.28
6. γ=0.20

PALICA IZPOSTAVLJENA CENTRIČNEMU TLAKU
(obtežni primer 3, konec palice)

Računska osna sila	Nsd =	-64.564 kN
Sistemska dolžina palice	L =	300.00 cm

5.3 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

5.4 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
5.4.4 Tlak

Plastična računska nosilnost	Npl.Rd =	564.00 kN
Računska nosilnost na tlak	Nc.Rd =	564.00 kN

Pogoj 5.16: Nsd <= Nc.Rd (64.56 <= 564.00)

5.5 NOSILNOST ELEMENTOV
5.5.1 Uklonska nosilnost

Uklonska dolžina y-y	l,y =	300.00 cm
Vztrajnostni radij y-y	i,y =	6.208 cm
Vitkost y-y	λ,y =	48.323
Relativna vitkost y-y	λ_y =	0.515
Uklonska krivulja za os y-y: C	α =	0.490
Koeficient nepopolnosti	χ,y =	0.835
Koeficient efektivnega prereza	βA =	1.000
Računska uklonska nosilnost	Nb.Rd_y =	428.01 kN

Pogoj 5.45: Nsd <= Nb.Rd_y (64.56 <= 428.01)

Uklonska dolžina z-z	l,z =	300.00 cm
Vztrajnostni radij z-z	i,z =	1.885 cm
Vitkost z-z	λ,z =	159.13
Relativna vitkost z-z	λ_z =	1.695
Uklonska krivulja za os z-z: C	α =	0.490
Koeficient nepopolnosti	χ,z =	0.259
Koeficient efektivnega prereza	βA =	1.000
Računska uklonska nosilnost	Nb.Rd_z =	132.82 kN

Pogoj 5.45: Nsd <= Nb.Rd_z (64.56 <= 132.82)

3	POPIS DEL Z OCENO INVESTICIJE

	Opis dela	EM	Količina	Cena/EM	Skupaj
3 . 1	Sidranje v betonski material s sidri in expazivno malto. Sidra premera 14 mm in dolžine 1,0 m. Sidra uvrtamo v obstoječe AB elemente 10 cm globoko.	kos	40,00	15,00	600,00
3 . 3	Dobava materiala ter vgradnja betona v vertikalne vezi V1. Beton kvalitete C25/30 XC1.	m3	0,67	400,00	267,20
3 . 4	Dobava materiala ter polaganje ravne in krivljene armature. Armatura kvalitete B500-B.	kg	151,70	2,50	379,25
3 . 5	Montaža in demontaža trostranega opaža vertikalni vezi, vključno z drobnim pritrdilnim materialom, podporno konstrukcijo ter žaganim lesom.	m2	10,02	40,00	400,80
3 . 6	Dobava materiala, izdelava ter vgradnja jeklene konstrukcije. Konstrukcija razreda EC2 po SIST 1090. Kvaliteta jekla je S235. Zaščita površine je temeljni ter krovni premaz po navodilih proizvajalca.	kg	237,00	6,00	1.422,00
3 . 7	Dobava materiala in podlivanje jeklenih konstrukcij s samorazlivno ekspanzivno malto kot ISOTAL ali podobno.	kos	2,00	50,00	100,00
	Konstrukcijska dela skupaj:	**EUR**			**3.169,25**

4	RISBE

1. Pozicijski načrt
1. Armaturni načrt
1.1. V1
2. Delavniški načrt
2.1. Nosilec 1
2.2. Nosilec 2