

# Projekt tipskog nadvožnjaka

---

Radošević, Mihovil

Undergraduate thesis / Završni rad

2020

*Degree Grantor / Ustanova koja je dodijelila akademski / stručni stupanj:*

**University of Split, Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy / Sveučilište u Splitu, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije**

*Permanent link / Trajna poveznica:* <https://um.nsk.hr/um:nbn:hr:123:756251>

*Rights / Prava:* [In copyright](#)/[Zaštićeno autorskim pravom.](#)

*Download date / Datum preuzimanja:* **2024-09-26**



*Repository / Repozitorij:*

[FCEAG Repository - Repository of the Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy, University of Split](#)



UNIVERSITY OF SPLIT



**SVEUČILIŠTE U SPLIT**  
**FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE**

# **ZAVRŠNI RAD**

**Mihovil Radošević**

**Split, 2020.**

**SVEUČILIŠTE U SPLITU**  
**FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE**

## **Projekt tipskog nadvožnjaka**

**Završni rad**

**Split, 2020.**

## **Projekt tipskog nadvožnjaka**

### ***Sažetak:***

U radu je prikazan glavni projekt nadvožnjaka preko autoceste. Nadvožnjak se sastoji od dva jednaka raspona (17 m) i polumontažne izvedbe. Stup između dva polja projektiran je kao "V" stup. Niveleta nadvožnjaka je oko 8.8 m iznad nivelete autoceste tako da ima dosta prostora za slobodan profil ispod nadvožnjaka. Projekt sadrži proračun uzdužnog, poprečnog nosača i stupa, te karakteristične građevinske nacрте i tehnički opis.

### ***Ključne riječi:***

Nadvožnjak, građevinski projekt, numerički model, proračun nosive konstrukcije.

## **Design of the overpass above highway**

### ***Abstract:***

This paper presents the main design of the overpass above highway. The structure is semi prefabricated and it consist of two equal span (17 m). middle pier is V- shapped. Elevation of the overpass is cca. 8.8 m above highway elevation and therefore leaves enough space for traffic beneath the overpass. The work includes the calculation of the longitudinally, transversely span griders and column, and characteristic construction plans as well as technical description of the construction.

### ***Keywords:***

Overpass, structural design, numerical model, design of bearing structure.

**SVEUČILIŠTE U SPLITU  
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE**

STUDIJ: **STRUČNI STUDIJ GRAĐEVINARSTVA**  
KANDIDAT: **Mihovil Radošević**  
BROJ INDEKSA: **1804**  
KATEDRA: **Katedra za betonske konstrukcije i mostove**  
PREDMET: **Mostovi**

**ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD**

Tema: Projekt tipskog nadvožnjaka

Opis zadatka: Potrebno je izraditi projekt s proračunom nadvožnjaka iznad autoceste. Nadvožnjak je armiranobetonski. Za rasponsku konstrukciju predviđeni su predgotovljeni, klasično armirani nosači T presjeka. Proračun provesti prema EC1, EC2.

U Splitu, ožujak 2020.

Voditelj Završnog rada:



Prof. dr. sc. Domagoj Matešan

# SADRŽAJ

<b>1. TEHNIČKI OPIS</b> .....	2
1.1 OPĆENITO.....	2
1.2 NOSIVA KONSTRUKCIJA .....	2
1.2.1 Rasponski sklop .....	2
1.2.2 Stup .....	3
1.2.3 Upornjaci .....	3
1.3 OPREMA I JOŠ NEKA RJEŠENJA.....	4
1.3.1 Pješačka staza .....	4
1.3.2 Hidroizolacija .....	4
1.3.3 Zastor .....	4
1.3.4 Prijelazne naprave .....	5
1.3.5 Ležajevi.....	5
1.3.6 Odvodnja .....	5
1.3.7 Ograda .....	5
1.3.8 Vođenje elektro i TT instalacija .....	5
1.3.9 Uređenje pokosa nasipa .....	6
1.3.10 Uređenje okoliša .....	6
1.3.11 Probno opterećenje .....	6
1.3.12 Održavanje objekta .....	6
<b>2. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG RASPONSKOG NOSAČA</b> .....	7
2.1 PREDGOVOR .....	7
2.2 PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA PRIJE SPREZANJA S KOLNIČKOM PLOČOM .....	8
2.3 NUMERIČKI MODEL .....	14
2.4 OPTEREĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA .....	19
2.5 PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA S PLOČOM .....	31
2.6 ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE .....	38
2.7 SKICA ARMATURE SREDNJEG NOSAČA .....	40
<b>3. PREDMJER RADOVA</b> .....	41
3.1 DONJI USTROJ .....	41
3.2 GORNJI USTROJ .....	42
<b>4. TROŠKOVNIK</b> .....	44
<b>5. GRAFIČKI PRILOZI</b> .....	49
<b>6. LITERATURA</b> .....	50

# 1. TEHNIČKI OPIS

## 1.1 OPĆENITO

Nadvožnjak "MR-1" omogućava prijelaz lokalne ceste preko autoceste. Os lokalne ceste, odnosno os nadvožnjaka, siječe os autoceste pod kutom  $90^\circ$ . Na mjestu prijelaza autocesta je u usjeku  $\sim 8.80$  m. Nadvožnjak ima dva raspona veličine  $17 + 17 = 34$  m, sa stupom lociranim u osi autoceste. U odnosu na os lokalne ceste, početak objekta je na ST 1+500.00 i završetak na ST 1+543.80, pa ukupna duljina nadvožnjaka iznosi 43.80 m.

U poprečnoj dispoziciji objekt ima dvije prometne trake širine po 3.5 m, te dvije uzdignute pješačke staze širine po 1.0 m i prostore širine od po 0.25 m za smještaj ograde. Širina kolnika na objektu iznosi 7.0 m, širina objekta između ograda iznosi 9.0 m, dok ukupna širina nadvožnjaka iznosi 9.5 m. Kolnik ima jednostrešni poprečni nagib od 2.5 %, dok nagibi pješačkih staza, uzdignutih za 0.20 m iznad razine kolnika, iznose po 2.0 % prema kolniku.

## 1.2 NOSIVA KONSTRUKCIJA

### 1.2.1 Rasponski sklop

Predviđeni su predgotovljeni, klasično armirani nosači **T** presjeka. Usvojeno je 7 nosača u poprečnoj dispoziciji nadvožnjaka. Unutrašnji nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.65 m. S monolitnom pločom iznad njih debljine 0.20 m, ukupna visina ovih nosača iznosi 0.85 m. Rubni nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.85 m.

Širina gornje pojasnice unutrašnjih nosača iznosi 1.25 m, dok je širina gornje pojasnice rubnih nosača 1.05 m. Širina hrbta iznosi 0.40 m i stalna je po visini i duljini nosača. Nosači su položeni jedan do drugoga, tako da su im pojasnice na razmaku od oko 2.0 cm. Ovakvo rješenje nosača omogućava izvedbu monolitnog dijela kolničke ploče bez ikakve potrebne oplata.

Nakon montaže uzdužnih nosača, vrši se betoniranje poprečnih nosača i kolničke ploče.

Nakon sprezanja s kolničkom pločom debljine 0.20 m, ukupna visina rasponskog sklopa iznosi 0.85 m. Kolnička ploča je formirana od monolitnog dijela debljine 0.20 m i gornjeg pojasa T nosača, koji su međusobno spregnuti.

Iznad upornjaka i stupova uzdužne grede su povezane i ukrućene poprečnim nosačima. Poprečni nosači iznad stupova su širine 1.40 m i visine 0.75 m, dok su nosači iznad upornjaka širine 0.70 m i visine 0.70 m. Radi prolaza cijevi za odvodnju, u poprečnim nosačima treba ostaviti otvore prema detaljima iz projekta. U poprečnim nosačima iznad upornjaka treba ostaviti niše za ugradnju prijelazne naprave, također prema detaljima iz projekta.

### *1.2.2 Stup*

Predviđen je relativno jednostavan i racionalan stup, s naglaskom na njegovo oblikovanje. Visine stupa u osi iznosi 8.64 m, a širina stupa uzduž osi mosta je konstanta i iznosi 0.70 m. Ostale profilacije stupa vidljive su u projektu. Vrh stupa je kruto vezan s rasponskom konstrukcijom. Ovo omogućava prilično dobra kvaliteta temeljnog tla. Uzdužni i poprečni nagibi gornje plohe stupa prate ogovarajuće nagibe kolnika ceste na tom mjestu.

Stup je temeljen na temelju samcu, tlocrtnih dimenzija  $6.00 \times 5.00$  m i visine 1.00 m. Nakon uređenje podloge izvesti sloj podbetona (C12/15) debljine 0.15 m.

### *B.3 Upornjaci*

Predviđeni su klasični puni upornjaci s paralelnim krilima kruto vezanim sa stupom upornjaka. Debljina stupa upornjaka iznosi 0.70 m, a krila 0.70 m. Visina temelja stupa upornjaka iznosi 0.80 m, a visina temelja krila 0.80 m.

Sve plohe upornjaka u dodiru s tlom treba hidroizolirati prema projektu. Iza upornjaka izvesti drenažu i kameni drenažni "klin" prema priloženim crtežima i pravilima struke. Prijelazne ploče su duljina 4.00 m i debljine 0.25 m, s uzdužnim padom od 10% prema trupu ceste. Na nasipu ispod prijelazne ploče postići zbijenost  $MS \geq 80$  MPa.



## **1.3 OPREMA I JOŠ NEKA RJEŠENJA**

### *1.3.1 Pješačka staza*

Pješačka se staza formira nakon izrade hidroizolacije kolničke ploče. Najprije se izvode tanjurasta sidra za vezu kolničke ploče, vijenca i betona pješačke staze, a u svemu prema predviđenim rješenjima. Nakon toga se ugrađuju kameni rubnjaci u sloj cementnog morta. Potom se montiraju betonski elementi vijenca.

### *1.3.2 Hidroizolacija*

Za hidroizolaciju kolničke ploče, predviđena je kvalitetna jednoslojna hidroizolacija iz zavarenih bitumenskih traka debljine 5mm.

Plohe stupa i upornjaka koje su u dodiru s tlom hidroizolirati će se s dva sloja specijalnog bezbojnog vodonepropusnog premaza na bazi polimera, koji penetrira u beton, a u svemu prema projektu betona. Izvedba hidroizolacije po pravilima struke i uputama proizvođača premaza.

### *1.3.3 Zastor*

Zastor na kolničkoj ploči rasponske konstrukcije formira zaštitni sloj asfaltbetona AB 8 debljine 3 cm, ugrađen iznad hidroizolacije (kao njena zaštita), te habajući sloj asfaltbetona AB 11s debljine 4 cm. Kakvoća i kontrola asfaltbetona u svemu treba zadovoljavati važeće norme i pravila struke, kao i sama izvedba asfaltnih slojeva.

Na spojevima asfaltbetona s rubnjakom i prijelaznom napravom, u zastoru ostaviti reške dubine sve do hidroizolacije i širine 2 cm, a prema detaljima u projektu. Reške zaliti masom za zalijevanje reški, koja mora biti trajnoelastična i vodonepropusna.

Za trup ceste između krila upornjaka predviđena su rješenja sukladna onima na prilaznim dijelovima ceste.

#### *1.3.4 Prijelazne naprave*

Predviđene su uobičajene vodonepropusne prijelazne naprave, koje udovoljavaju svim tehničkim zahtjevima, s mogućnošću dilatiranja do  $\pm 40$  mm.

#### *1.3.5 Ležajevi*

Nad upornjacima su predviđena po dva klasična elastomerna ležaja, koji također trebaju udovoljavati svim tehničkim zahtjevima.

Ležajevi su oslonjeni na uzdignute betonske klupice, čime je omogućeno umetanje preša ispod rasponskih nosača, njihovo odizanje i izmjena ležajeva.

#### *1.3.6 Odvodnja*

Predviđen je zatvoreni sustav odvodnje. Naime, vode s kolnika prihvaćaju se preko slivnika u sabirnu odvodnu cijev, te iza krila odvede u sabirnu šahtu.

#### *1.3.7 Ograda*

Pješačka ograda objekta predviđena je iz čeličnih cijevi, s rješenjima prema projektu. Ograda je usidrena u monolitni beton pješačke staze, a visine je 1.10 m. Treba imati uzornu geometriju, jer o njenom izgledu umnogome ovisi ukupni estetski dojam objekta.

Na dijelu poprečnog profila autoceste, predviđena je metalna zaštitna ograda prema važećim propisima i uzancama.

#### *C.8 Vođenje elektro i TT instalacija*

Elektro i TT instalacije vođene su kroz PVC cijevi  $\phi 160$  mm, koje su ugrađene u pješačke staze s obje strane objekta.

### *1.3.9 Uređenje pokosa nasipa*

Pokose nasipa izvesti nagiba 1:1.5, uz lagano nabijanje. Pokose treba zatravniti i hortikulturno zasaditi raslinjem iz okoliša, tako da se što bolje uklope u postojeći ambijent. Pokosi trebaju biti stabilni i otporni na djelovanje atmosferilija, uz primjeren izgled i uklapanje u okoliš.

### *1.3.10 Uređenje okoliša*

Nakon izgradnje predmetne građevine, potrebno je izvršiti sanaciju okoliša gradilišta kako bi se građevina što bolje uklopila u postojeći prirodni ambijent.

### *1.3.11 Probno opterećenje*

Prije stavljanja objekta u uporabu, potrebno je izvršiti probno ispitivanje glavne rasponske konstrukcije objekta, a sukladno važećim propisima.

### *1.3.12 Održavanje objekta*

Objekt se treba održavati u stanju projektom predviđene sigurnosti i funkcionalnosti, a sukladno odredbama odgovarajućih zakona, normativa i pravila struke.

## **2. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG RASPONSKOG NOSAČA**

### **2.1 PREDGOVOR**

Svi su proračuni provedeni sukladno važećim normama, propisima i pravilima struke. Ovisno o realnoj potrebi, korišteni su pojednostavljeni inženjerski modeli ili složeniji računski modeli na bazi MKE.

Pri proračunu sila i dimenzioniranju vođeno je računa o utjecajima načina građenja i drugim specifičnostima, a sve u svrhu postizanja dostatne sigurnosti građevine.

Za proračun rasponske konstrukcije na utjecanje prometnog opterećenja, korišten je prostorni štapni model konstrukcije.

Pri dimenzioniranju pojedinih elemenata konstrukcije, dio sila je određen u skladu s teorijom preraspodjele (adaptacije), a sva su dimenzioniranja provedena prema graničnim stanjima.

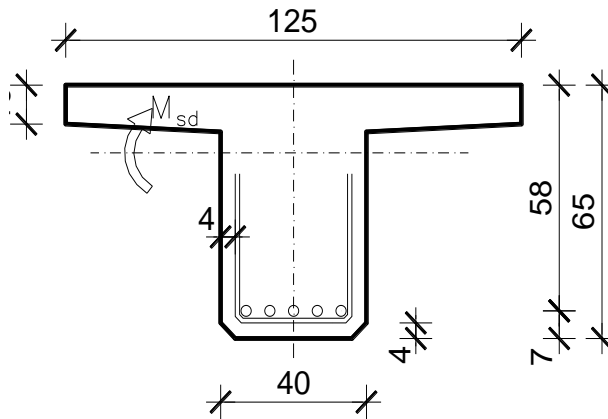
Za sve armirane elemente korištena je rebrasta armatura B 450C.



Sile od vlastite težine nosača	Sile od težine kolničke ploče (jedan nosač)
$g_n = 0.352 \cdot 25.5 = 8.976 \text{ kN/m'}$ $R_{g1}^A = R_{g1}^B = \frac{g_n \cdot l}{2} = \frac{8.976 \cdot 16.08}{2} = 72.17 \text{ kN}$ $M_{g1}^{1/2} = \frac{g_n \cdot l^2}{8} = \frac{8.976 \cdot 16.08^2}{8} = 290.11 \text{ kNm}$ $V_{g1} = R_{g1}^A = 72.17 \text{ kN}$	$g_{pl} = 0.2 \cdot 1.27 \cdot 25.5 = 6.477 \text{ kN/m'}$ $R_{g2}^A = R_{g2}^B = \frac{g_{pl} \cdot l}{2} = \frac{6.477 \cdot 16.08}{2} = 52.08 \text{ kN}$ $M_{g2}^{1/2} = \frac{g_{pl} \cdot l^2}{8} = \frac{6.477 \cdot 16.08^2}{8} = 209.34 \text{ kNm}$ $V_{g2} = R_{g2}^A = 52.08$

### Dimenzioniranje za fazu prije sprezanja nosača i ploče

#### Dimenzioniranje na moment savijanja



C 30/37  $\Rightarrow f_{ck} = 40 \text{ MPa} \Rightarrow$   
 $f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40}{1.5} = 26.67 \text{ MPa}$   
 B450C  $\Rightarrow f_{yk} = 450 \text{ MPa} \Rightarrow$   
 $f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$   
 $d = 58 \text{ cm}$   
 $b = 125 \text{ cm}$

$M_{g1} = 290.11 \text{ kNm}; \quad M_{g2} = 209.34 \text{ kNm}$   
 $M_{sd} = \gamma_g \cdot (M_{g1} + M_{g2}) = 1.35 \cdot (290.11 + 209.34) = 674.26 \text{ kNm}$

$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{67426}{125 \cdot 58^2 \cdot 2} = 0.080$

za  $\epsilon_{s1} = 10\text{‰}$ ;

očitano:  $\epsilon_{c2} = 1.9\text{‰}$ ;  $\xi = 0.16$ ;  $\zeta = 0.941$

$x = \xi \cdot d = 0.16 \cdot 58 = 9.28 \text{ cm} < h_{pl} = 10 \text{ cm}$

$A_{s1,1} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{67426}{0.941 \cdot 58 \cdot 391.3} = 31.57 \text{ cm}^2$

Tablice za dimenzioniranje na moment savijanja

Lom preko betona  $\epsilon_{c2}=3.5\%$

$\epsilon_{c2}$ [%]	$\epsilon_{s1}$ [%]	$\xi = x/d$	$\zeta = z/d$	$\omega_1$	$K_d$	$\mu_{sds}$
3.5	20.0	0.149	0.938	0.102	3.225	0.096
3.5	19.5	0.152	0.937	0.105	3.193	0.098
3.5	19.0	0.156	0.935	0.107	3.161	0.100
3.5	18.5	0.159	0.934	0.109	3.128	0.102
3.5	18.0	0.163	0.932	0.112	3.094	0.104
3.5	17.5	0.167	0.931	0.115	3.061	0.107
3.5	17.0	0.171	0.929	0.117	3.027	0.109
3.5	16.5	0.175	0.927	0.120	2.993	0.112
3.5	16.0	0.179	0.925	0.124	2.958	0.114
3.5	15.5	0.184	0.923	0.127	2.923	0.117
3.5	15.0	0.189	0.921	0.130	2.888	0.120
3.5	14.5	0.194	0.919	0.134	2.852	0.123
3.5	14.0	0.200	0.917	0.138	2.815	0.126
3.5	13.5	0.206	0.914	0.142	2.778	0.130
3.5	13.0	0.212	0.912	0.146	2.741	0.133
3.5	12.5	0.219	0.909	0.151	2.703	0.137
3.5	11.5	0.233	0.903	0.161	2.626	0.145
3.5	11.0	0.241	0.900	0.166	2.587	0.149
3.5	10.5	0.250	0.896	0.172	2.547	0.154
3.5	9.5	0.269	0.888	0.185	2.465	0.165
3.5	9.0	0.280	0.884	0.193	2.424	0.170
3.5	8.5	0.292	0.879	0.201	2.381	0.176
3.5	8.0	0.304	0.873	0.209	2.338	0.183
3.5	7.5	0.318	0.868	0.219	2.294	0.190
3.5	7.0	0.333	0.861	0.229	2.250	0.198
3.5	6.5	0.350	0.854	0.241	2.204	0.206
3.5	6.0	0.368	0.847	0.254	2.158	0.215
3.5	5.5	0.389	0.838	0.268	2.111	0.224
3.5	5.0	0.412	0.829	0.283	2.064	0.235
3.5	4.5	0.438	0.818	0.301	2.015	0.246
3.5	4.0	0.467	0.806	0.321	1.966	0.259
3.5	3.5	0.500	0.792	0.344	1.916	0.272
3.5	3.0	0.538	0.776	0.371	1.865	0.288
3.5	2.5	0.583	0.757	0.401	1.814	0.304
3.5	2.0	0.636	0.735	0.438	1.762	0.322
3.5	1.5	0.700	0.709	0.482	1.711	0.341
3.5	1.0	0.778	0.676	0.535	1.662	0.362
3.5	0.5	0.875	0.636	0.602	1.616	0.383

$$A_{s1} = \zeta \cdot d \cdot \sigma_{s1}$$

$$A_{s1} = \omega_1 \cdot \sigma_{s1} \cdot d \cdot b$$

Lom preko armature  $\epsilon_{s1}=5.0\%$

$\epsilon_{c2}$ [%]	$\epsilon_{s1}$ [%]	$\xi = x/d$	$\zeta = z/d$	$\omega_1$	$K_d$	$\mu_{sds}$
0.1	5.0	0.020	0.993	0.001	35.049	0.003
0.2	5.0	0.038	0.987	0.003	17.905	0.003
0.3	5.0	0.057	0.981	0.007	12.194	0.007
0.4	5.0	0.074	0.975	0.012	9.342	0.011
0.5	5.0	0.091	0.969	0.018	7.634	0.017
0.6	5.0	0.107	0.963	0.025	6.498	0.024
0.7	5.0	0.123	0.958	0.032	5.688	0.031
0.8	5.0	0.138	0.952	0.041	5.083	0.039
0.9	5.0	0.153	0.947	0.050	4.615	0.047
1.0	5.0	0.167	0.942	0.059	4.242	0.056
1.1	5.0	0.180	0.937	0.069	3.938	0.064
1.2	5.0	0.194	0.931	0.079	3.687	0.074
1.3	5.0	0.206	0.926	0.089	3.477	0.083
1.4	5.0	0.219	0.922	0.100	3.298	0.092
1.5	5.0	0.231	0.917	0.110	3.144	0.101
1.6	5.0	0.242	0.912	0.121	3.012	0.110
1.7	5.0	0.254	0.907	0.131	2.897	0.119
1.8	5.0	0.265	0.902	0.142	2.796	0.128
1.9	5.0	0.275	0.898	0.152	2.708	0.136
2.0	5.0	0.286	0.893	0.162	2.630	0.145
2.1	5.0	0.296	0.888	0.172	2.562	0.152
2.2	5.0	0.306	0.883	0.181	2.501	0.160
2.3	5.0	0.315	0.879	0.190	2.446	0.167
2.4	5.0	0.324	0.874	0.199	2.397	0.174
2.5	5.0	0.333	0.870	0.208	2.352	0.181
2.6	5.0	0.342	0.865	0.216	2.312	0.187
2.7	5.0	0.351	0.861	0.224	2.275	0.193
2.8	5.0	0.359	0.857	0.232	2.241	0.199
2.9	5.0	0.367	0.852	0.240	2.210	0.205
3.0	5.0	0.375	0.848	0.248	2.181	0.210
3.1	5.0	0.383	0.844	0.255	2.154	0.216
3.2	5.0	0.390	0.840	0.263	2.129	0.221
3.3	5.0	0.398	0.836	0.270	2.106	0.226
3.4	5.0	0.405	0.832	0.277	2.084	0.230
3.5	5.0	0.412	0.829	0.283	2.064	0.235

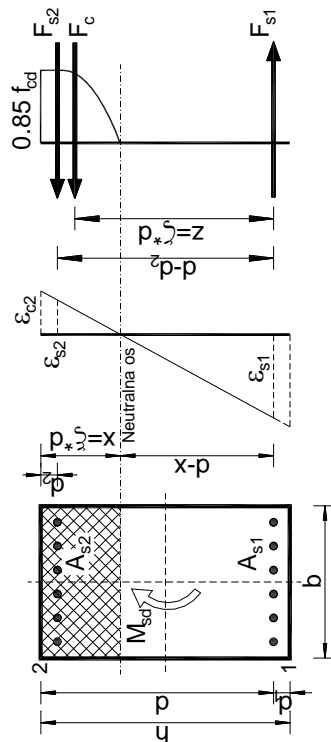
$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \mu_{Rd} = 0.85 \cdot \alpha_v \cdot \xi \cdot \zeta$$

$$\xi = \frac{\epsilon_{c2}}{\epsilon_{s1} + \epsilon_{c2}} ; \quad x = \xi \cdot d$$

$$z = \zeta \cdot d$$

Lom preko armature  $\epsilon_{s1}=10.0\%$

$\epsilon_{c2}$ [%]	$\epsilon_{s1}$ [%]	$\xi = x/d$	$\zeta = z/d$	$\omega_1$	$K_d$	$\mu_{sds}$
0.1	10.0	0.010	0.997	0.000	49.242	0.000
0.2	10.0	0.020	0.993	0.002	24.996	0.002
0.3	10.0	0.029	0.990	0.004	16.920	0.003
0.4	10.0	0.038	0.987	0.006	12.885	0.006
0.5	10.0	0.048	0.984	0.009	10.468	0.009
0.6	10.0	0.057	0.981	0.013	8.860	0.013
0.7	10.0	0.065	0.977	0.017	7.714	0.017
0.8	10.0	0.074	0.974	0.022	6.857	0.021
0.9	10.0	0.083	0.971	0.027	6.193	0.026
1.0	10.0	0.091	0.968	0.032	5.664	0.031
1.1	10.0	0.099	0.965	0.038	5.233	0.037
1.2	10.0	0.107	0.962	0.044	4.876	0.042
1.3	10.0	0.115	0.959	0.050	4.576	0.048
1.4	10.0	0.123	0.956	0.056	4.321	0.054
1.5	10.0	0.130	0.953	0.062	4.102	0.059
1.6	10.0	0.138	0.950	0.069	3.912	0.065
1.7	10.0	0.145	0.947	0.075	3.747	0.071
1.8	10.0	0.153	0.944	0.082	3.602	0.077
1.9	10.0	0.160	0.941	0.088	3.474	0.083
2.0	10.0	0.167	0.938	0.094	3.361	0.089
2.1	10.0	0.174	0.934	0.101	3.260	0.094
2.2	10.0	0.180	0.931	0.107	3.170	0.099
2.3	10.0	0.187	0.928	0.113	3.090	0.105
2.4	10.0	0.194	0.925	0.119	3.017	0.110
2.5	10.0	0.200	0.922	0.125	2.950	0.115
2.6	10.0	0.206	0.919	0.130	2.889	0.120
2.7	10.0	0.213	0.916	0.136	2.833	0.125
2.8	10.0	0.219	0.913	0.142	2.781	0.129
2.9	10.0	0.225	0.910	0.147	2.733	0.134
3.0	10.0	0.231	0.907	0.153	2.689	0.138
3.1	10.0	0.237	0.904	0.158	2.647	0.143
3.2	10.0	0.242	0.901	0.163	2.609	0.147
3.3	10.0	0.248	0.898	0.168	2.573	0.151
3.4	10.0	0.254	0.895	0.173	2.539	0.155
3.5	10.0	0.259	0.892	0.178	2.507	0.159



Lom preko armature  $\epsilon_{s1}=20.0\%$

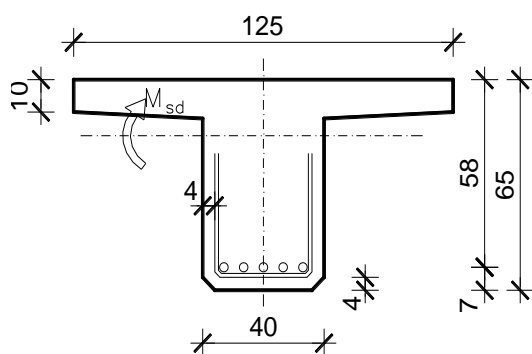
$\epsilon_{c2}$ [%]	$\epsilon_{s1}$ [%]	$\xi = x/d$	$\zeta = z/d$	$\omega_1$	$K_d$	$\mu_{sds}$
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.695	0.002
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.988	0.003
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.569	0.005
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009
0.8	20.0	0.038	0.987	0.011	9.457	0.011
0.9	20.0	0.043	0.985	0.014	8.515	0.014
1.0	20.0	0.048	0.983	0.017	7.765	0.017
1.1	20.0	0.052	0.982	0.020	7.154	0.020
1.2	20.0	0.057	0.980	0.023	6.647	0.023
1.3	20.0	0.061	0.978	0.026	6.221	0.026
1.4	20.0	0.065	0.977	0.030	5.858	0.029
1.5	20.0	0.070	0.975	0.033	5.546	0.033
1.6	20.0	0.074	0.973	0.037	5.275	0.036
1.7	20.0	0.078	0.971	0.041	5.038	0.039
1.8	20.0	0.083	0.970	0.044	4.830	0.043
1.9	20.0	0.087	0.968	0.048	4.646	0.046
2.0	20.0	0.091	0.966	0.052	4.483	0.050
2.1	20.0	0.095	0.964	0.055	4.338	0.053
2.2	20.0	0.099	0.962	0.059	4.207	0.056
2.3	20.0	0.103	0.960	0.062	4.090	0.060
2.4	20.0	0.107	0.958	0.066	3.983	0.063
2.5	20.0	0.111	0.957	0.069	3.885	0.066
2.6	20.0	0.115	0.955	0.073	3.795	0.069
2.7	20.0	0.119	0.953	0.076	3.713	0.073
2.8	20.0	0.123	0.951	0.080	3.636	0.076
2.9	20.0	0.127	0.949	0.083	3.565	0.079
3.0	20.0	0.130	0.947	0.086	3.499	0.082
3.1	20.0	0.134	0.945	0.090	3.437	0.085
3.2	20.0	0.138	0.944	0.093	3.379	0.088
3.3	20.0	0.142	0.942	0.096	3.325	0.090
3.4	20.0	0.145	0.940	0.099	3.274	0.093
3.5	20.0	0.149	0.938	0.102	3.225	0.096

## REBRATA ARMATURA RA 400/500

RØ	POVRŠINA POPREČNOG PRESEKA ZA KOMADA															Težina	Obim
	1	2	3	1	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15		
mm	cm <sup>2</sup>															kg/m	cm
6	0.28	0.57	0.85	1.13	1.41	1.70	1.98	2.26	2.55	2.83	3.11	3.39	3.68	3.96	4.24	0.228	1.89
8	0.50	1.01	2.51	2.01	2.51	3.02	3.52	4.02	4.52	5.03	5.53	6.03	6.54	7.04	7.54	0.405	2.51
10	0.79	1.57	2.36	3.14	3.93	4.71	5.50	6.28	7.07	7.85	8.64	9.43	10.21	11.00	11.78	0.633	3.14
12	1.13	2.26	3.39	4.52	5.66	6.79	7.92	9.05	10.18	11.31	12.44	13.57	14.70	15.83	16.97	0.911	3.77
14	1.54	3.08	4.62	6.16	7.70	9.24	10.78	12.32	13.86	15.39	16.93	18.47	20.01	21.55	23.09	1.242	4.40
16	2.01	4.02	6.03	8.04	10.05	12.06	14.07	16.09	18.10	20.11	22.12	24.13	26.14	28.15	30.16	1.621	5.03
19	2.84	5.67	8.51	11.34	14.18	17.01	19.85	22.68	25.52	28.35	31.19	34.02	36.86	39.69	42.53	2.288	5.97
22	3.80	7.60	11.40	15.21	19.01	22.81	26.64	30.41	34.21	38.01	41.81	45.62	49.42	53.22	57.02	3.058	6.91
25	4.91	9.82	14.73	19.64	24.54	29.45	34.36	39.27	44.18	49.09	54.00	58.90	63.81	68.72	73.63	3.951	7.85
28	6.16	12.32	18.47	24.63	30.79	36.95	43.10	49.26	55.42	61.58	67.73	73.89	80.05	86.21	92.36	4.956	8.80
32	8.04	16.09	24.13	32.17	40.21	48.26	56.30	64.34	72.38	80.42	88.47	96.51	104.55	112.60	120.64	6.474	10.05
36	10.18	20.36	30.54	40.72	50.89	61.07	71.25	81.43	91.61	101.79	111.97	122.15	132.32	142.50	152.68	8.200	11.31



### Dimenzioniranje na poprečnu silu



$$V_{g1} = 72.17 \text{ kN} \quad V_{g2} = 52.08 \text{ kN}$$

$$V_{sd} = 1.35 \cdot (V_{g1} + V_{g2})$$

$$V_{sd} = 1.35 \cdot (72.17 + 52.08)$$

$$V_{sd} = 167.73 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

$$V_{Rd,c} = \left[ C_{Rd,c} \cdot k(100 \cdot \rho_1 + f_{ck})^{\frac{1}{3}} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \right] \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1 + \sqrt{\frac{200}{580}} = 1.6 \leq 2.0 \Rightarrow k = 1.6$$

$$k_1 = 0.15 \quad \sigma_{cp} = 0$$

$$C_{Rd,c} = \frac{0.18}{\gamma_c} = 0.12$$

$$\sum A_s \approx 32.0 \text{ cm}^2 \quad \rho_1 = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{32}{40 \cdot 65} = 0.01231$$

$$V_{Rd,c} = \left[ 0.12 \cdot 1.6 \cdot (100 \cdot 0.01231 + 30)^{\frac{1}{3}} + 0.15 \cdot 0 \right] \cdot 400 \cdot 580 = 140.28 \text{ kN}$$

$$V_{Rd,c} \geq (v_{\min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w \cdot d = 0.388 \cdot 400 \cdot 580 = 90 \text{ kN}$$

$$v_{\min} = 0.035 \cdot k^{\frac{3}{2}} \cdot f_{ck}^{\frac{1}{2}} = 0.035 \cdot 1.6^{\frac{3}{2}} \cdot f_{ck}^{\frac{1}{2}} = 0.035 \cdot 1.6^{\frac{3}{2}} \cdot 30^{\frac{1}{2}} = 0.388$$

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot v \cdot f_{cd} \cdot b_w \cdot d$$

$$v = 0.6 \left( 1 - \frac{f_{ck}}{250} \right) = 0.528$$

$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot 0.528 \cdot 20 \cdot 400 \cdot 580 = 1224 \text{ kN}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{sd} = 167.73 \text{ kN}$$

$$\frac{V_{sd}}{V_{Rd,max}} = \frac{167.73}{1224} = 0.14$$

$$s_{w,max} = \min\{0.75 \cdot d; 30 \text{ cm}\} = \min\{43.5 \text{ cm}; 30 \text{ cm}\} \Rightarrow s_{w,max} = 30 \text{ cm}$$

$$\rho_{min} = 0.0011 \quad (\text{C } 30/37)$$

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} \cdot s_{max} \cdot b_w}{m} = \frac{0.0011 \cdot 30 \cdot 40}{2} = 0.66 \text{ cm}^2$$

Odabrane spone  $\Phi 10$  ( $A_{sw} = 0.79 \text{ cm}^2$ ):

$$V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot \cot\theta = \frac{0.79}{30} \cdot 0.941 \cdot 58 \cdot 39.13 \cdot 2 \cdot 1 = 112.5 \text{ kN}$$

$$s_{w,pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{sd}} = \frac{2 \cdot 0.79 \cdot 39.13 \cdot 0.941 \cdot 58}{167.73} = 20.1 \text{ cm}$$

Odabrano:  $\Phi 10/20 \text{ cm}$

Tablice za dimenzioniranje na poprečnu silu

	Računska poprečna sila $V_{sd}$	Maksimalni razmak spona u smjeru glavne vlačne armature $s_{max}$	Maksimalni razmak vertikalnih krakova spona u poprečnom smjeru $s_{p,max}$
1	$V_{Ed} \leq 0,3 V_{Rd2}$	0,75 d; 30 cm	0,75 d; 60 cm
2	$0,3 V_{Rd2} \leq V_{Ed} \leq 0,6 V_{Rd2}$	0,55 d; 30 cm	0,75 d; 60 cm
3	$V_{Ed} > 0,6 V_{Rd2}$	0,3 d; 20 cm	0,3 d; 30 cm

Klasa betona	C12/15	C16/20	C20/25	C25/30	C30/37	C35/45	C40/50	C45/55	C50/60
$\rho_{min}$	0,0007			0,0011			0,0013		

## 2.3 NUMERIČKI MODEL

Za proračun unutarnjih sila uslijed djelovanja opterećenja izrađen je numerički model konstrukcije.

Proračun nosive konstrukcije građevine provodi se pomoću Scia Engineer softwera.

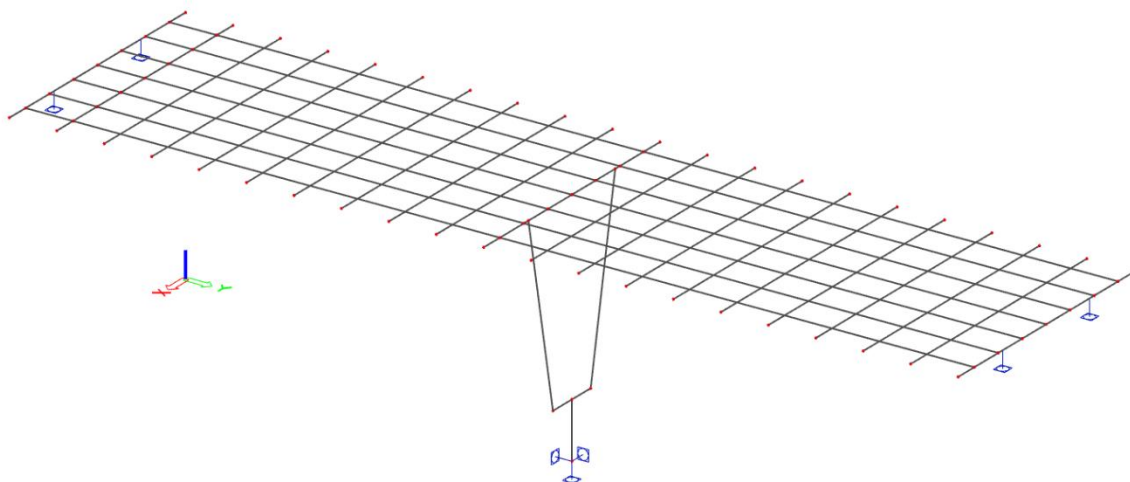
Predmetna nosiva konstrukcija modelirana je štapnim elementima.

Gornji ustroj mosta modeliran je upinjanjem štapova u uzdužnom smjeru (koji predstavljaju uzdužni utjecaj montažnih grednih nosača spregnutih s AB pločom) sa štapovima u poprečnom smjeru (koji predstavljaju utjecaj AB ploče u poprečnom smjeru). Takvim načinom modeliranja postigli smo sustav nosača krutog roštilja.

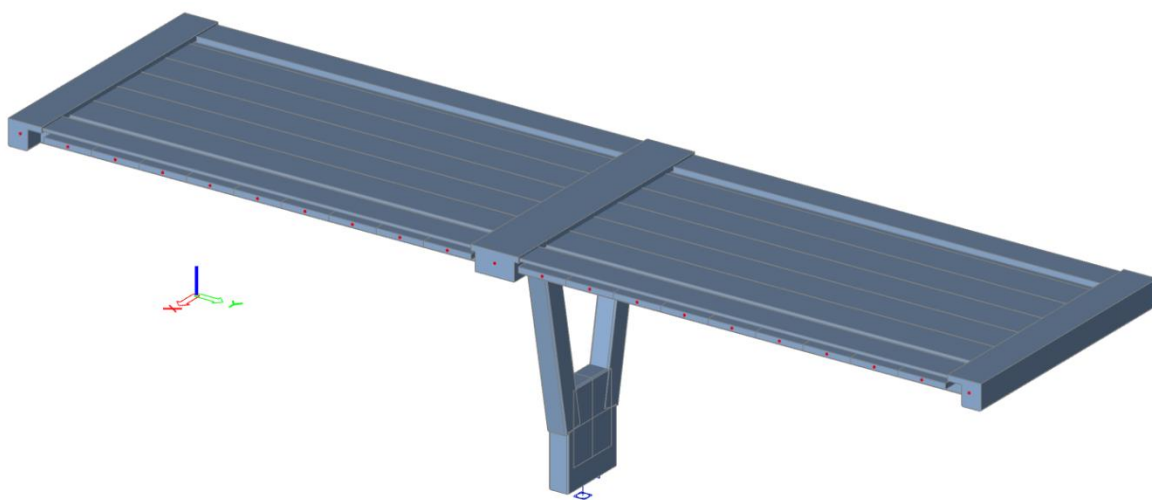
Ekvivalentnost štapova s elementima mosta ostvarena je preko odgovarajućih duljina štapova te krutostima poprečnih presjeka. Stup mosta modeliran je štapnim elementima čije dimenzije prate os stupa. Krutosti štapova odgovaraju krutostima poprečnih presjeka stupa. Na dno stupa modeliran je upeti ležaj koji predstavlja vezu stupa sa tlom, koja je ostvarena preko temelja stupa.

Modeliranje upornjaka nije potrebno jer je veza rasponske konstrukcije s upornjacima ostvarena preko ležajeva. Shodno tome modelirani su klizni ležajevi na pozicijama koje odgovaraju stvarnim pozicijama ležajeva na upornjacima.

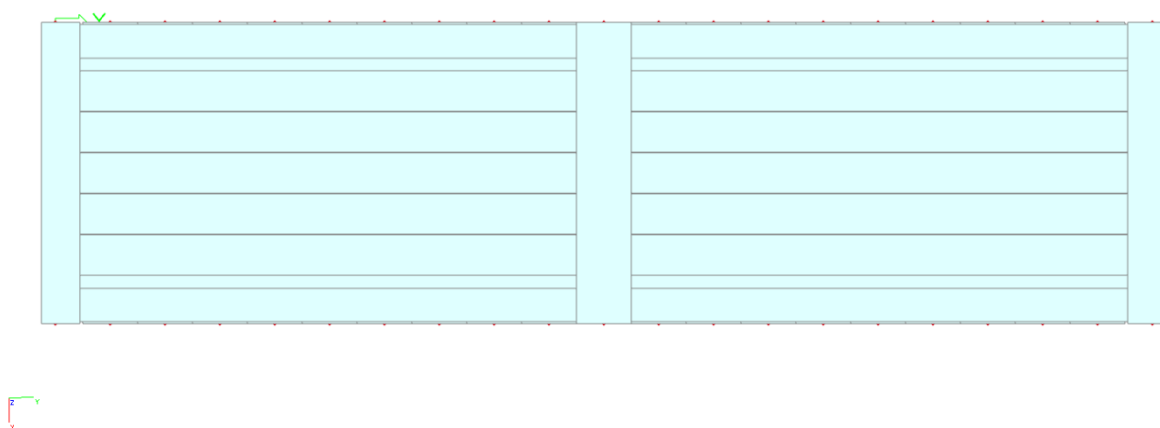
Osnovni gabariti proračunskog modela, svojstva materijala i poprečnih presjeka prikazani su u nastavku.



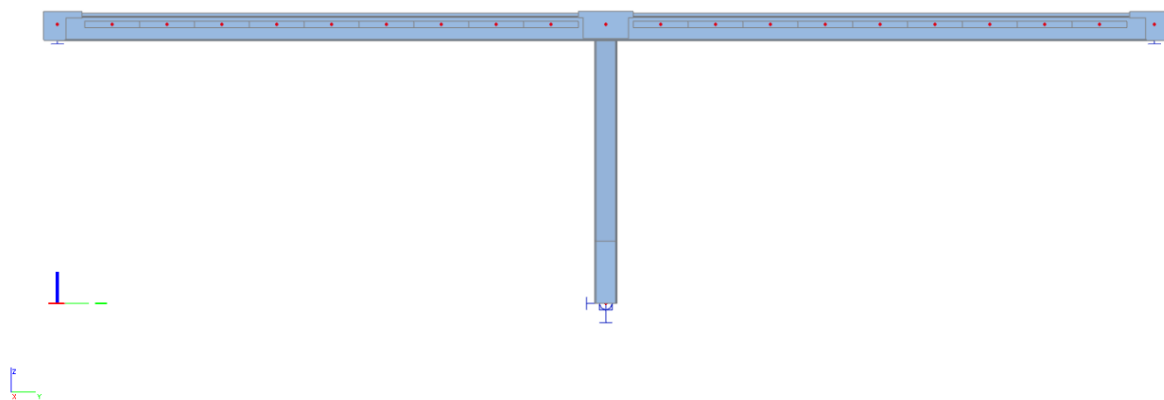
Slika 3. Prikaz numeričkog modela



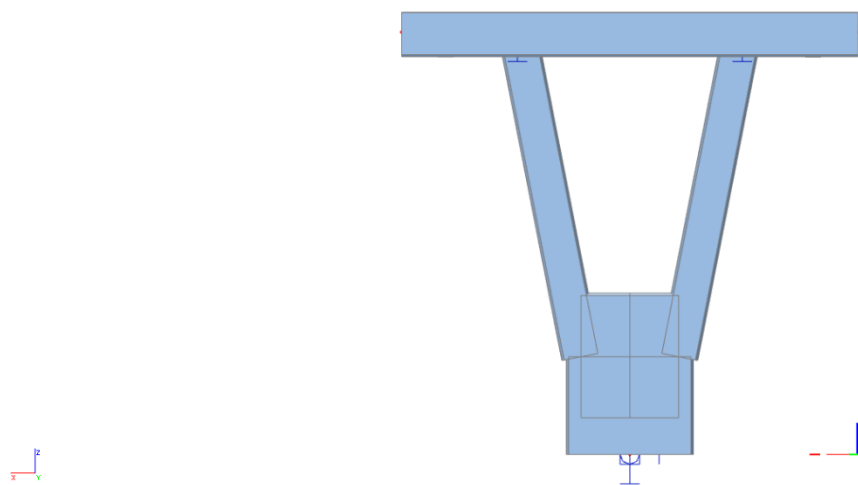
*Slika 4. Prikaz renderiranog modela*



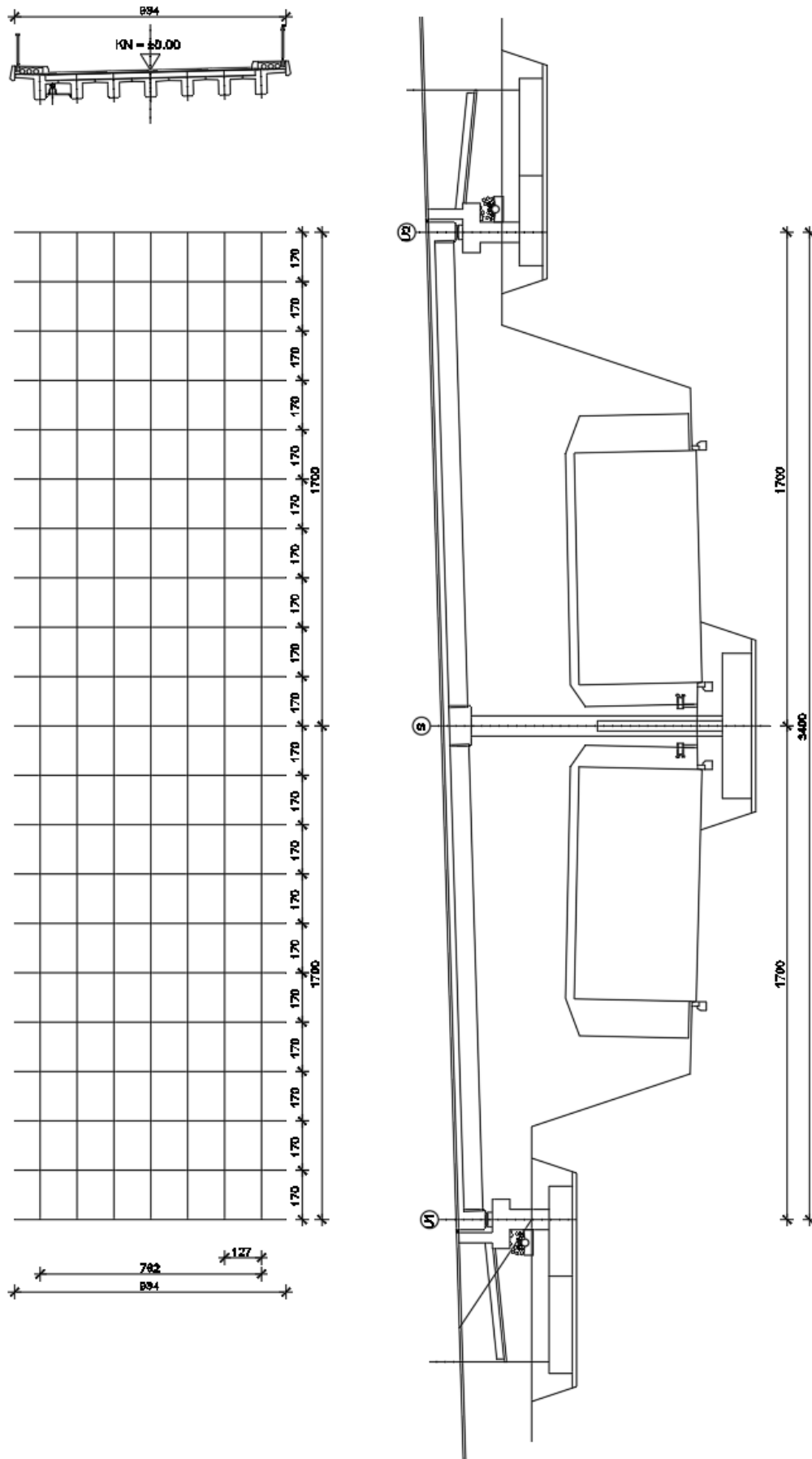
*Slika 5. Tlocrt numeričkog modela*



*Slika 6. Pogled na most*



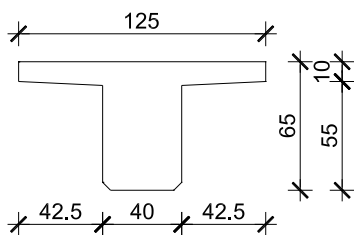
*Slika 7. Pogled na stup*



Slika 8. Prikaz proračunskog modela

Geometrijske karakteristike:

Rasponski nosač:



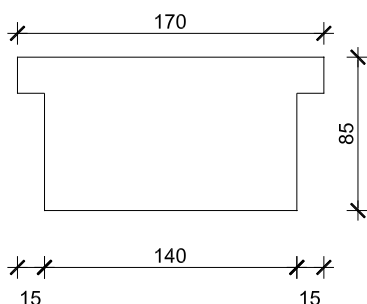
$$A = 0.352 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.0140217 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.02023103 \text{ m}^4$$

$$E = 33000 \text{ MPa}$$

Poprečni nosač - stup:



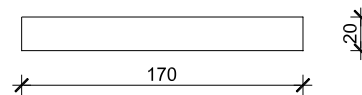
$$A = 1.25 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.07788122 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.23051667 \text{ m}^4$$

$$E = 33000 \text{ MPa}$$

Kolnička ploča:



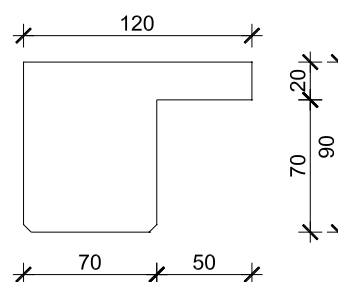
$$A = 0.34 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.00113333 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.08188333 \text{ m}^4$$

$$E = 33000 \text{ MPa}$$

Poprečni nosač - upornjak:

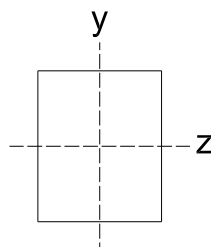


$$A = 0.7284 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.07414658 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.03759144 \text{ m}^4$$

$$E = 33000 \text{ MPa}$$



Slika 9. Karakteristike poprečnih presjeka gornjeg ustroja mosta

## 2.4 OPTERERĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA

U obzir su uzeta sljedeća osnovna opterećenja:

- Vlastita težina
- Dodatno stalno opterećenje
- Pokretno – maksimalni moment u polju
- Pokretno – maksimalni moment pri stupu
- Pokretno – maksimalna poprečna sila pri stupu
- Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku



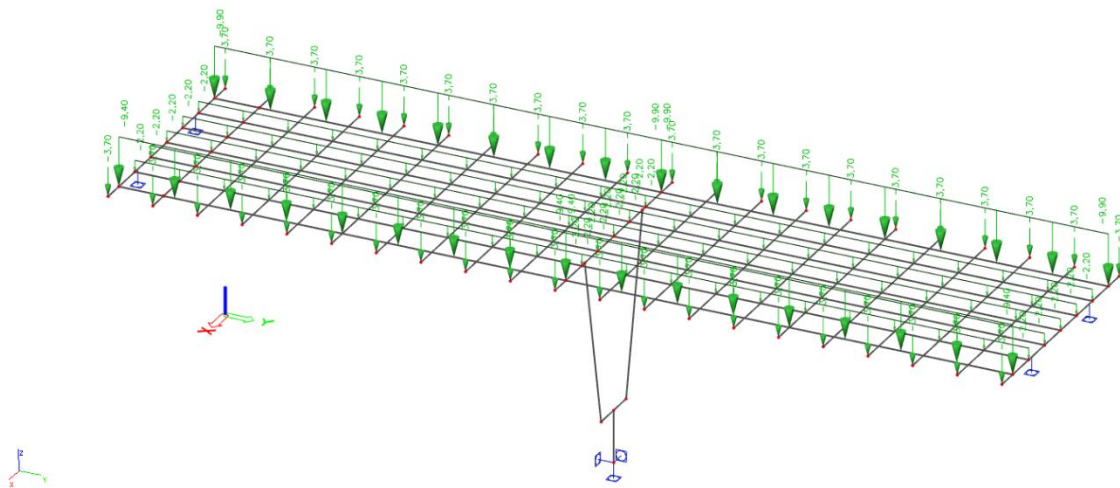
- Dodatno stalno opterećenje:

Sile od dodatnog stalnog opterećenja:

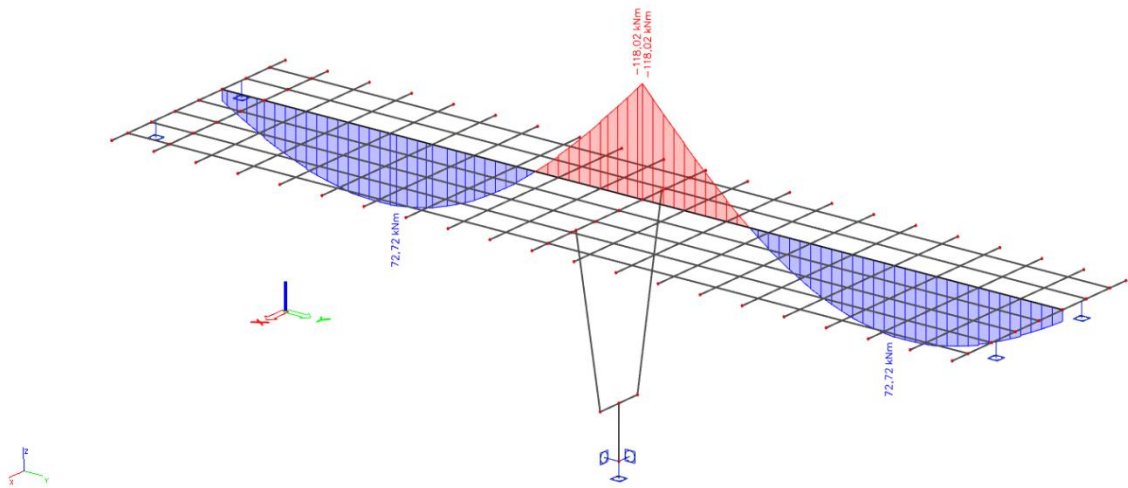
- Vijenac = 1.5 kN/m'
- Ograda = 0.65 kN/m'
- Cijev za odvodnju = 0.5 kN/m'
- Pješačka staza  $0.3 \cdot 25 = 7.5 \text{ kN/m}^2$
- Zastor  $0.08 \cdot 22 = 1.76 \text{ kN/m}^2$

Pretpostavlja se da se ukupno opterećenje raspodjeljuje na uzdužne nosače:

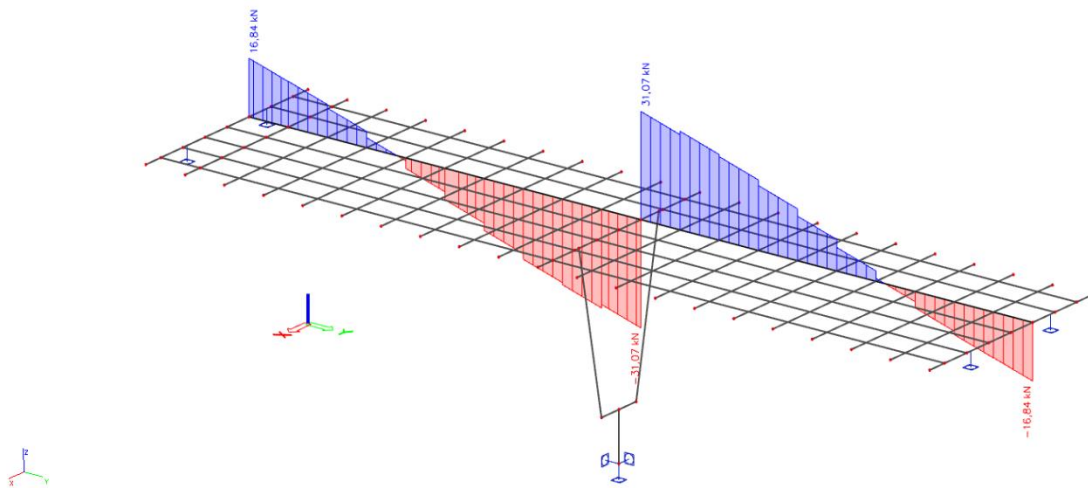
- Srednji nosači:  $1.76 \cdot 1.26 = 2.24 \text{ kN/m'}$
- Krajnji nosači (lijevo):  $(1.27/2 + 0.86) \cdot 7.5 + 0.5 = 11.71 \text{ kN/m'}$
- Krajnji nosači (desno):  $(1.27/2 + 0.86) \cdot 7.5 = 11.21 \text{ kN/m'}$
- Rubovi:  $(1.5 + 0.65) \cdot 1.7 = 3.66 \text{ kN}$



Slika 10. Dodatno stalno opterećenje



Slika 11. Dodatno stalno opterećenje-momenti ( $M_y$ ) u kNm



Slika 12. Dodatno stalno opterećenje-poprečne sile ( $V_z$ ) u kN

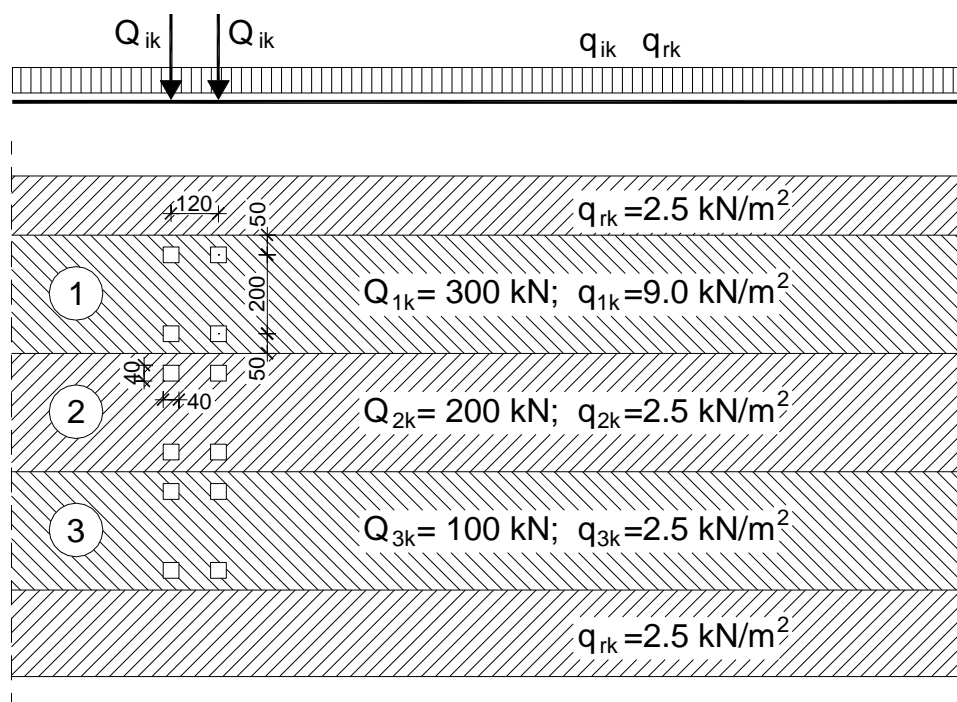
- Pokretno opterećenje:

Pokretna opterećenja na mostu zamjenjuju se tipskim opterećenjem na način propisan prema EC1. Za cestovne mostove tipska opterećenja predstavljaju tipska vozila čije dimenzije ovise o kategoriji ceste.

Postupak provedbe opterećenja pokretnim opterećenjem predmetnog mosta prikazan je na slici 13. gdje broj 1 predstavlja glavni trak širine 3 m postavljen uz rubnjak. Ostatak mosta opterećen je kao na slici.

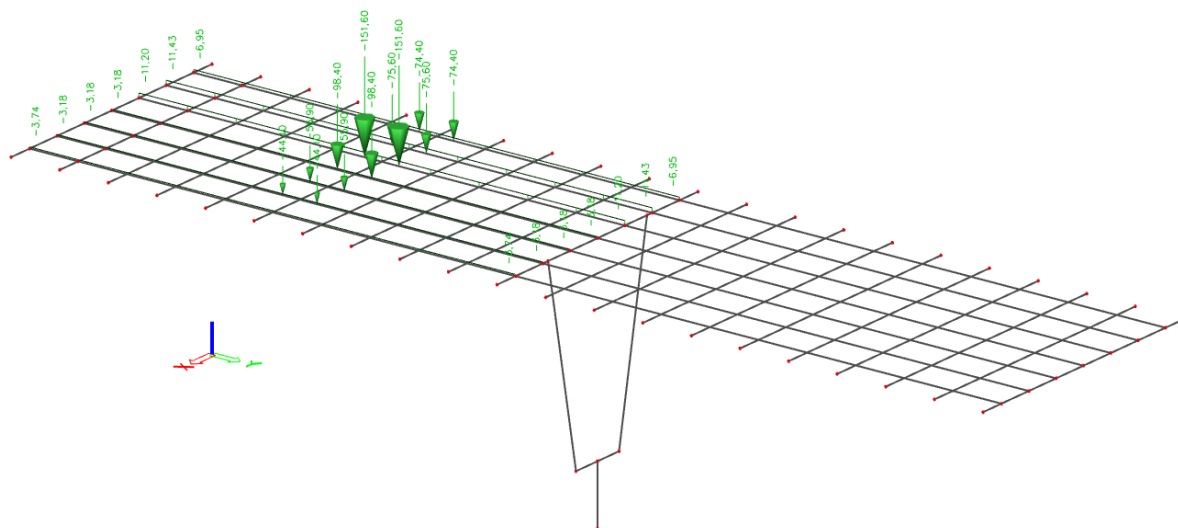
Tipiska vozila postavljaju se u odgovarajućim pozicijama za dobivanje maksimalnih reznih sila u polju, pri stupu i pri upornjaku.

Proračuni su prikazani u nastavku.

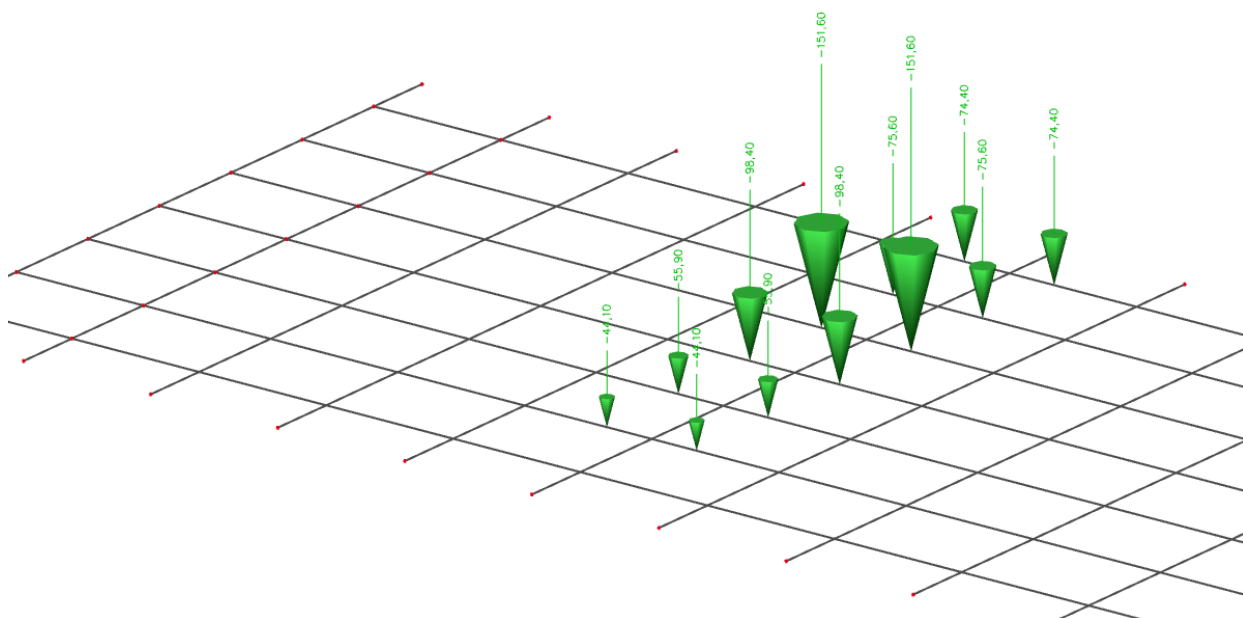


Slika 13. Prikaz načina opterećenja mosta pokretnim opterećenjem

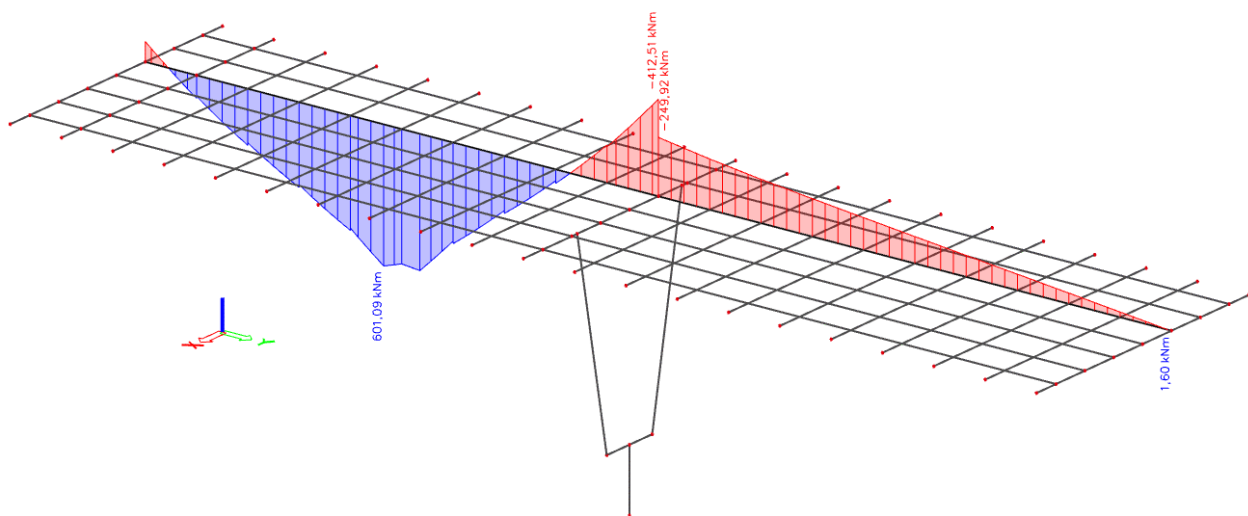
- Pokretno opterećenje – maksimalni moment u prvom polju



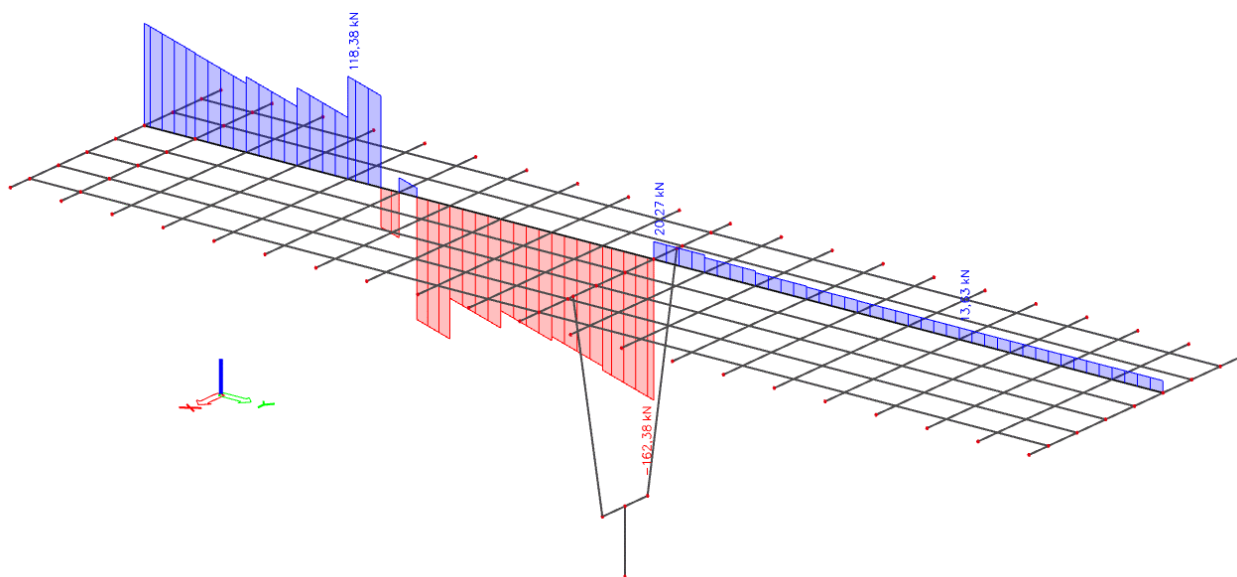
Slika 14. Pokretno opterećenje za maksimalni moment u prvom polju



Slika 15. Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment u prvom polju

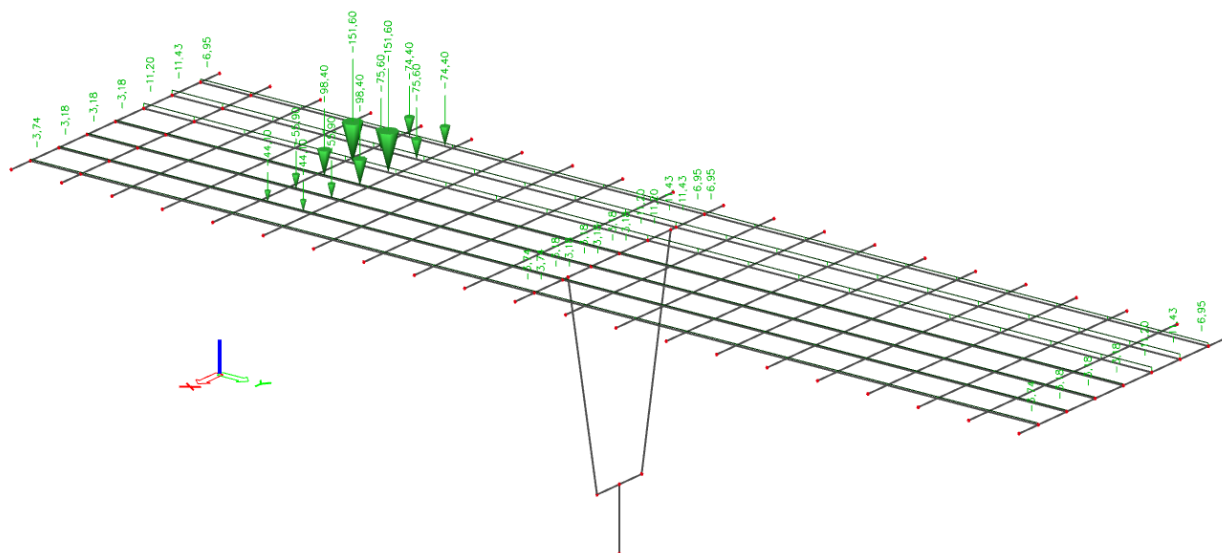


Slika 16. Pokretno – maksimalni moment u prvom polju – momenti ( $M_y$ ) u kNm

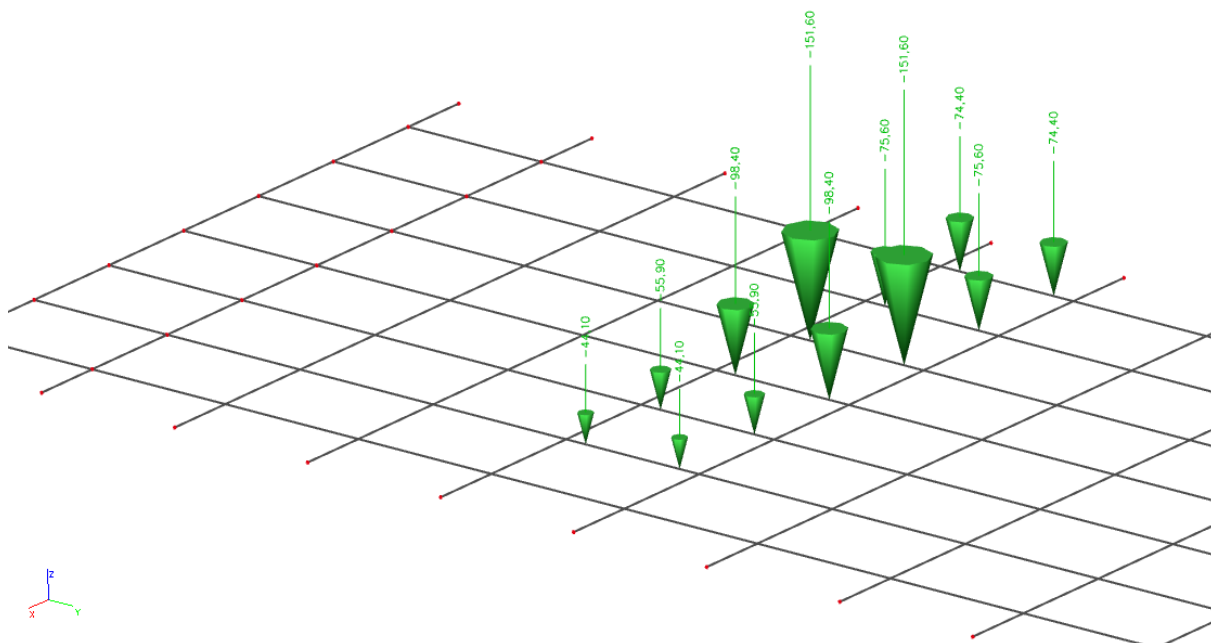


Slika 17. Pokretno – maksimalni moment u prvom polju – poprečne sile ( $V_z$ ) u kN

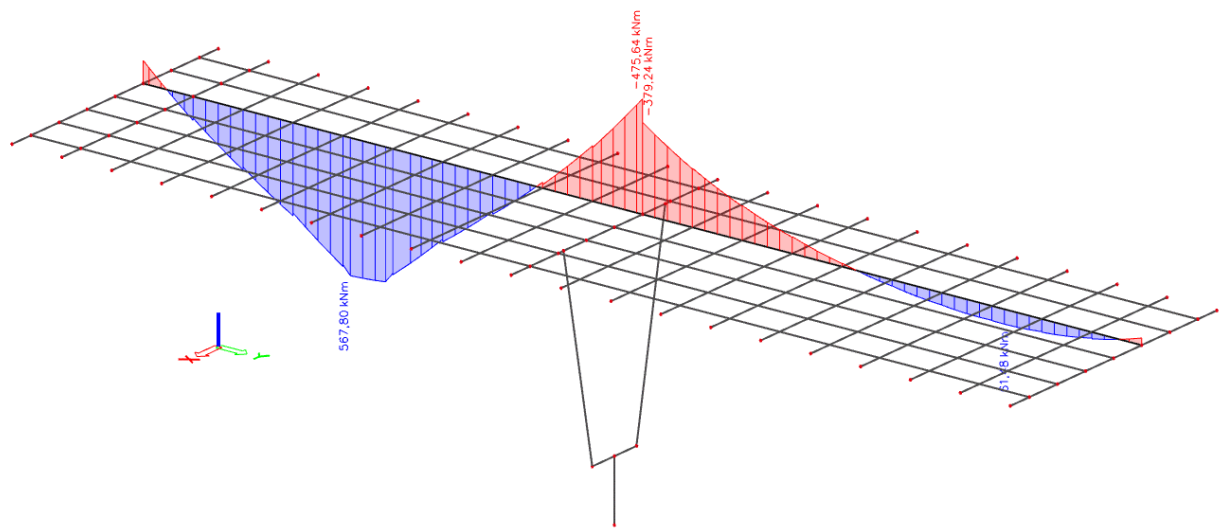
- Pokretno opterećenje – maksimalni moment pri stupu



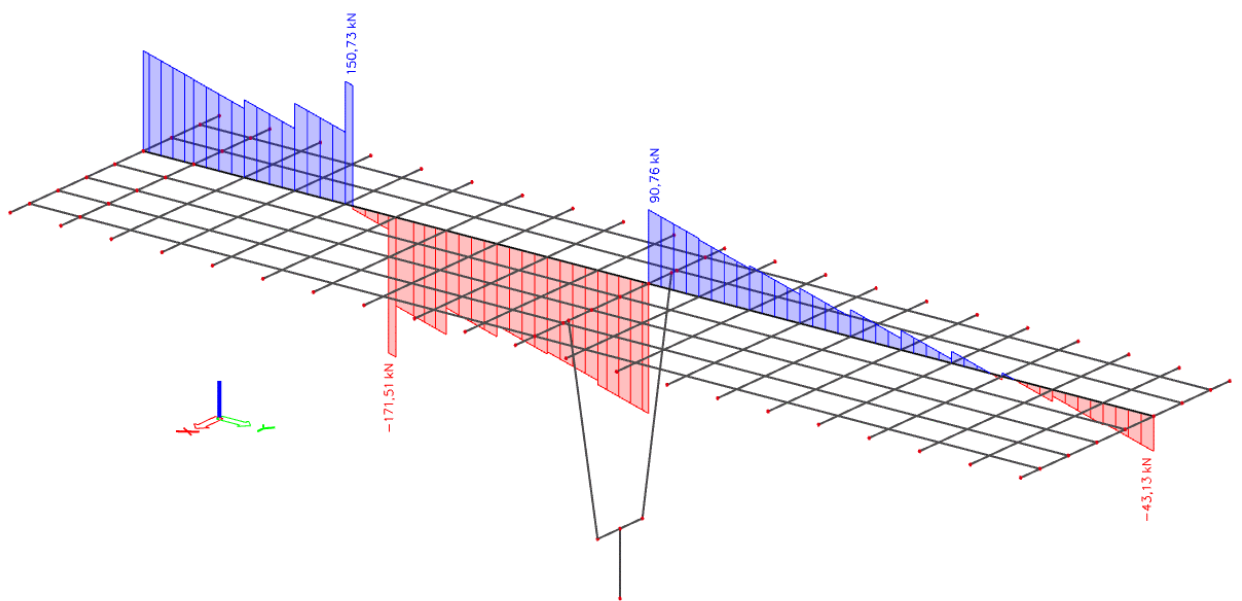
Slika 18. Pokretno opterećenje za maksimalni moment pri stupu



Slika 19. Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment pri stupu

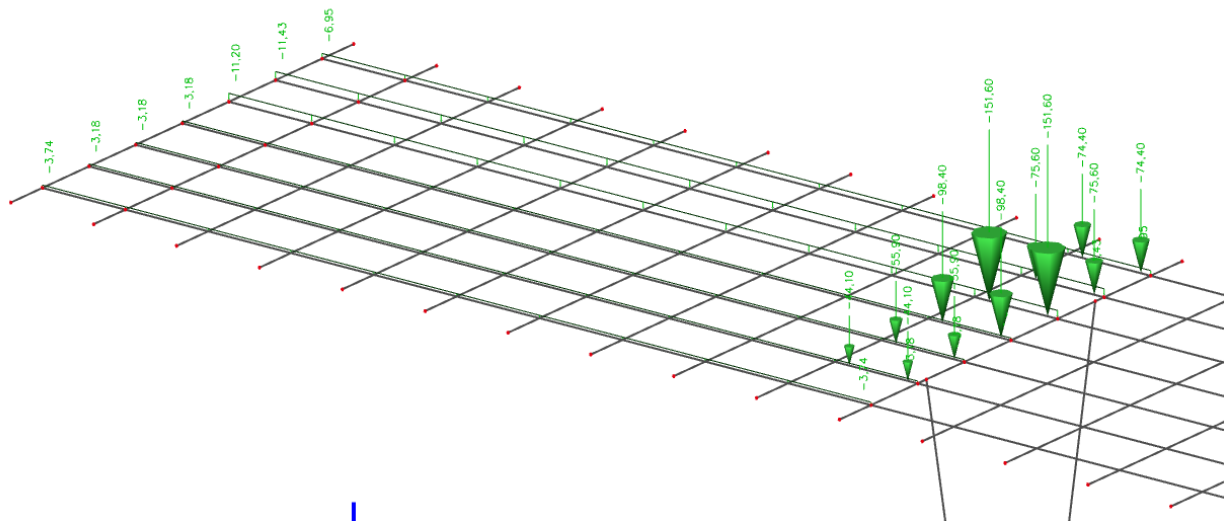


Slika 20. Pokretno – maksimalni moment pri stupu – momenti ( $M_y$ ) u kNm

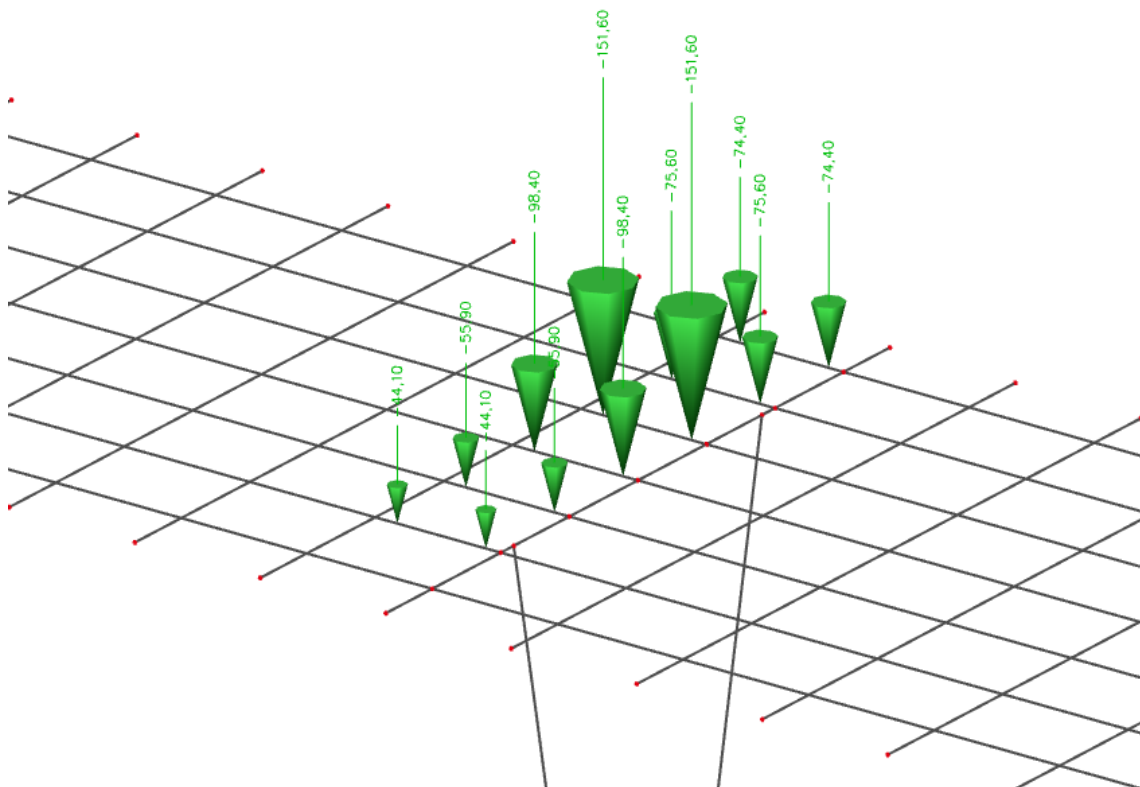


Slika 21. Pokretno – maksimalni moment pri stupu – poprečne sile ( $V_z$ ) u kN

- Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri stupu

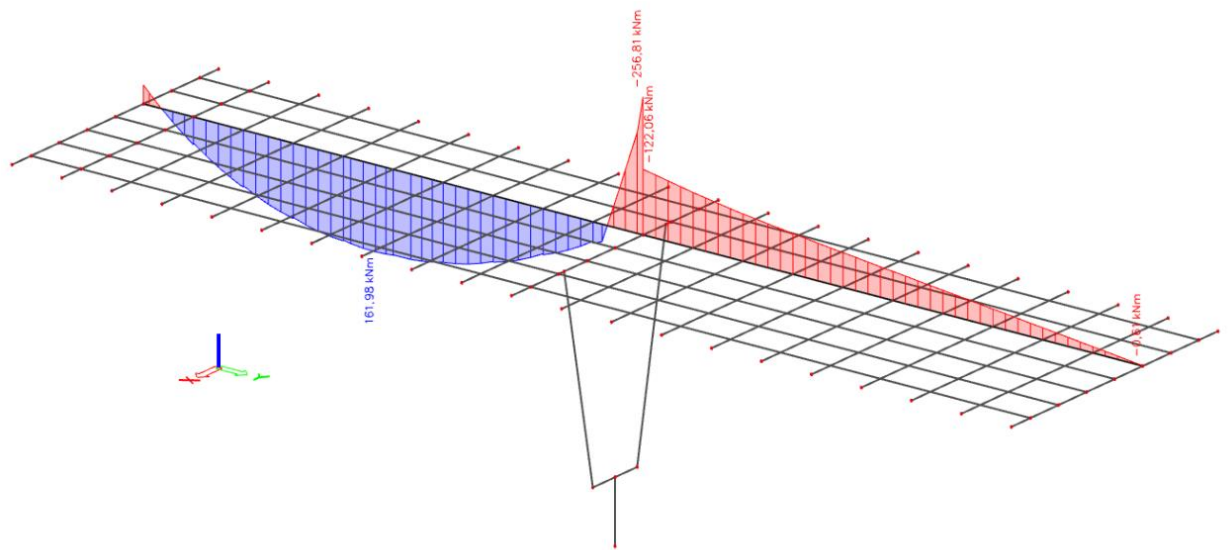


Slika 22. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri stupu

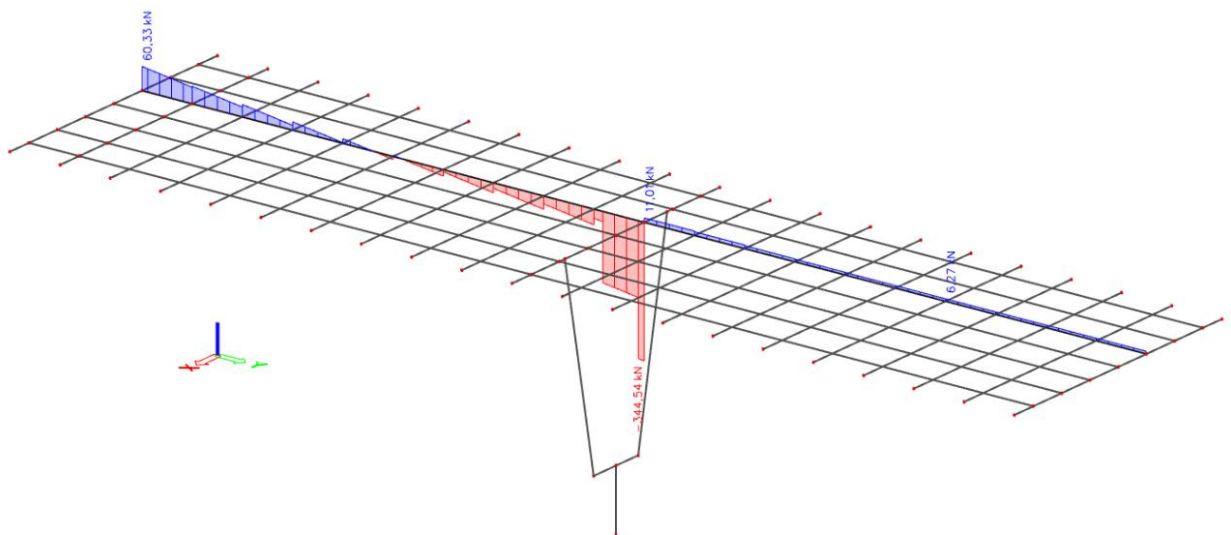


Slika 23. Prikaz tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri stupu



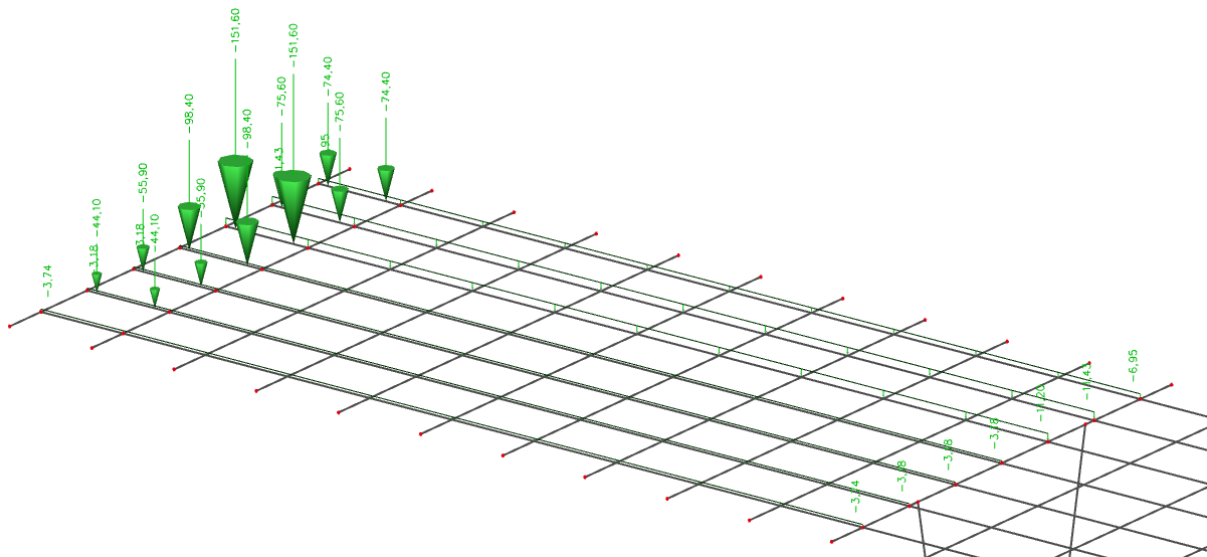


Slika 24. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri stupu – momenti ( $M_y$ ) u kNm

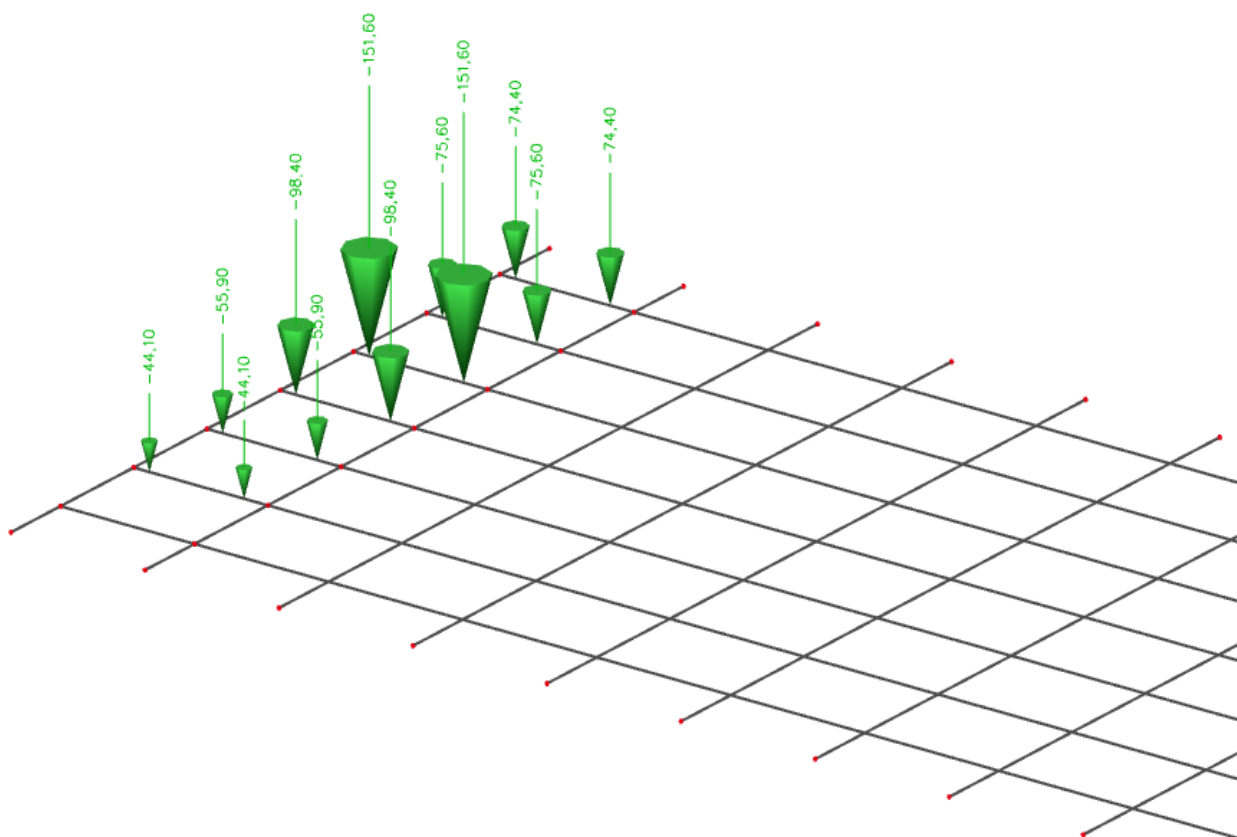


Slika 25. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri stupu – poprečne sile ( $V_z$ ) u kN

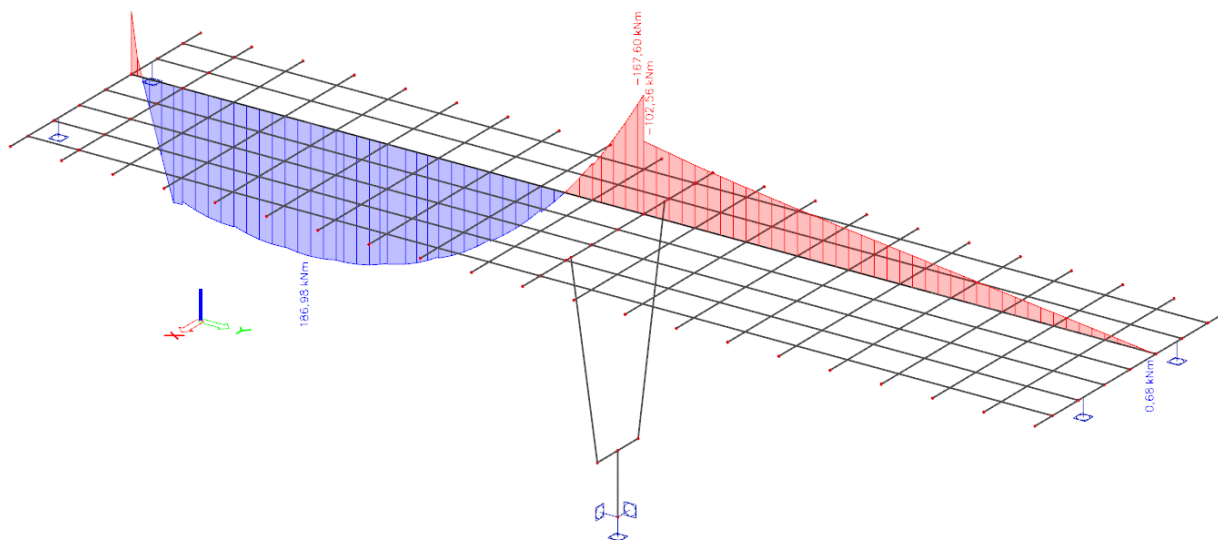
- Pokretno opterećenje – maksimalna sila pri upornjaku



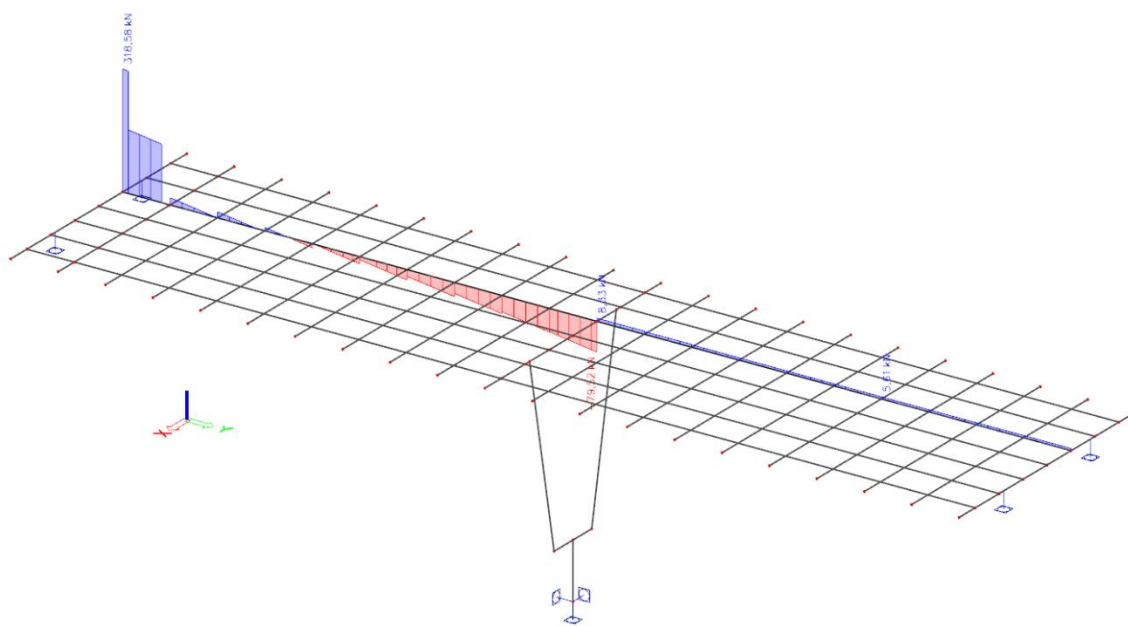
Slika 26. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku



Slika 27. Prikaz tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku

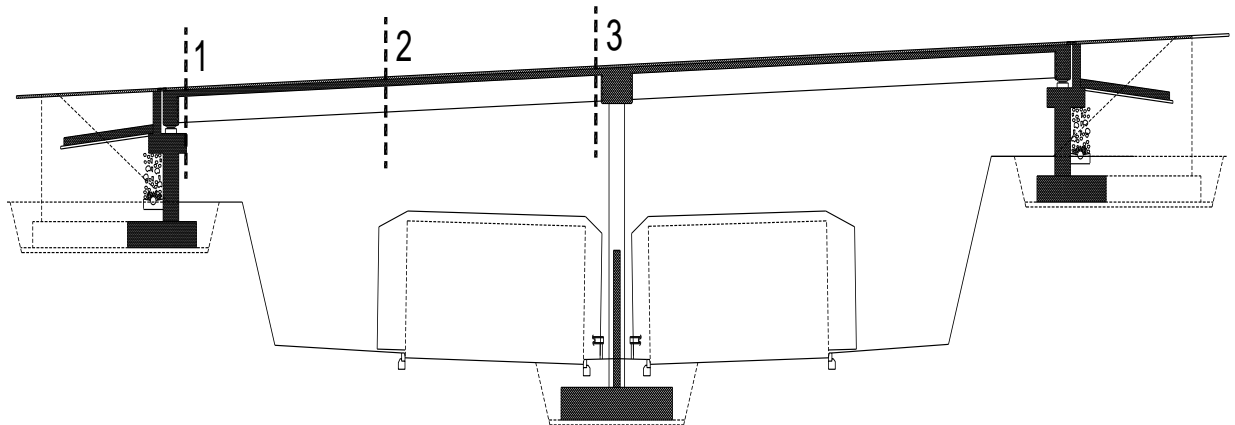


Slika 28. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku – momenti ( $M_y$ ) u kNm



Slika 29. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku – poprečne sile ( $V_z$ ) u kN

## 2.5 PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA S PLOČOM



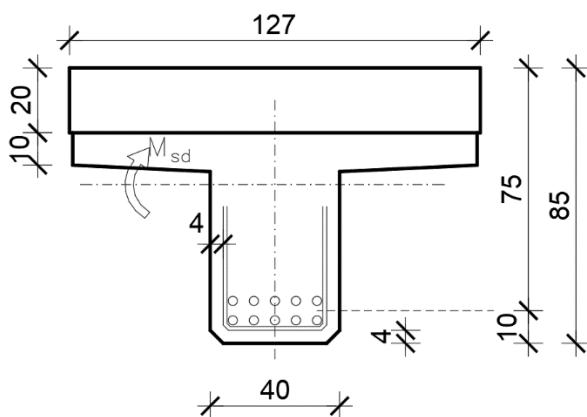
Slika 30. Uzdužna dispozicija mosta

Utjecaj		1-1	2-2	3-3
Vlastita težina nosača	$M_{g1}$ [kNm]	0.0	290.11	0.0
	$V_{g1}$ [kN]	72.17	0.0	72.17
Težina kolničke ploče	$M_{g2}$ [kNm]	0.0	209.34	0.0
	$V_{g2}$ [kN]	52.08	0.0	52.08
Dodatni stalni teret	$M_{\Delta g}$ [kNm]	0.0.	72.72	118.02
	$V_{\Delta g}$ [kN]	16.84	0.0	31.07
Najnepovoljnije prometno opterećenje	$M_q$ [kNm]	0.0	601.09	475.64
	$V_q$ [kN]	318.58	0.0	344.54

Potrebna armatura od savijanja za fazu nakon sprezanja nosača s pločom

a) Presjek u polju

### Dimenzioniranje na moment savijanja



C 30/37  $\Rightarrow f_{ck} = 30 \text{ MPa} \Rightarrow$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30}{1.5} = 20 \text{ MPa}$$

B450C  $\Rightarrow f_{yk} = 450 \text{ MPa}$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$$

$d = 75 \text{ cm}$

$b = 126 \text{ cm}$

$$M_{\Delta g} = 72.72 \text{ kNm}; \quad M_q = 601.09 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 72.72 + 1.5 \cdot 601.09 = 999.81 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{99981}{127 \cdot 75^2 \cdot 2} = 0.070$$

za  $\epsilon_{s1} = 10\text{‰}$ ;

očitano:  $\epsilon_{c2} = 1.7\text{‰}$ ;  $\xi = 0.145$ ;  $\zeta = 0.947$

$$x = \xi \cdot d = 0.145 \cdot 75 = 10.875 \text{ cm} < h_{pl} = 30 \text{ cm}$$

$$A_{s1,2} = \frac{M_{sd}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}} = \frac{99981}{0.947 \cdot 75 \cdot 391.3} = 35.97 \text{ cm}^2$$

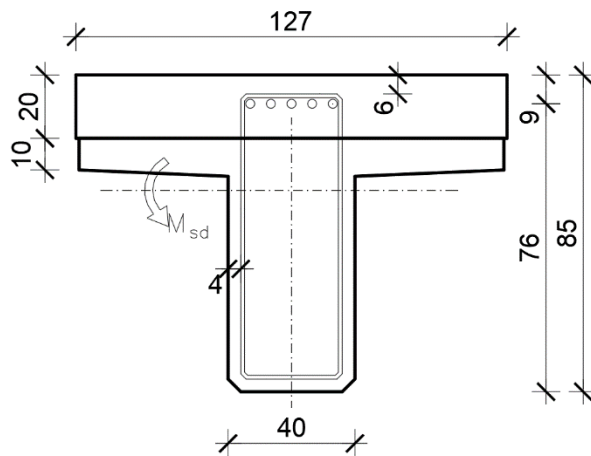
$$A_{s1,1} = 31.57 \text{ cm}^2$$

$$A_{s1} = A_{s1,1} + A_{s1,2} = 31.57 + 35.97 = 67,54 \text{ cm}^2$$

**Odabrano:  $10\Phi 32 = 80.42 \text{ cm}^2$**

b) Presjek iznad stupa

### Dimenzioniranje na moment savijanja



C 30/37  $\Rightarrow f_{ck} = 30 \text{ MPa} \Rightarrow$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30}{1.5} = 20 \text{ MPa}$$

B450C  $\Rightarrow f_{yk} = 450 \text{ MPa} \Rightarrow$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$$

$d = 76 \text{ cm}$

$b = 127 \text{ cm}$

$$M_{\Delta g} = 118.02 \text{ kNm}; \quad M_q = 475.64 \text{ kNm}$$

$$M_{Sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 118.02 + 1.5 \cdot 475.64 = 872.79 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{Sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{87279}{40 \cdot 76^2 \cdot 2} = 0.189$$

za  $\epsilon_{s1} = 10\text{‰}$ ; očitano:  $\epsilon_{c2} = 3.5\text{‰}$ ;  $\zeta_{lim} = 0.892$ ,  $\mu_{sd,lim} = 0.159$

$$M_{Rd,lim} = \mu_{sd,lim} \cdot b \cdot d^2 \cdot f_{cd} = 0.159 \cdot 40 \cdot 76^2 \cdot 2 = 734.71 \text{ kNm}$$

$M_{Sd} > M_{Rd,lim} \Rightarrow$  dvostruko armiranje

$$A_{S,1} = \frac{M_{Rd,lim}}{\zeta_{lim} \cdot d \cdot f_{yd}} + \frac{(M_{Sd} - M_{Rd,lim})}{(d - d_2) \cdot f_{yd}} = \frac{73471}{0.892 \cdot 76 \cdot 391.3} + \frac{87279 - 73471}{(76 - 6) \cdot 391.3} =$$

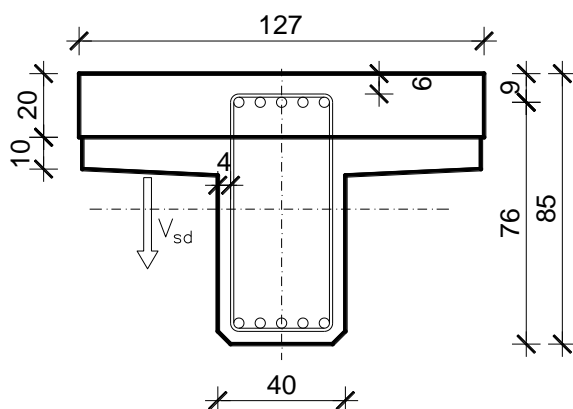
$$A_{S,1} = 27.7 + 5.04 = 32.74 \text{ cm}^2$$

Odabrano:  $12\Phi 20 = 37.7 \text{ cm}^2$

$$A_{S,2} = \frac{(M_{Sd} - M_{Rd,lim})}{(d - d_2) \cdot f_{yd}} = \frac{87279 - 73471}{(76 - 6) \cdot 391.3} = 5.04 \text{ cm}^2$$

Odabrano:  $2\Phi 18 = 5.09 \text{ cm}^2$

### Dimenzioniranje na poprečnu silu u presjeku 3-3 (pri stupu)



$$V_{g1} = 72.17 \text{ kN} \quad V_{g2} = 52.08 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 31.07 \text{ kN} \quad V_q = 344.54 \text{ kN}$$

$$\begin{aligned} V_{Sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q = \\ &= 1.35 \cdot (72.17 + 52.08 + 31.07) \\ &\quad + 1.5 \cdot 344.54 = 726.49 \text{ kN} \end{aligned}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

$$V_{Rd,c} = \left[ C_{Rd,c} \cdot k_1 (100 \cdot \rho_l + f_{ck})^{\frac{1}{3}} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \right] \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1 + \sqrt{\frac{200}{760}} = 1.51 \leq 2 \Rightarrow k = 1.51$$

$$k_1 = 0.15 \quad \sigma_{cp} = 0$$

$$C_{Rd,c} = \frac{0.18}{\gamma_c} = 0.12$$

$$\sum A_s \approx 80.42 \text{ cm}^2 \quad \rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{80.42}{6059} = 0.0133$$

$$V_{Rd,c} = \left[ 0.12 \cdot 1.51 (100 \cdot 0.0133 + 30)^{\frac{1}{3}} + 0.15 \cdot 0 \right] \cdot 400 \cdot 760 = 173.65 \text{ kN}$$

$$V_{Rd,c} \geq (v_{\min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w \cdot d = 0.352 \cdot 400 \cdot 760 = 107.01 \text{ kN}$$

$$v_{\min} = 0.035 \cdot k^{\frac{3}{2}} \cdot f_{ck}^{\frac{1}{2}} = 0.035 \cdot 1.52^{\frac{3}{2}} \cdot 30^{\frac{1}{2}} = 0.352$$

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot v \cdot f_{cd} \cdot b_w \cdot d$$

$$v = 0.6 \left( 1 - \frac{f_{ck}}{250} \right) = 0.6 \left( 1 - \frac{30}{250} \right) = 0.528$$

$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot 0.528 \cdot 20 \cdot 400 \cdot 760 = 1605.12 \text{ kN}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{Sd} = 726.49 \text{ kN}$$

$$\frac{V_{Sd}}{V_{Rd,max}} = \frac{726.49}{1605.12} = 0.453$$

$$S_{w,max} = \min\{0.55 \cdot d; 30 \text{ cm}\} = \min\{41.8 \text{ cm}; 30 \text{ cm}\} \Rightarrow S_{w,max} = 30 \text{ cm}$$

$$\rho_{min} = 0.0011 \quad (30/37)$$

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} \cdot S_{max} \cdot b_w}{m} = \frac{0.0011 \cdot 30 \cdot 40}{2} = 0.66 \text{ cm}^2$$

Odabrane spone:  $\Phi 10 (A_{sw} = 0.79 \text{ cm}^2)$

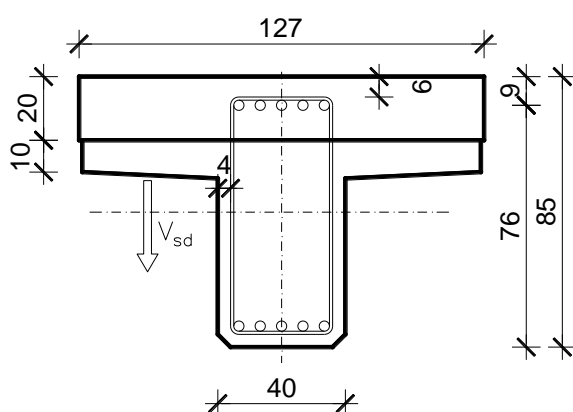
$$V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{S} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot \cot \theta = \frac{0.79}{30} \cdot 0.9 \cdot 76 \cdot 39.13 \cdot 2 \cdot 1 = 140.96 \text{ kN}$$

$$S_{w,pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Sd}} = \frac{4 \cdot 0.79 \cdot 39.13 \cdot 0.9 \cdot 76}{726.49} = 11.6 \text{ cm}$$

Odabrano:  $\Phi 10/10 \text{ cm}$  (pri stupu – 4 rezne)



### Dimenzioniranje na poprečnu silu u presjeku 1-1 (pri upornjaku)



$$V_{g1} = 72.17 \text{ kN} \quad V_{g2} = 52.08 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 16.84 \text{ kN} \quad V_q = 318.58 \text{ kN}$$

$$\begin{aligned} V_{Sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q = \\ &= 1.35 \cdot (72.17 + 52.08 + 16.84) \\ &\quad + 1.5 \cdot 318.58 = 668.34 \text{ kN} \end{aligned}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

$$V_{Rd,c} = \left[ C_{Rd,c} \cdot k_1 (100 \cdot \rho_l + f_{ck})^{\frac{1}{3}} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \right] \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1 + \sqrt{\frac{200}{760}} = 1.51 \leq 2 \Rightarrow k = 1.51$$

$$k_1 = 0.15 \quad \sigma_{cp} = 0$$

$$C_{Rd,c} = \frac{0.18}{\gamma_c} = 0.12$$

$$\sum A_s \approx 80.42 \text{ cm}^2 \quad \rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{80.42}{6059} = 0.0133$$

$$V_{Rd,c} = \left[ 0.12 \cdot 1.51 (100 \cdot 0.0133 + 30)^{\frac{1}{3}} + 0.15 \cdot 0 \right] \cdot 400 \cdot 760 = 173.65 \text{ kN}$$

$$V_{Rd,c} \geq (v_{\min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w \cdot d = 0.352 \cdot 400 \cdot 760 = 107.01 \text{ kN}$$

$$v_{\min} = 0.035 \cdot k^{\frac{3}{2}} \cdot f_{ck}^{\frac{1}{2}} = 0.035 \cdot 1.52^{\frac{3}{2}} \cdot 30^{\frac{1}{2}} = 0.352$$

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot v \cdot f_{cd} \cdot b_w \cdot d$$

$$v = 0.6 \left( 1 - \frac{f_{ck}}{250} \right) = 0.6 \left( 1 - \frac{30}{250} \right) = 0.528$$

$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot 0.528 \cdot 20 \cdot 400 \cdot 760 = 1605.12 \text{ kN}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{Sd} = 668.34 \text{ kN}$$

$$\frac{V_{Sd}}{V_{Rd,max}} = \frac{668.34}{1605.12} = 0.416$$

$$S_{w,max} = \min\{0.55 \cdot d; 30 \text{ cm}\} = \min\{41.8 \text{ cm}; 30 \text{ cm}\} \Rightarrow S_{w,max} = 30 \text{ cm}$$

$$\rho_{min} = 0.0011 \quad (30/37)$$

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} \cdot S_{max} \cdot b_w}{m} = \frac{0.0011 \cdot 30 \cdot 40}{2} = 0.66 \text{ cm}^2$$

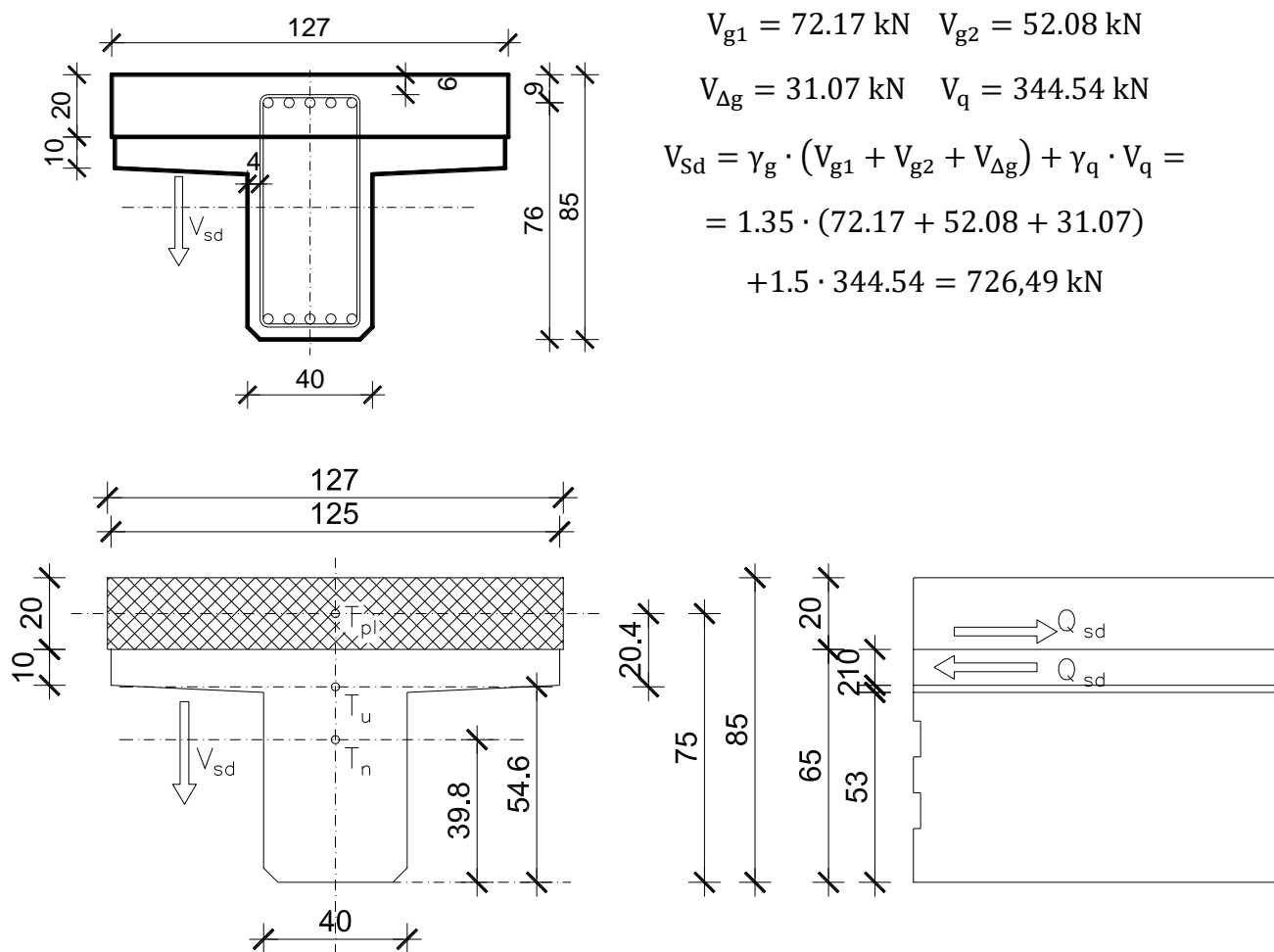
Odabrane spone:  $\Phi 10 (A_{sw} = 0.79 \text{ cm}^2)$

$$V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot \cot \theta = \frac{0.79}{30} \cdot 0.9 \cdot 76 \cdot 39.13 \cdot 2 \cdot 1 = 140.96 \text{ kN}$$

$$S_{w,pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Sd}} = \frac{4 \cdot 0.79 \cdot 39.13 \cdot 0.9 \cdot 76}{668.34} = 12.65 \text{ cm}$$

Odabrano:  $\Phi 10/10 \text{ cm}$  (pri upornjaku – 4 rezne)

## 2.6 ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE



$$V_{g1} = 72.17 \text{ kN} \quad V_{g2} = 52.08 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 31.07 \text{ kN} \quad V_q = 344.54 \text{ kN}$$

$$\begin{aligned} V_{sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q = \\ &= 1.35 \cdot (72.17 + 52.08 + 31.07) \\ &\quad + 1.5 \cdot 344.54 = 726,49 \text{ kN} \end{aligned}$$

Slika 31. Poprečni presjek spregnutog T nosača

$$\left. \begin{aligned} A_n &= 0.3519 \text{ m}^2 & h_{t,n} &= 0.3981 \text{ m} \\ A_{pl} &= 0.254 \text{ m}^2 & h_{t,pl} &= 0.75 \text{ m} \end{aligned} \right\} A_u = 0.6059 \text{ m}^2 \quad h_{t,u} = 0.5456 \text{ m}$$

$$S = A_{pl} \cdot (h_{t,pl} - h_{t,u}) = 0.254 \cdot 0.2044 = 0.05192 \text{ m}^3$$

$$I_n = 0.0140217 \text{ m}^4$$

$$I_{pl} = \frac{b \cdot h^3}{12} = \frac{1,27 \cdot 0,2^3}{12} = 0.000847 \text{ m}^4$$

$$I_u = I_n + I_{pl} + A_n \cdot (h_{t,u} - h_{t,n})^2 + A_{pl} \cdot (h_{t,u} - h_{t,pl})^2$$

$$I_u = 0.0140217 + 0.000847 + 0.3519 \cdot 0.1475^2 + 0.254 \cdot 0.2044^2$$

$$I_u = 0.033137 \text{ m}^4$$

$$V_{sd,max} = 726.49 \text{ kN}$$

$$Q_{sd} = \frac{V_{sd,max} \cdot S}{I_u} = \frac{726.49 \cdot 0.05192}{0.033137} = 1138.29 \text{ kN/m'}$$

$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad \text{B450C} \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.13 \text{ kN/cm}^2$$

$$A_{s,pot} = \frac{Q_{Sd}}{f_{yw,d}} = \frac{1138.29}{39.13} = 29,09 \text{ cm}^2/1.25 \text{ m/m'}$$

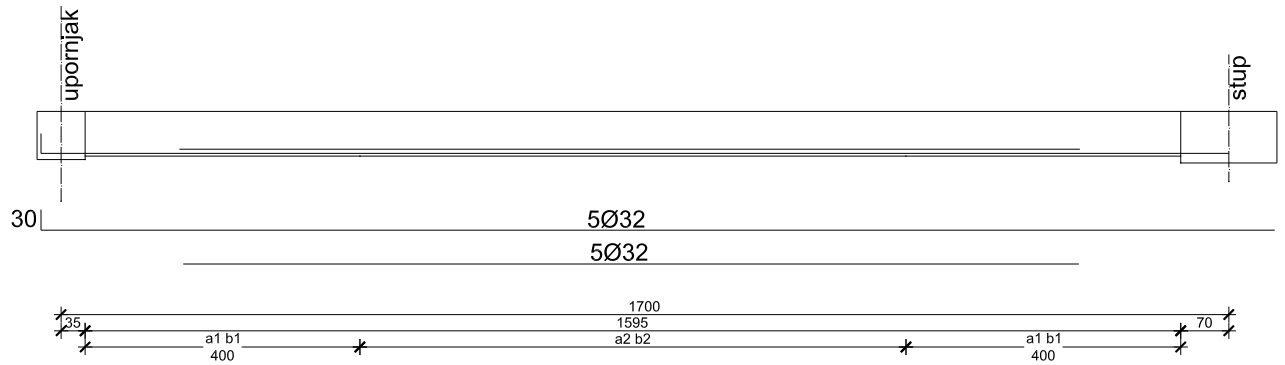
$$\text{Odabrano: } 4\Phi 10/10 + 2\Phi 10/30 = 37,92 \text{ cm}^2$$

## 2.7 SKICA ARMATURE SREDNJEG NOSAČA

Prikazana je samo skica glavne armature.

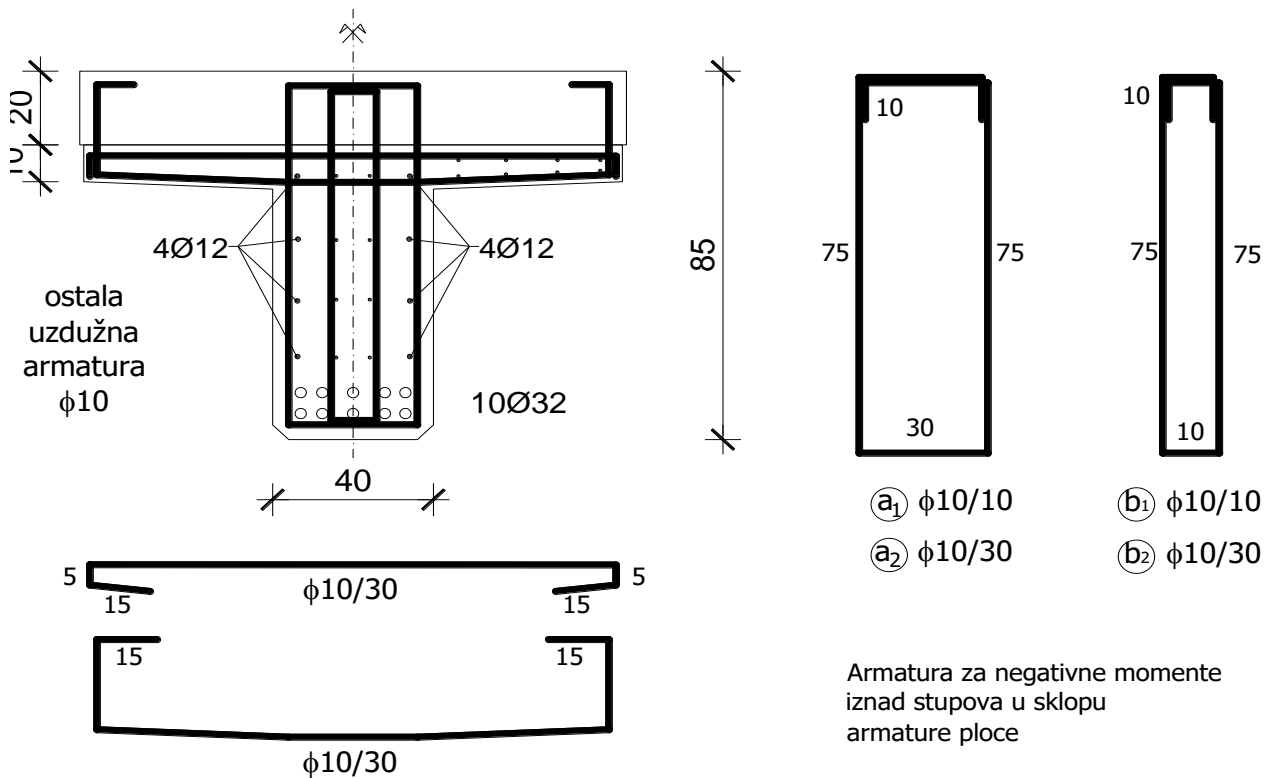
Ostalo prema armaturnom planu.

- UZDUŽNI PRESJEK NOSAČA



Slika 32. Prikaz armiranja uzdužnog nosača u polju

- Poprečni presjek nosača



Armatura za negativne momente iznad stupova u sklopu armature ploče

Slika 33. Prikaz armiranja nosača u poprečnom presjeku

### 3. PREDMJER RADOVA

#### DONJI USTROJ

#### 3.1. ZEMLJANI RADOVI

##### 3.1.1 Iskop za temelj stupa

$$5,90 \times 6,90 \times H_{\text{isk}} = 82,23 \text{ m}^3$$

82,23 m<sup>3</sup>

##### 3.1.2 Zatrpavanje oko temelja stupa materijalom iz iskopa

$$(3.A.1) - (3.B.1 + 3.B.2) = 46,12 \text{ m}^3$$

46,12 m<sup>3</sup>

#### 3.2. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

##### 3.2.1 Podložni beton C12/15 ispod temelja stupa

$$5,90 \times 6,90 \times 0,15 = 6,11 \text{ m}^3$$

6,11 m<sup>3</sup>

##### 3.2.2 Beton C25/30 temelja stupa

$$5,00 \times 6,00 \times 1,00 = 30,00 \text{ m}^3$$

30m<sup>3</sup>

##### 3.2.3 Beton C30/37 tijela stupa

$$2 \times A_S \times 0,70 + A_R \times 0,30 = 14,21 \text{ m}^3$$

14,21 m<sup>3</sup>

##### 3.2.4 Armatura elemenata donjeg ustroja (samo stupa) betoniranih na licu mjesta iz B 450C

2131,5 kg

#### 3.3. OSTALI RADOVI

##### 3.3.1 Elastomerni ležajevi iznad upornjaka

AEL  $\Phi$ 350/54

4 kom

## GORNJI USTROJ

### 3.4. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

#### 3.4.1 Predgotovljeni uzdužni rasponski T nosači

3.4.1.1 Srednji nosač  $l = 16,08 \text{ m}$

3.4.1.1.1 Beton C30/37

$$A_n \times L_n = 5,66 \text{ m}^3$$

5,66 m<sup>3</sup>

3.4.1.1.2 Betonski čelik B 450C

1415 kg

Ukupno nosača

5 kom

3.4.1.2 Rubni nosač  $l = 16,08 \text{ m}$

3.4.1.2.1 Beton C30/37

$$A_n \times L_n = 7,67 \text{ m}^3$$

7,67 m<sup>3</sup>

3.4.1.2.2 Betonski čelik B 450C

1917,5 kg

Ukupno nosača

2 kom

#### 3.4.2 Beton C30/37 poprečnih nosača iznad stupova i upornjaka

$$1,40 \times H_{pn} \times L_{pn} + 2 \times 0,70 \times H_{pn} \times L_{pn} = 16,69 \text{ m}^3$$

16,69 m<sup>3</sup>

#### 3.4.3 Beton C30/37 monolitnog dijela kolničke ploče

$$(L + 0,70/2) \times 2 \times 0,20 \times \check{S}_{pl} = 50,11 \text{ m}^3$$

50,11 m<sup>3</sup>

#### 3.4.4 Beton C30/37 monolitnog dijela pješačkog hodnika

$$2 \times (\check{S} \times H) \times L_{uk} - 6 \times 0,16^2 \times \pi / 4 \times L_{uk} = 12,24 \text{ m}^3$$

12,24 m<sup>3</sup>

#### 3.4.5 Predgotovljeni armiranobetonski elementi vijenca, beton C30/37

$$2 \times L_{uk} = 87,6 \text{ m}^{\text{'}}$$

87,6 m<sup>'</sup>

#### 3.4.6 Armatura B 450C elemenata gornjeg ustroja betoniranih na licu mjesta

12470 kg

3.5.	OSTALI RADOVI	
3.5.1	Prijevoz i montaža predgotovljenih uzdužnih rasponskih nosača	
4.5.1.1	Srednji nosač $l = 16,08 \text{ m}$	5 kom
4.5.1.2	Rubni nosač $l = 16,08 \text{ m}$	2 kom
3.5.2	Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenca	87,6 m`
3.5.3	PVC cijevi $\phi 160 \text{ mm}$ za smještaj elektro i TK instalacija $2 \times 3 \times L_{uk} = 262,8 \text{ m`}$	262,8 m`
3.5.4	Prijelazne naprave nad upornjacima s mogućnošću dilatiranja $\pm 40 \text{ mm}$ $\check{S}_m \times 2 = 18,8 \text{ m`}$	18,8 m`
3.5.5	Hidroizolacija kolničke ploče $\check{S}_{pl} \times (L + 0,70/2) \times 2 = 250,5 \text{ m}^2$	250,5 m <sup>2</sup>
3.5.6	Zaštitni sloj asfalt betona AB-8 debljine 3,0 cm $\check{S}_k \times (L + 0,70/2) \times 2 = 241,5 \text{ m}^2$	241,5 m <sup>2</sup>
3.5.7	Habajući sloj asfalt betona AB-11s debljine 4,0 cm $\check{S}_k \times (L + 0,70/2) \times 2 = 241,5 \text{ m}^2$	241,5 m <sup>2</sup>
3.5.8	Klasična metalna ograda prema projektu $L_{uk} \times 2 = 87,14 \text{ m`}$	87,14 m`



## 4. TROŠKOVNIK

Redni broj	Opis radova	Jedinica mjere	Količina radova	Jedinična cijena	Ukupna cijena
<b>3</b>	<b>TROŠKOVNIK</b>				
	U ovom troškovniku nisu uključeni svi radovi, te nisu uključeni troškovi izrade gornjeg ustroja ceste iza upomjaka, a koji su sadržani u troškovniku ceste.				
	<b>DONJI USTROJ</b>				
<b>3.A.</b>	<b>ZEMLJANI RADOVI</b>				
3.A.1	Strojni iskop za temelje stupa, uz ručno dotjerivanje iskopa. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II, točka 2-04. Obračun po m <sup>3</sup> iskopa u sraslom stanju tla.	m3	82,23		
3.A.2	Strojno zatrpavanje oko temelja stupa materijalom iz iskopa u slojevima od 30-50 cm, uz lagano zbijanje i ručno dotjerivanje. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II. Obračun po m <sup>3</sup> "sraslog" materijala.	m3	46,12		
<b>UKUPNO ZA ZEMLJANE RADOVE:</b>					

*Slika 34. Prikaz troškovničkih stavki za zemljane radove*

<b>3.B.</b>	<b>BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI</b>				
3.B.1	Betoniranje sloja podložnog betona ispod temelja stupa betonom C12/15. Debljina slojeva podbetona prema projektu. Gornja ploha podbetona treba biti ravna i na projektiranoj visinskoj koti. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m <sup>3</sup> ispravno ugrađenog i preuzetog betona.	m3	6,11		
3.B.2	Betoniranje temelja stupa betonom C25/30 u temeljnoj jami bez oplata (ili u četverostranoj oplati) na licu mjesta. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m <sup>3</sup> ispravno ugrađenog betona.	m3	30,00		
3.B.3	Betoniranje tijela i stupa betonom C30/37 u blanjanom daščanoj oplati. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m <sup>3</sup> ispravno ugrađenog betona.	m3	14,21		
3.B.4	Armatura B 450C svih AB elemenata donjeg ustroja betoniranih na licu mjesta (stupa). Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.5. Obračun po kg ispravno ugrađene i preuzete armature.	kg	2131,50		
<b>UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:</b>					
<b>3.C.</b>	<b>OSTALI RADOVI</b>				
3.C.1	Elastomerni ležajevi AEL 400/500/69	kom	4		
<b>UKUPNO ZA OSTALE RADOVE:</b>					
<b>REKAPITULACIJA DONJEG USTROJA:</b>					
<b>ZEMLJANI RADOVI</b>					
<b>BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:</b>					
<b>OSTALI RADOVI:</b>					
<b>UKUPNO ZA DONJI USTROJ:</b>					

Slika 35. Prikaz troškovničkih stavki za betonske i armirano betonske radove

<b>GORNJI USTROJ</b>				
<b>3.A.</b>	<b>BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI</b>			
3.A.1	Izrada predgotovljenih glavnih kolničkih T nosača iz betona C30/37 i B 450C. Nosači se betoniraju u glatkoj oplati, s projektiranim oblicima poprečnog presjeka, profilacijama i otvorima prema planu oplate. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6, 7-01.4 i 7-01.5. Obračun se vrši po nosaču za kojeg je potrebno:			
3.A.1.1	Srednji nosač duljine 16,08 m			
3.A.1.1.1	Beton C30/37	m3	5,66	
3.A.1.1.2	Armatura B 450C	kg	1415,00	
	Obračun za svaki pravilno izvedeni srednji uzdužni nosač	kom	5	
3.A.1.2	Rubni nosač duljine 16,08 m			
3.A.1.2.1	Beton C30/37	m3	7,67	
3.A.1.2.2	Armatura B 450C	kg	1917,50	
	Obračun za svaki pravilno izvedeni rubni uzdužni nosač	kom	2	
3.A.2	Betoniranje monolitnih poprečnih nosača iznad stupa i upornjaka betonom C30/37 u glatkoj oplati prema projektiranim oblicima i dimenzijama. Na mjestu prijelazne naprave u poprečnom nosaču (ploči) ostaviti utore prema projektu. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m <sup>3</sup> ispravno ugrađenog betona.	m3	16,69	
3.A.3	Betoniranje monolitne koloničke ploče betonom C30/37 direktno iznad gornjeg pojasa uzdužnih rasponskih nosača. Na mjestu ugradnje prijelazne naprave u ploči treba ostaviti niše prema crtežima u projektu. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m <sup>3</sup> ispravno ugrađenog betona.	m3	50,11	
3.A.4	Betoniranje monolitnog dijela pješačkih hodnika betonom C30/37. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II, točka 7.4.2.9. Obračun po m <sup>3</sup> ispravno ugrađenog betona.	m3	12,24	
3.A.5	Izrada predgotovljenih armiranobetonskih elemenata vijenca u glatkoj oplati, s projektiranim oblicima. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 2-00.2.6, 7-01.4 i 7-01.5. Obračun po m <sup>1</sup> vijenca.	m1	87,60	
3.A.6	Armatura B 450C elemenata gornjeg ustroja betoniranih na licu mjesta. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.5. Obračun po kg ispravno ugrađene i preuzete armature. Armatura predgotovljenih (montažnih) elemenata obračunata je u sklopu njihove izrade.	kg	12470,00	
<b>UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:</b>				

Slika 36. Prikaz troškovničkih stavki za betonske i armiranobetonske radove

3.B.	OSTALI RADOVI				
3.B.1	Prijevoz i montaža predgotovljenih glavnih uzdužnih kolničkih nosača. Nosači se montiraju na privremene podupore. Iznad upornjaka nosači se privremeno oslanjaju na podupore smještene na naglavnoj gredi, a podupore uz stup se oslanjaju na temeljnu stopu. Predviđena je montaža nosača "polje po polje". Obračun po ispravno montiranom nosaču, s geodetski kontroliranim položajem. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6.				
3.B.1.1	Srednji nosači duljine l = 16,08 m	kom	5		
3.B.1.2	Rubni nosači duljine l = 16,08 m	kom	2		
3.B.2	Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenaca. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6. Obračun po m <sup>1</sup> ispravno montiranog i geodetski kontroliranog vijenca.	m1	87,60		
3.B.3	Nabava i ugradnja PVC cijevi $\phi$ 160 mm za smještaj elektro i PTT instalacija u instalacionim kanalima pješačkih hodnika, a u svemu prema projektu i pravilima struke. Sadržani su troškovi provođenja instalacija na duljini objekta (bez revizijskih šahti). Obračun po m <sup>1</sup> ispravno ugrađene cijevi.	m1	262,80		
3.B.4	Nabava i ugradnja prijelaznih naprava nad upornjacima. Predviđene su vodonepropusne naprave s mogućnošću dilatiranja $\pm$ 40 mm. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.7. Obračun po m <sup>1</sup> ispravno ugrađene prijelazne naprave.	m1	14,00		
3.B.5	Nabava i dobava potrebnog materijala, te izvedba hidroizolacije kolničke ploče. Kvaliteta svih materijala prema važećim normama. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.9.1. Obračun po m <sup>2</sup> ispravno izvedene i preuzete hidroizolacije.	m2	250,50		
3.B.6	Izrada donjeg zaštitnog sloja asfalt betona AB-8 debljine 3 cm na kolničkoj ploči. Kao vezivo primijeniti modificirani bitumen PmB 60-90. Kvaliteta materijala i izrada prema važećim propisima i pravilima struke. Uz rubove kolnika, te na spoju sa slivnicima i prijelaznom napravom ostaviti reške širine 20 mm i dubine do hidroizolacije. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga III, točka 6-03. Obračun po m <sup>2</sup> ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.	m2	241,50		

Slika 37. Prikaz troškovničkih stavki za ostale radove

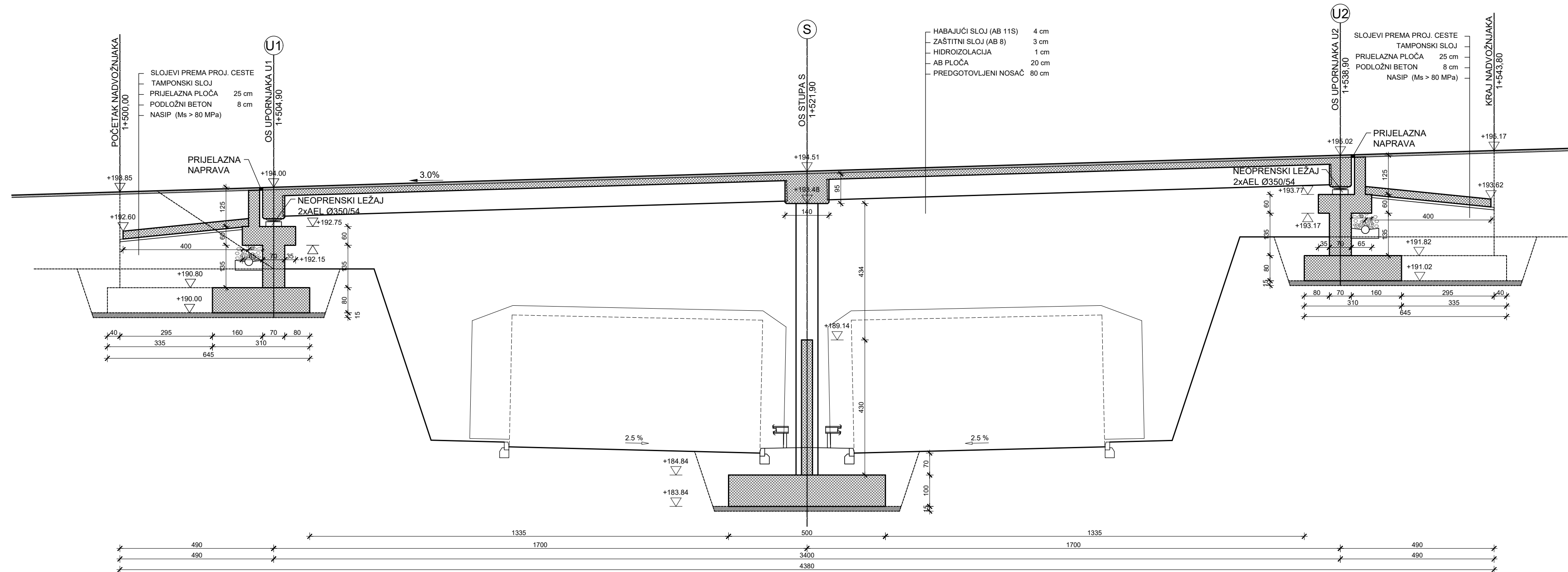
3.B.7	Izrada gornjeg habajućeg sloja asfalt betona AB-11S debljine 4 cm. Kao vezivo primijeniti modificirani bitumen PmB 60-90. Kvaliteta materijala i izrada prema važećim propisima i pravilima struke. Uz rubove kolnika, te na spoju sa slivnicima i prijelaznom napravom ostaviti reške širine 20 mm i dubine do hidroizolacije. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga III, točka 6-03. Obračun po m <sup>2</sup> ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.	m2	241,50		
3.B.8	Nabava potrebnog materijala te izrada i montaža klasične metalne ograde u svemu prema projektu. Sve dijelove ograde treba očistiti do sjaja, a zatim toplo pocinčati u debljini sloja $\geq 120 \mu\text{m}$ . Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.10 i 7-01.12. Obračun po m <sup>1</sup> ispravno izvedene i preuzete ograde.	m1	87,14		
<b>REKAPITULACIJA GORNJEG USTROJA:</b>					
<b>BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:</b>					
<b>OSTALI RADOVI:</b>					
<b>UKUPNO ZA GORNJI USTROJ:</b>					
<b>SVEUKUPNA REKAPITULACIJA:</b>					
<b>DONJI USTROJ:</b>					
<b>GORNJI USTROJ:</b>					
<b>SVEUKUPNO:</b>					

Slika 38. Prikaz troškovničkih stavki za ostale radove


## 5. GRAFIČKI PRILOZI

- List 1 – Uzdužni presjek u osi mosta	M 1:100
- List 2 – Pogled na most	M 1:100
- List 3 – Normalni poprečni presjek rasponskog mosta	M 1.:25
- List 4 – Tlocrt mosta	M 1:100
- List 5 – Plan oplata rasponskog nosača	M 1:20
- List 6 – Plan oplata stupa	M 1:50
- List 7 – Plan oplata upornjaka	M 1:50
- List 8 – Detalj ograde	M 1:200, 1:2
- List 9 – Detalj prijelazne rampe	M 1:10, 1:5
- List 10 – Plan armature glavnog nosača	

# UZDUŽNI PRESJEK U OSI MOSTA M 1:100

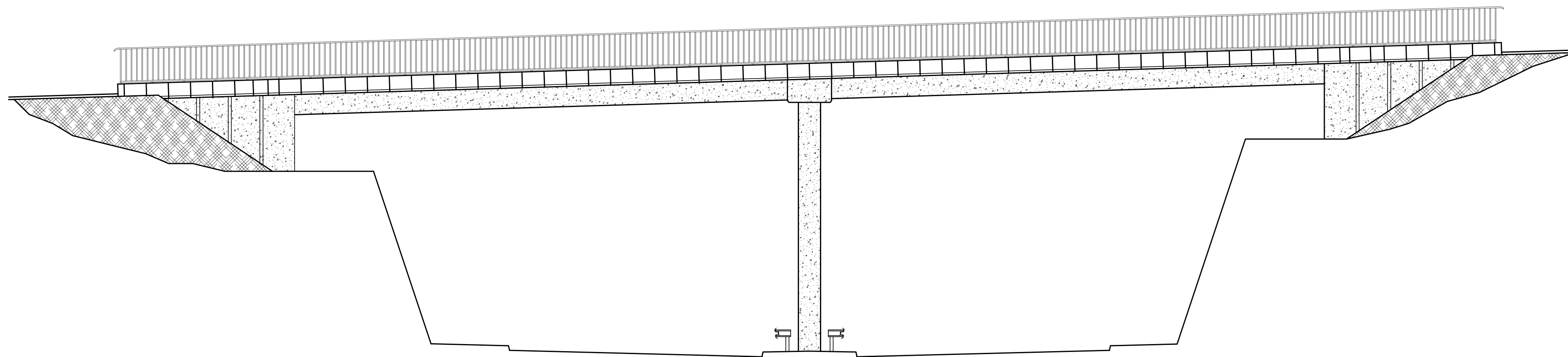


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS


INVESTITOR / NARUČITELJ: <b>HAC d.o.o.</b> Vončina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRADEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 466117
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: <b>VV-01</b>
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	<b>UZDUŽNI PRESJEK U OSI MOSTA</b>
SADRŽAJ: PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: <b>1:100</b> DATUM: <b>Rujan 2020.</b> MAPA: <b>C1</b> BROJ PROJEKTA: <b>C1-01-04/07</b> BROJ PRILOGA: <b>1</b>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	

# POGLED NA MOST

## M 1:100



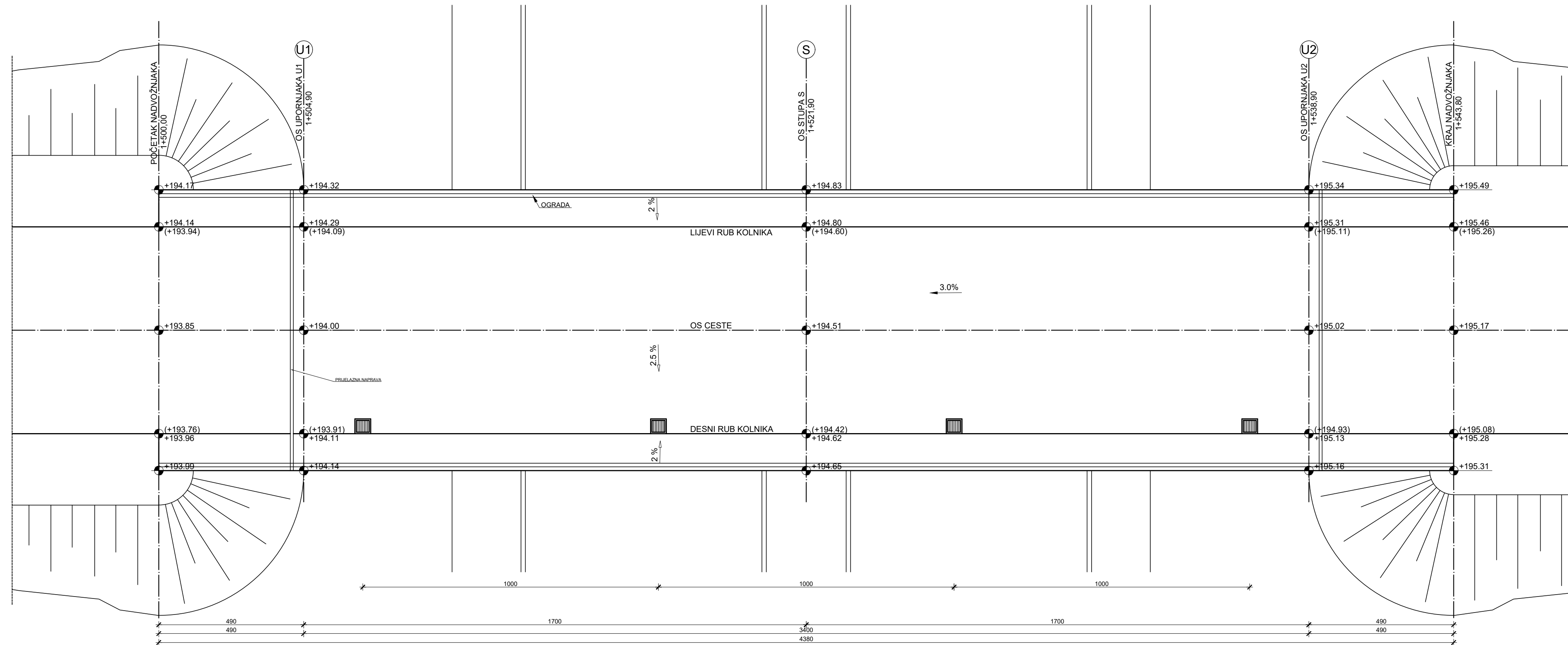
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vontčina 2 10000 Zagreb	 <p>SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 466117</p>
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prigomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	<p>ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:</p> <p>VV-01</p>
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: <b>POGLED NA MOST</b>	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	<p>MJERILO: 1:100</p> <p>DATUM: Rujan 2020.</p> <p>MAPA: C1</p> <p>BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07</p> <p>BROJ PRILOGA: <b>2</b></p>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	





# TLOCRT MOSTA M 1:100

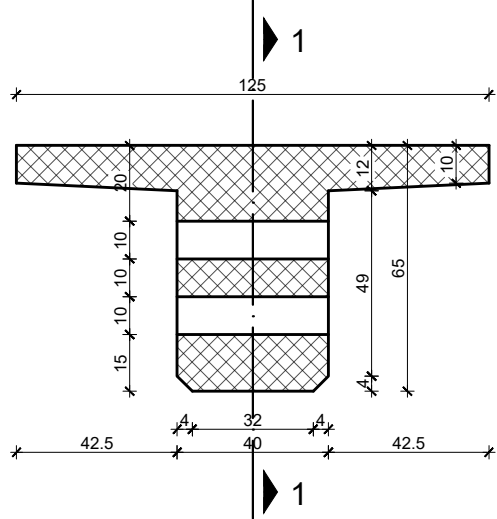


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

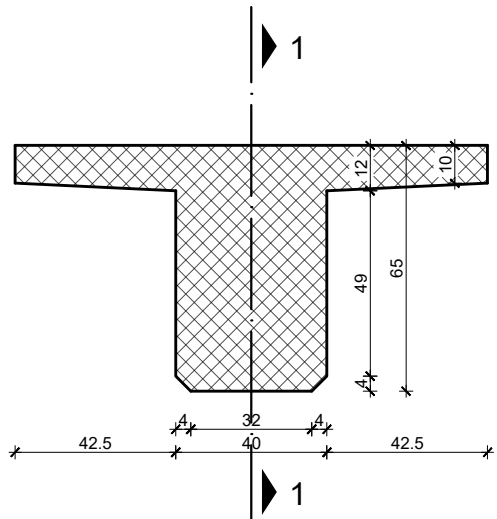
INVESTITOR / NARUČITELJ: <b>HAC d.o.o.</b> Vončinina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATIĆE HRVATSKE 15 MB 3146463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 485117
GRADEVINA: <b>Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik</b> Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: <div style="text-align: center;"><b>TLOCRT MOSTA</b></div>	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: 1:100
	DATUM: Rujan 2020.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: <div style="text-align: center; font-size: 2em;"><b>4</b></div>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	

# PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA M 1:20

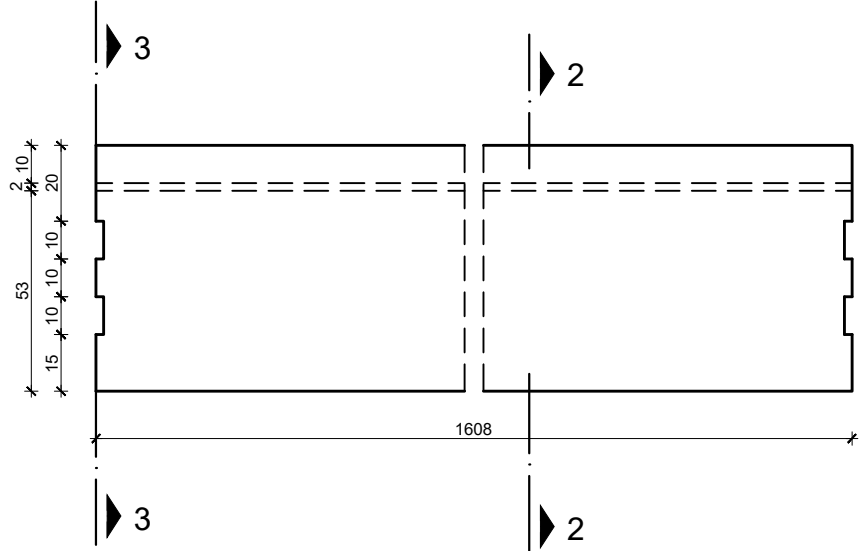
PRESJEK 3-3



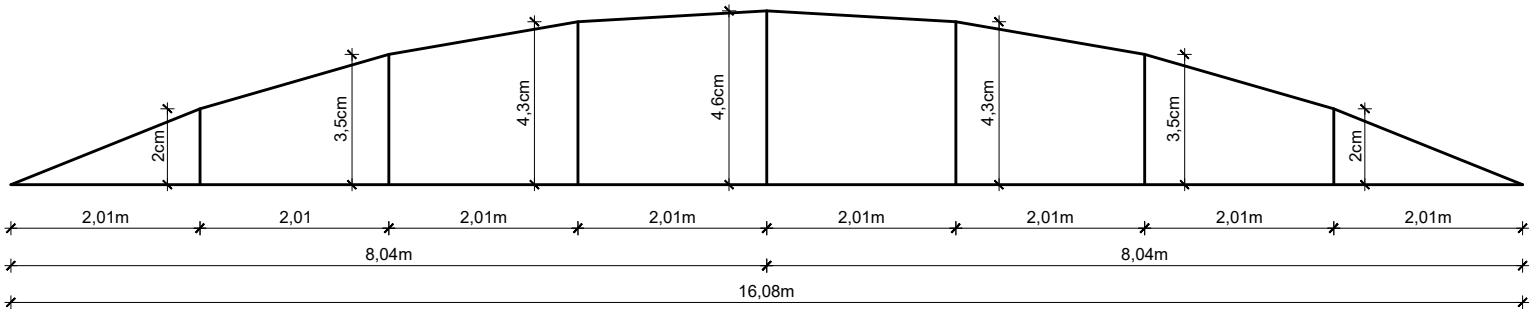
PRESJEK 2-2




PRESJEK 1-1



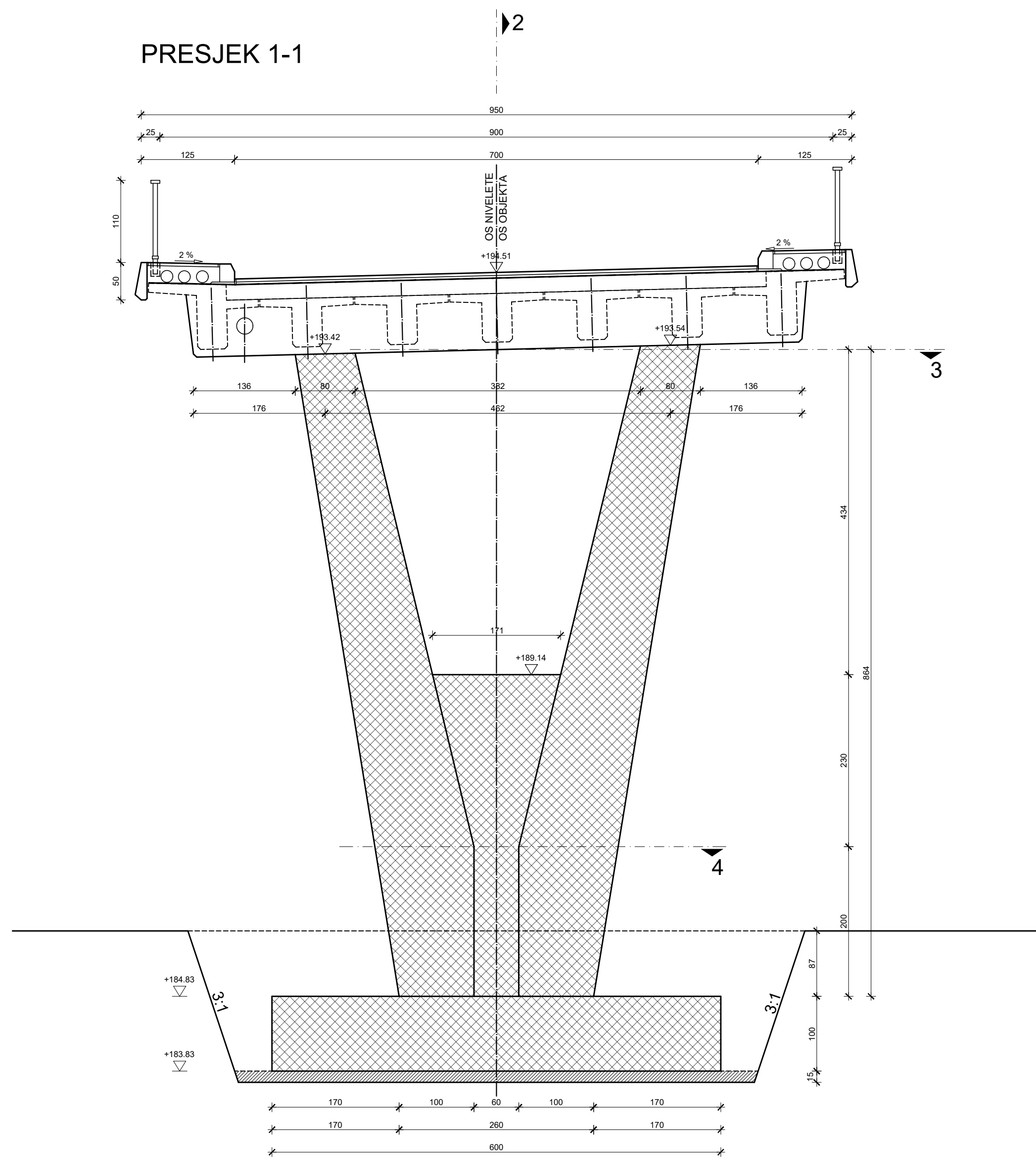
SHEMA NADVIŠENJA OPLATE NOSAČA



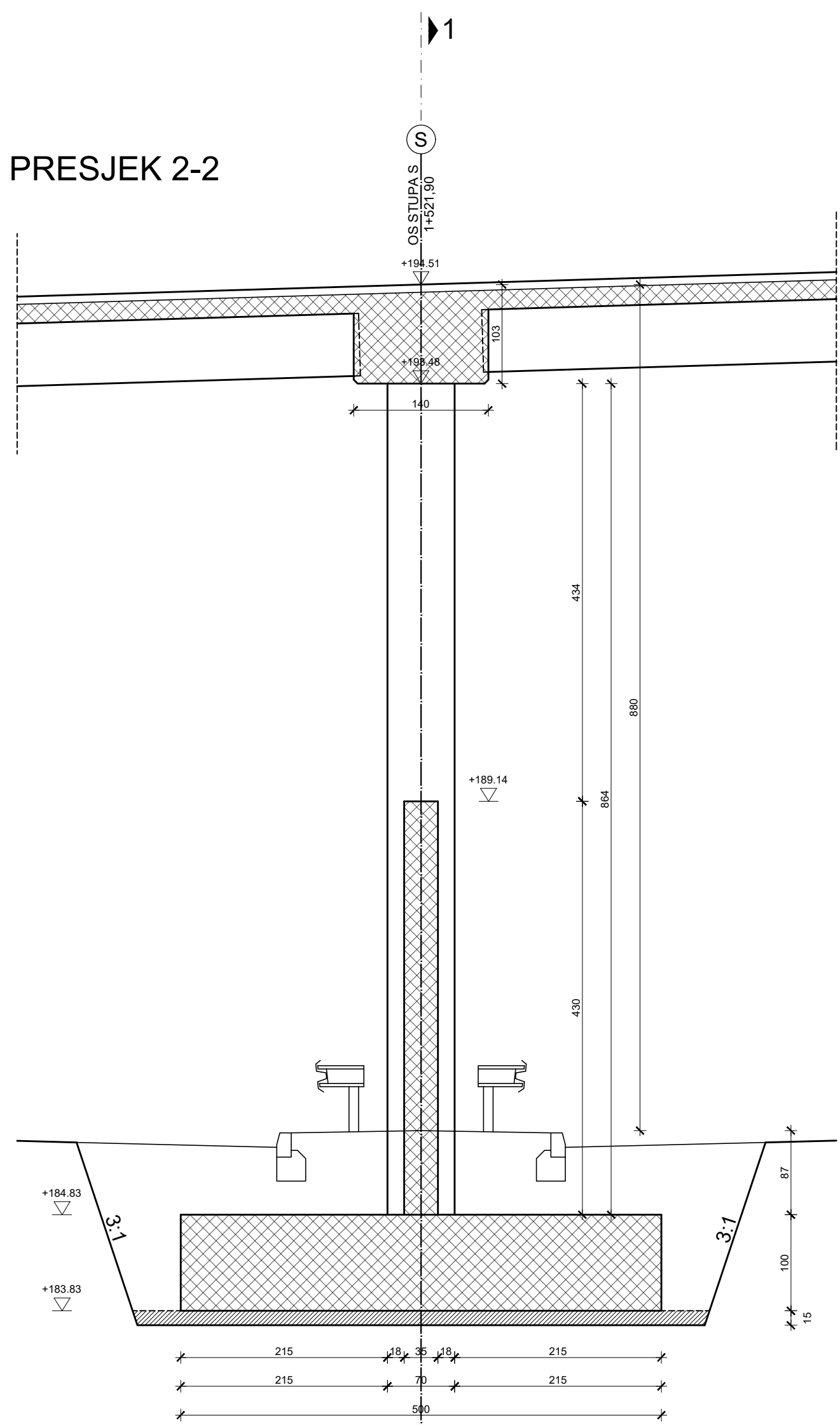
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: 1:20
	DATUM: Rujan 2020.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 5
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	

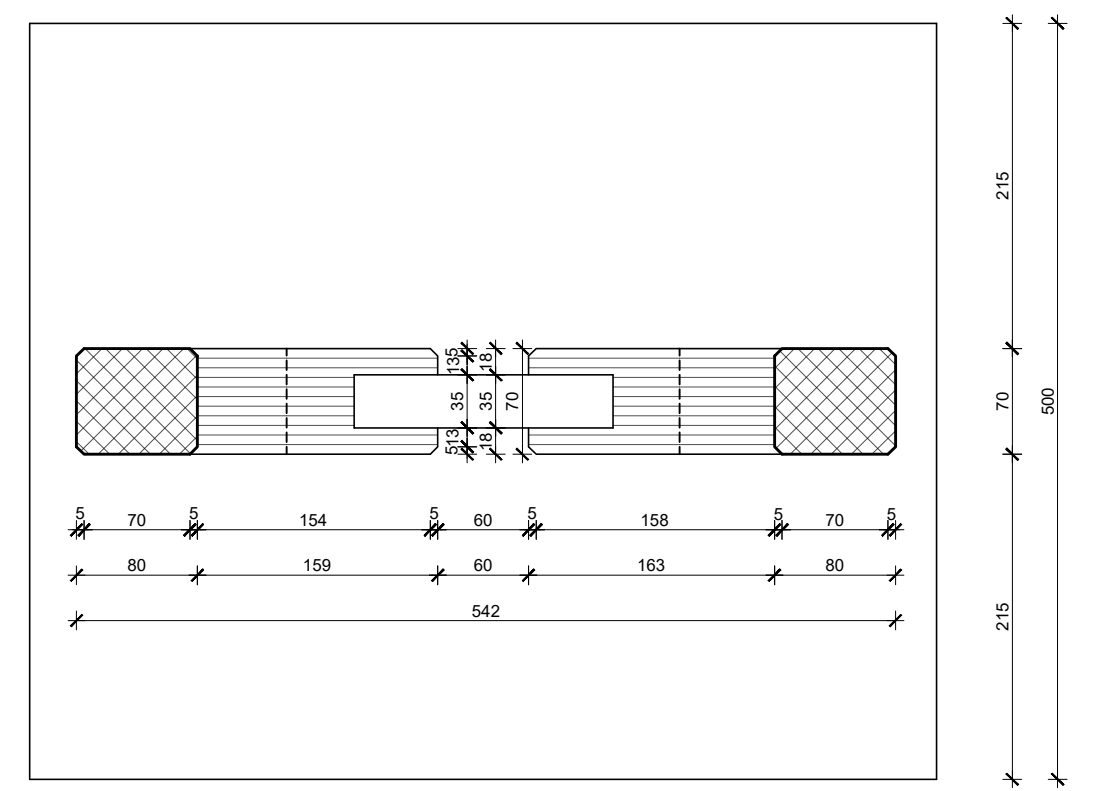
PRESJEK 1-1



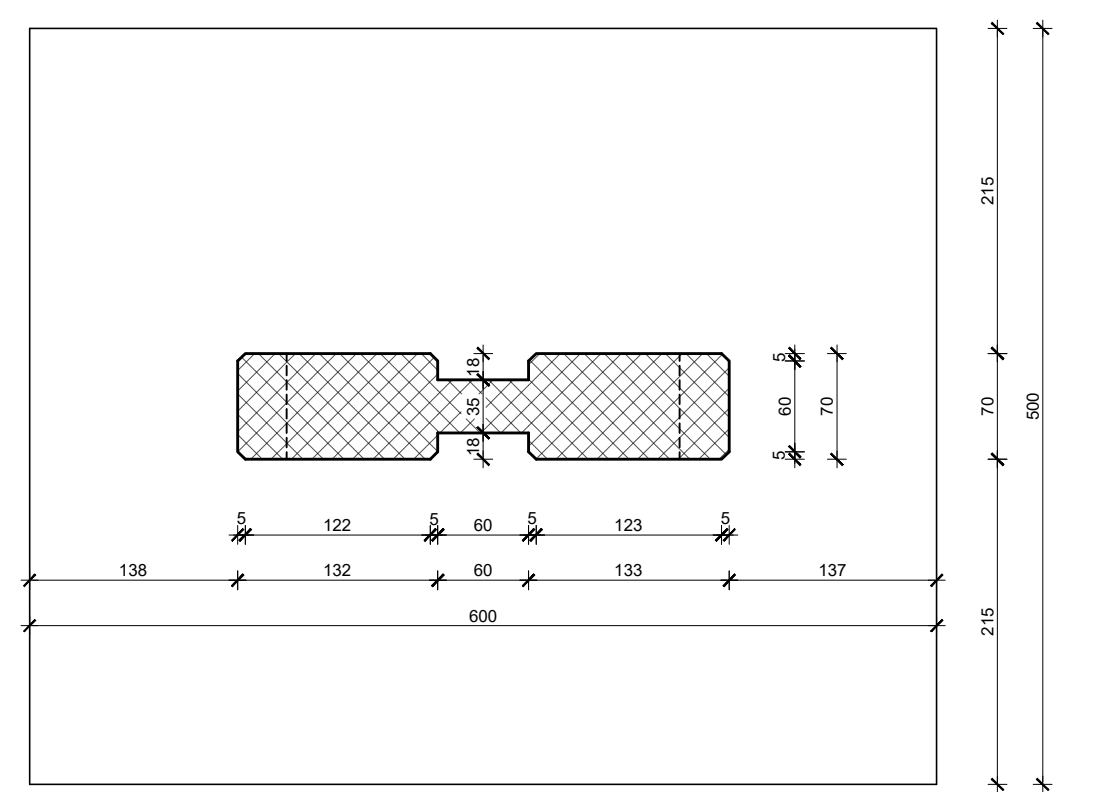
PRESJEK 2-2



PRESJEK 3-3




PRESJEK 4-4



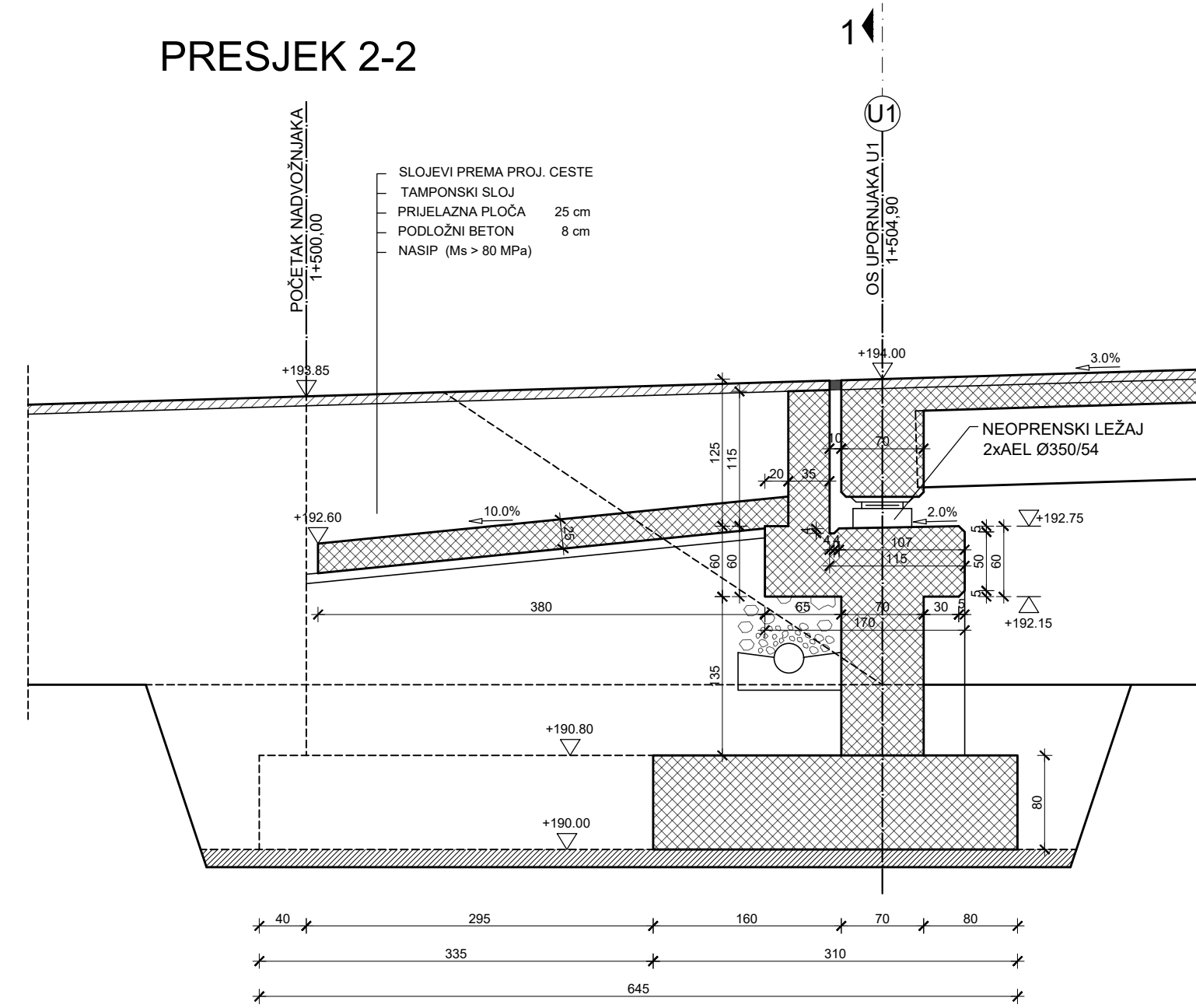
PLAN OPLATE STUPA  
M 1:50

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

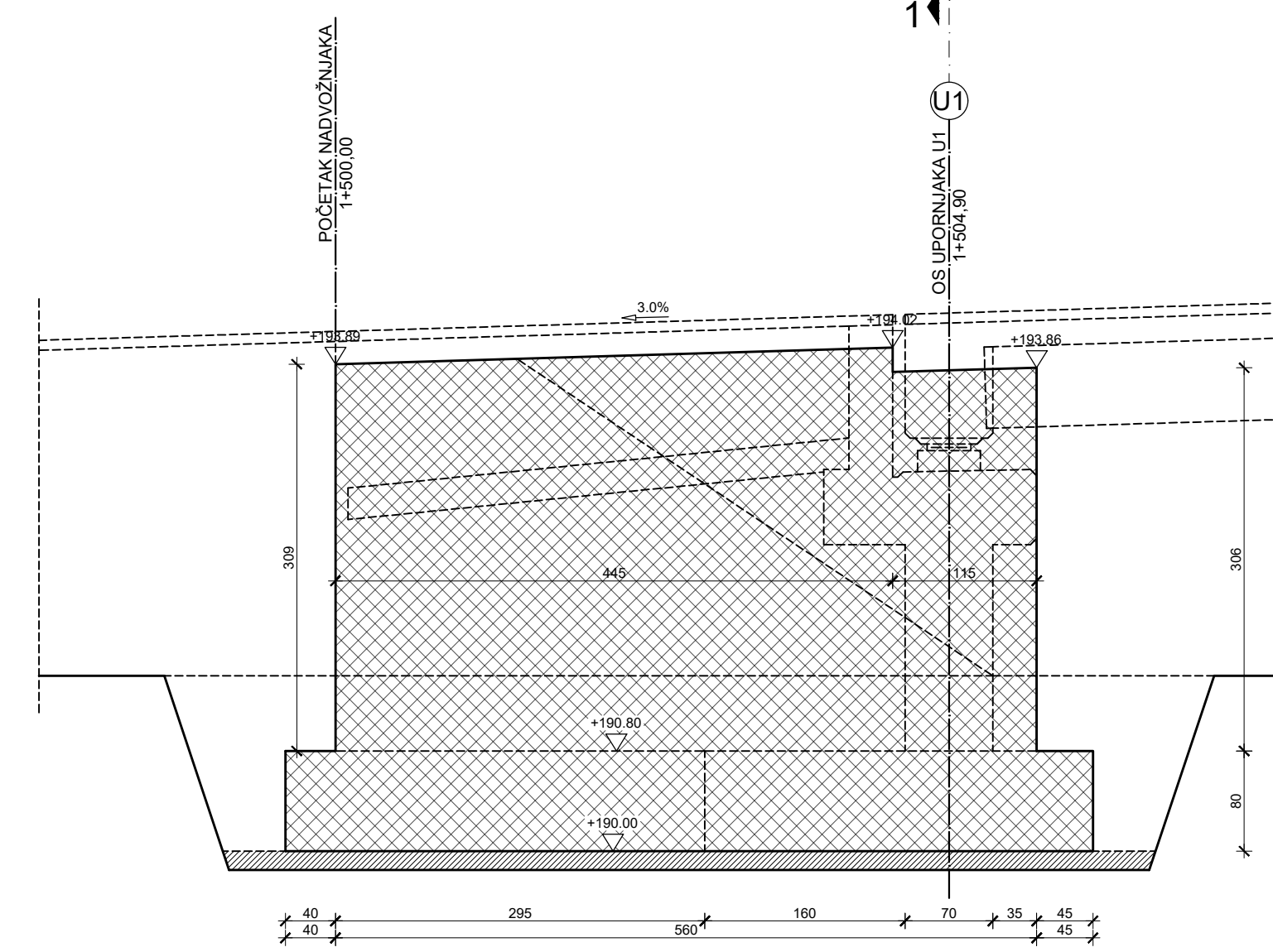
  

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 314943, tel: +385 (0)21 303333, fax: +385 (0)21 465117
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: <b>PLAN OPLATE STUPA</b>	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: 1:50
	DATUM: Rujan 2020.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: <b>6</b>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	

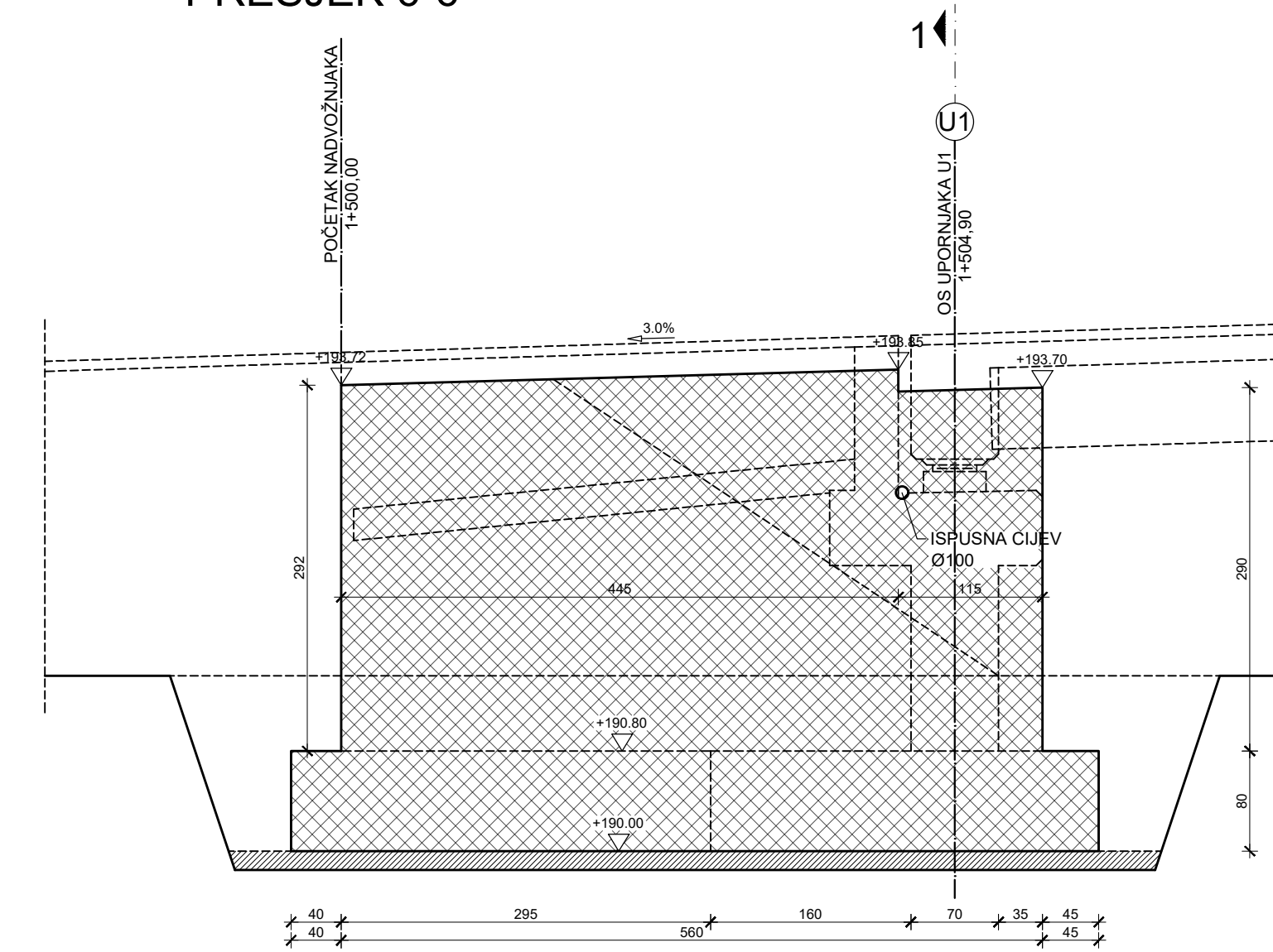
PRESJEK 2-2



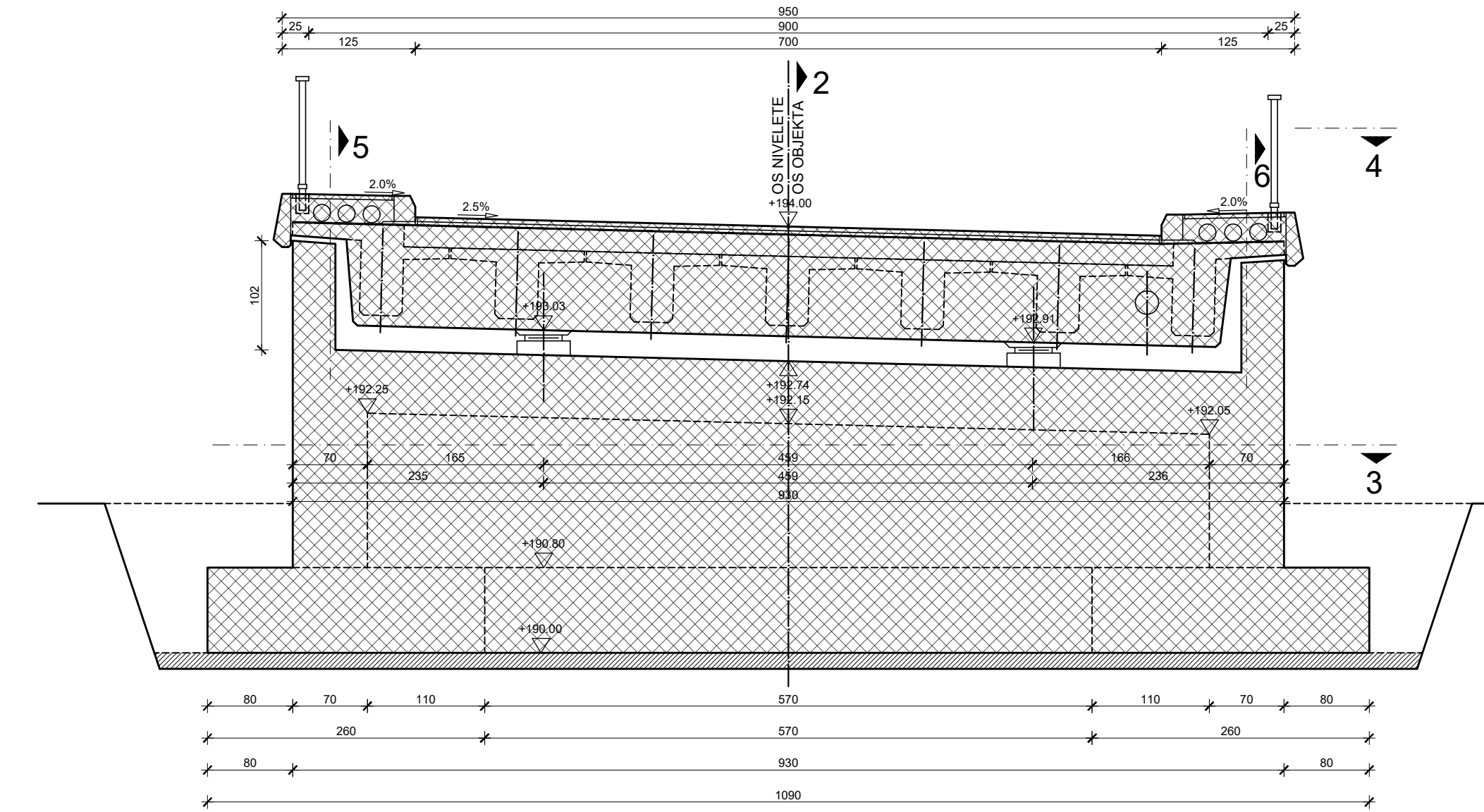
PRESJEK 5-5



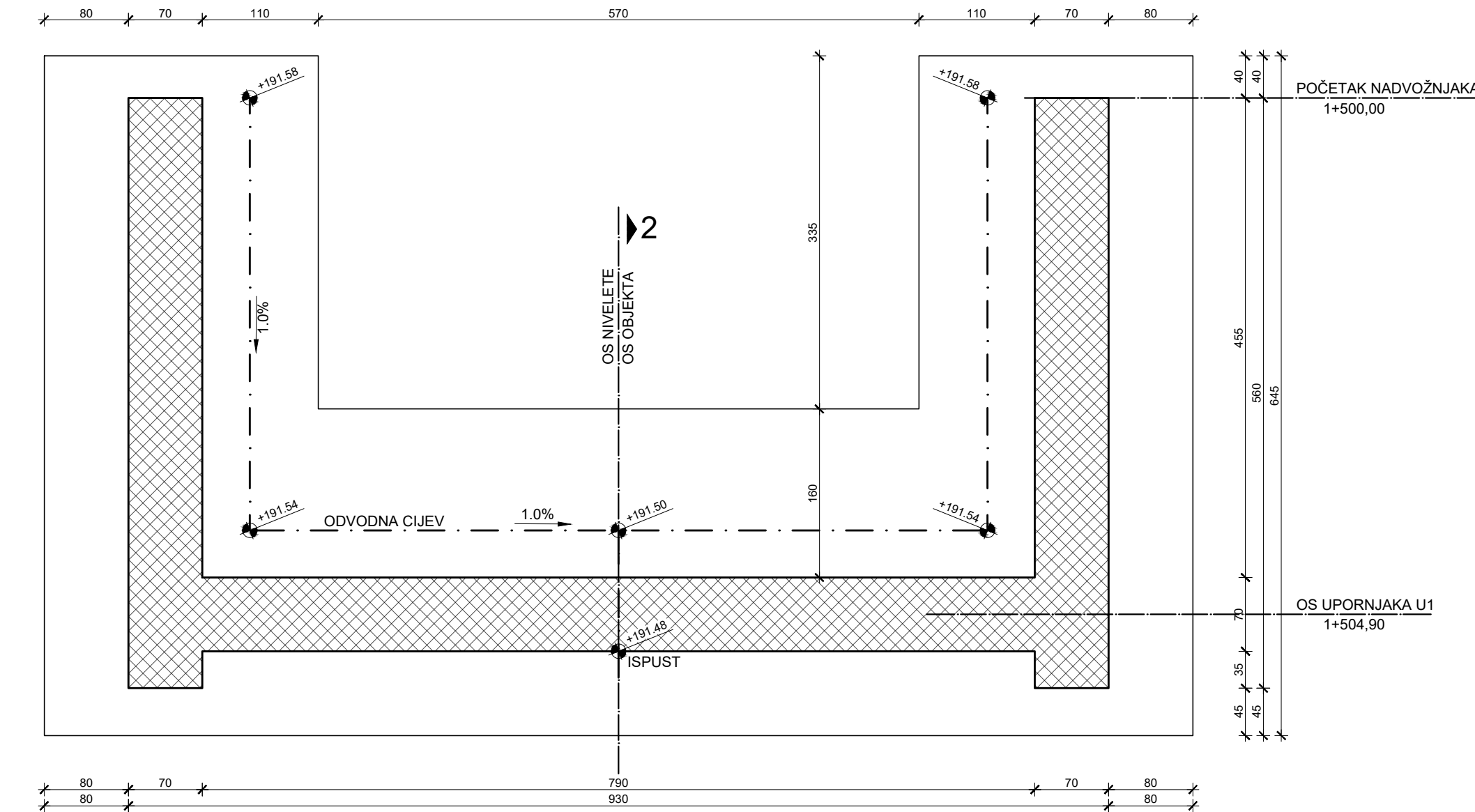
PRESJEK 6-6



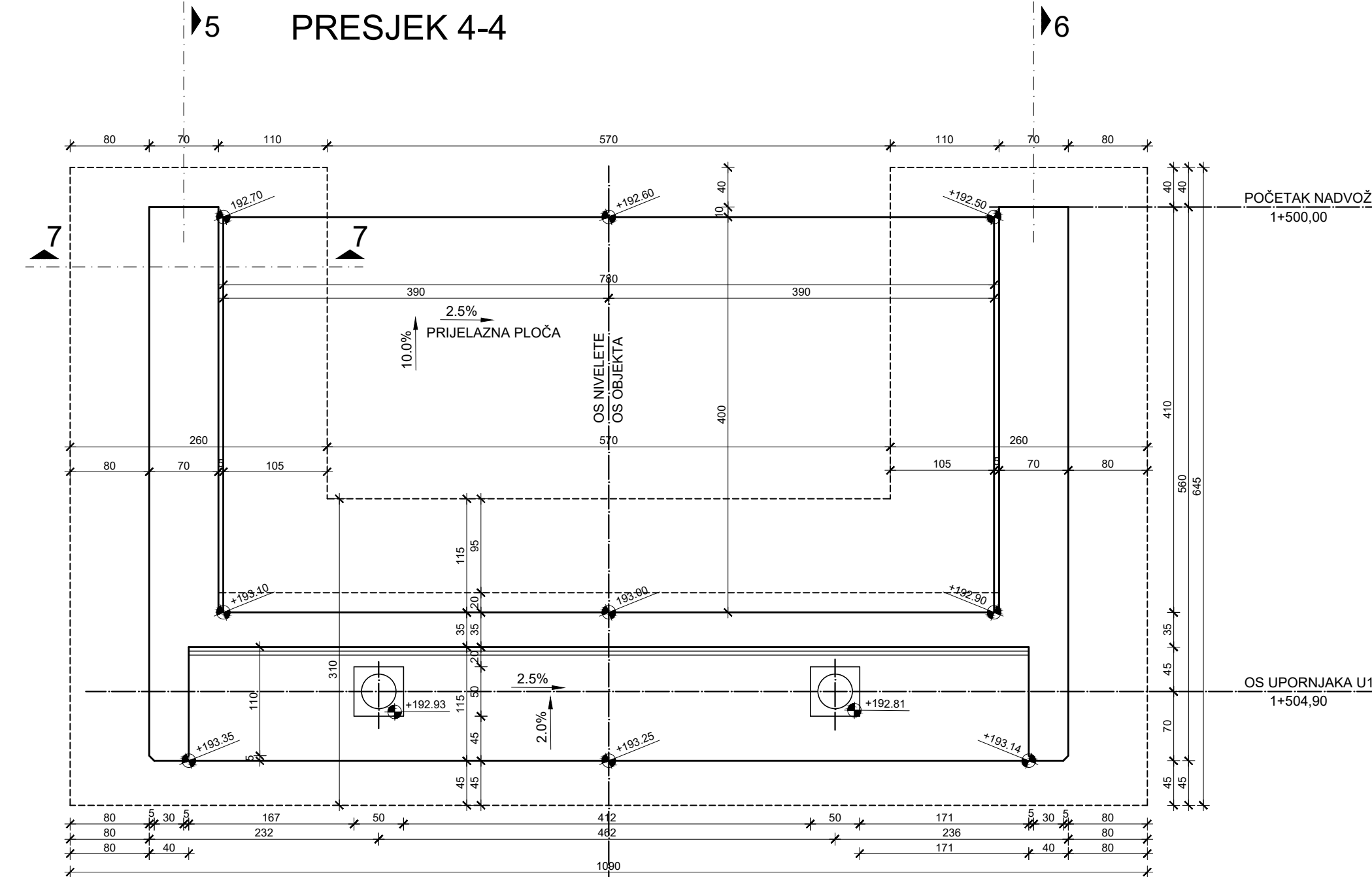
PRESJEK 1-1



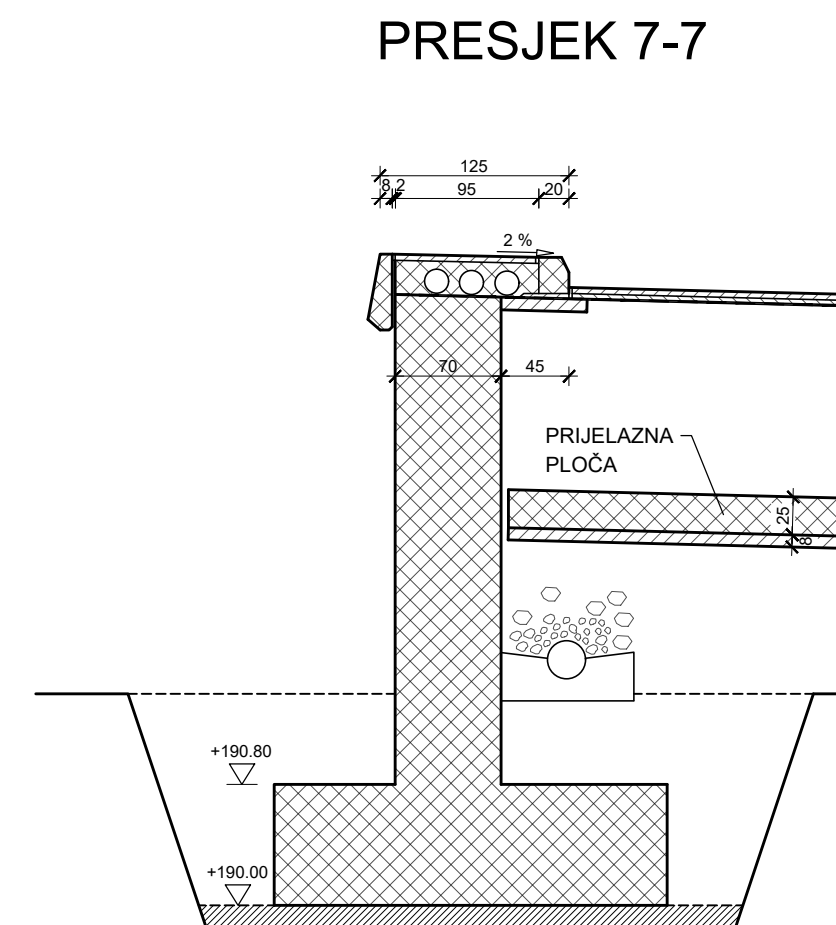
PRESJEK 3-3



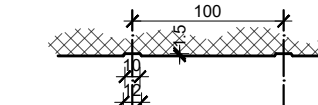
PRESJEK 4-4



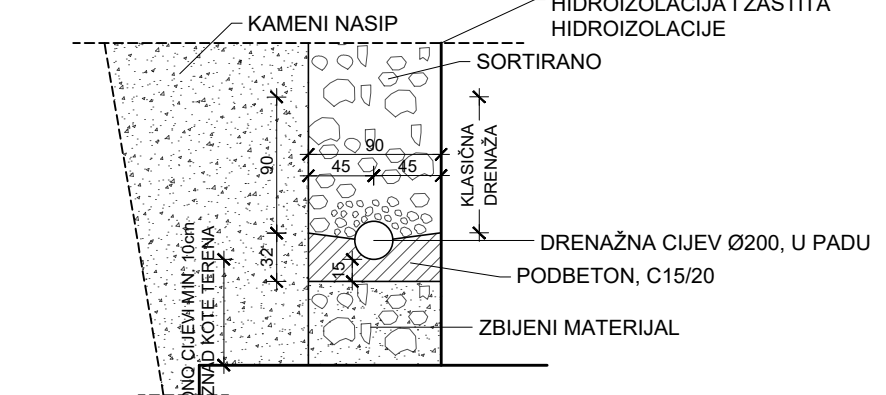
PRESJEK 7-7



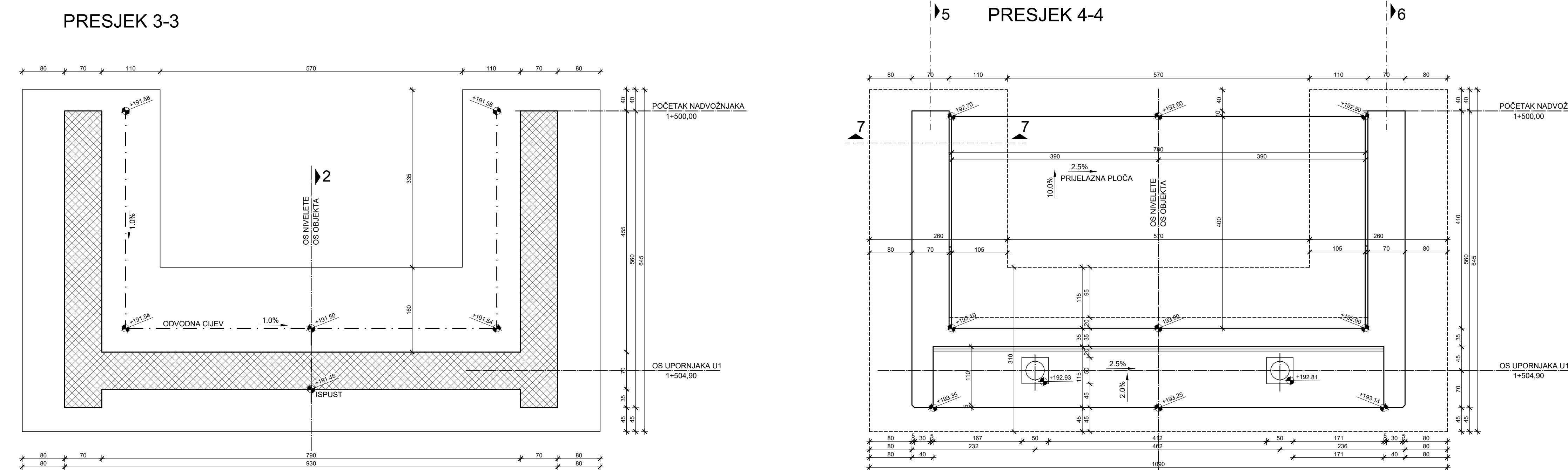
DETALJ KANELURA



DETALJ DRENAŽE

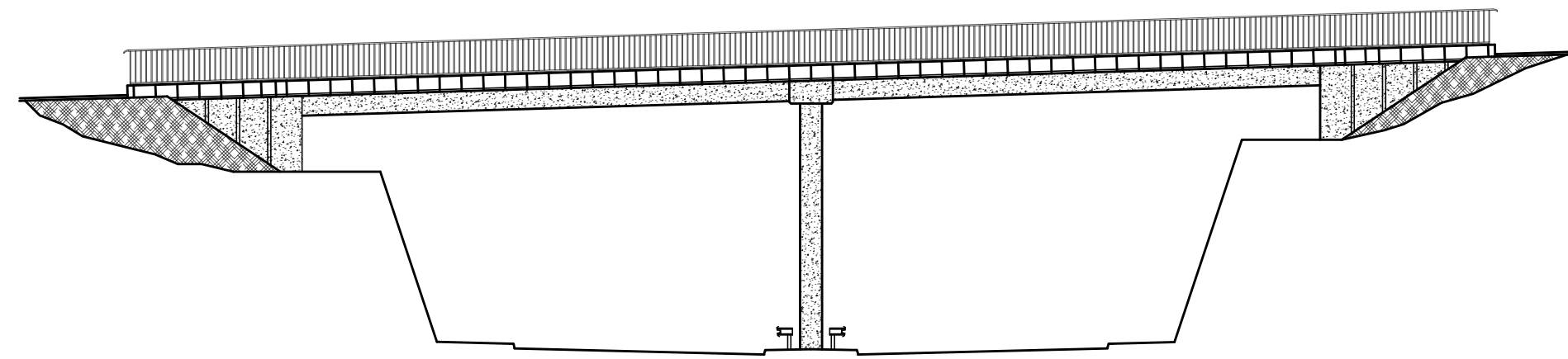


PLAN OPLATE UPORNJAKA U1  
M 1:50

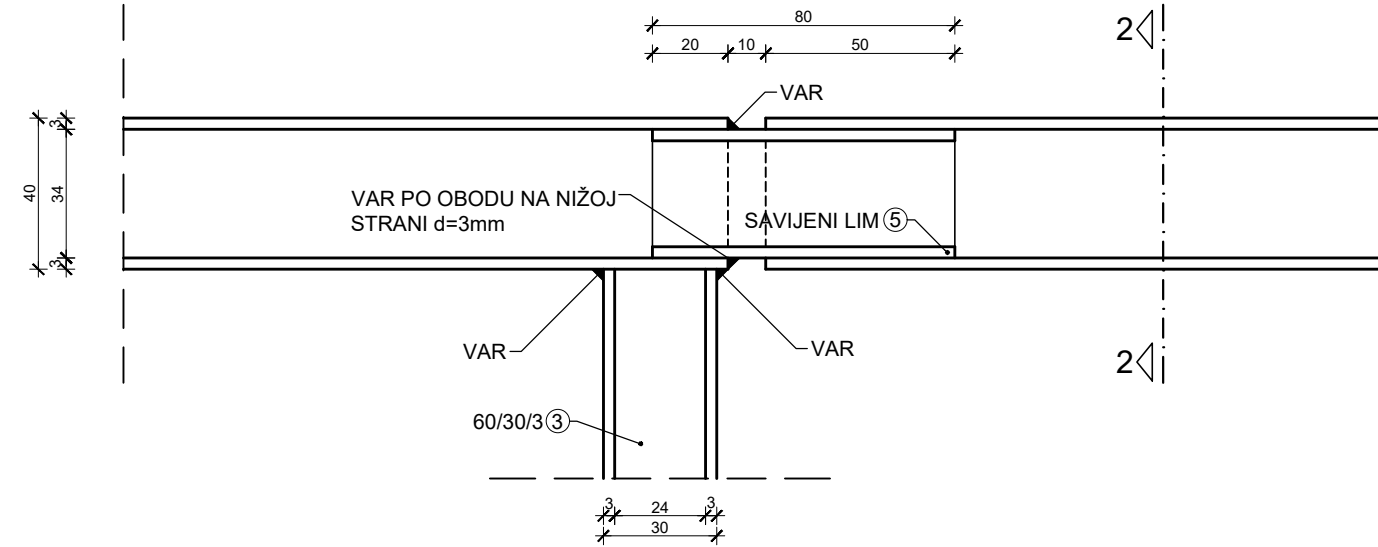


IMENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Voznišćina 2 10000 Zagreb		 HAZOPROJEKT d.o.o. INŽENJERSKI BUREAU ZA PROJEKTIRANJE I IZVEDBU 10000 ZAGREB, MATICE HRVATSKE 11 ZA JEDINIČNA OZNAKA PROJEKTA	
GRADJEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prigomet-Dugopolje Vijadukt ABC			
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		VV-01	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ: <b>PLAN OPLATE UPORNJAKA U1</b>			
PROJEKTANT: Mihovil Radošević		MJEŠKO: 1:50	
		DATUM: Rujan 2020.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 7	
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg			

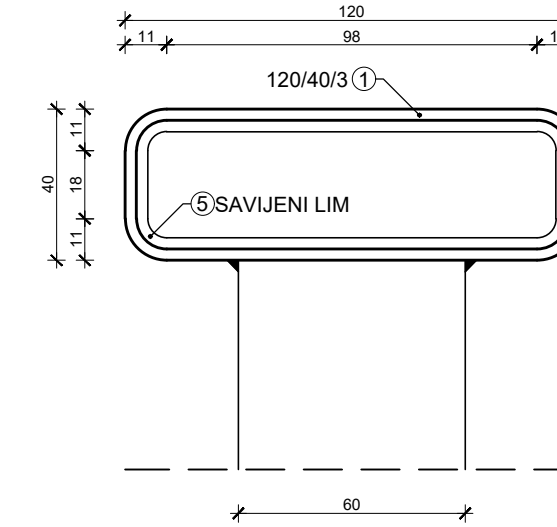
# POGLED NA MOST M1:200



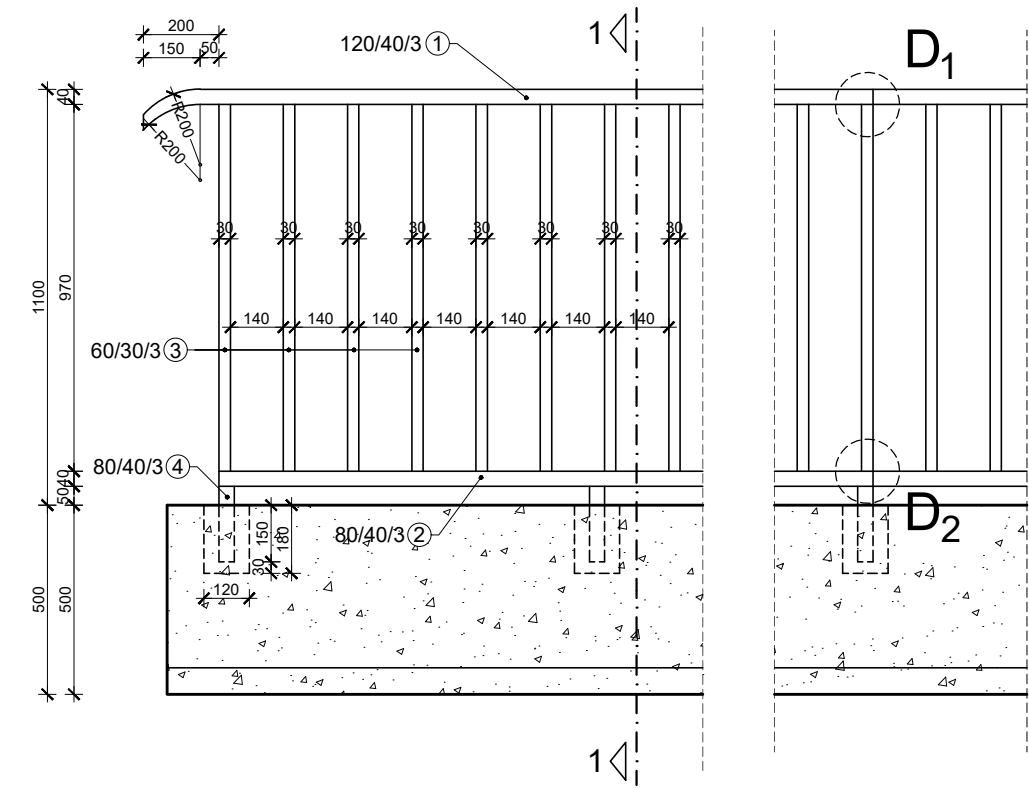
# DETALJ D<sub>1</sub> M1:2



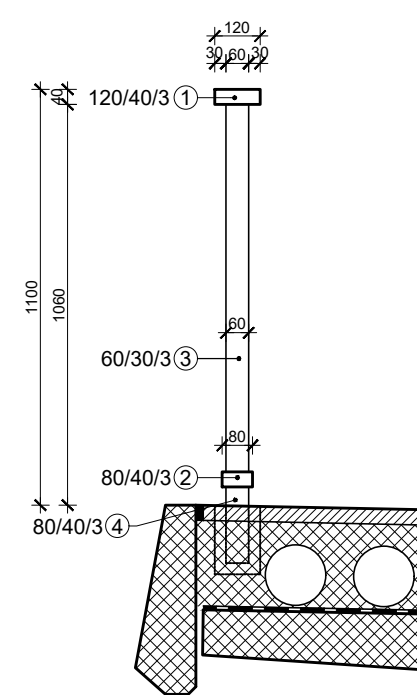
# PRESJEK 2-2



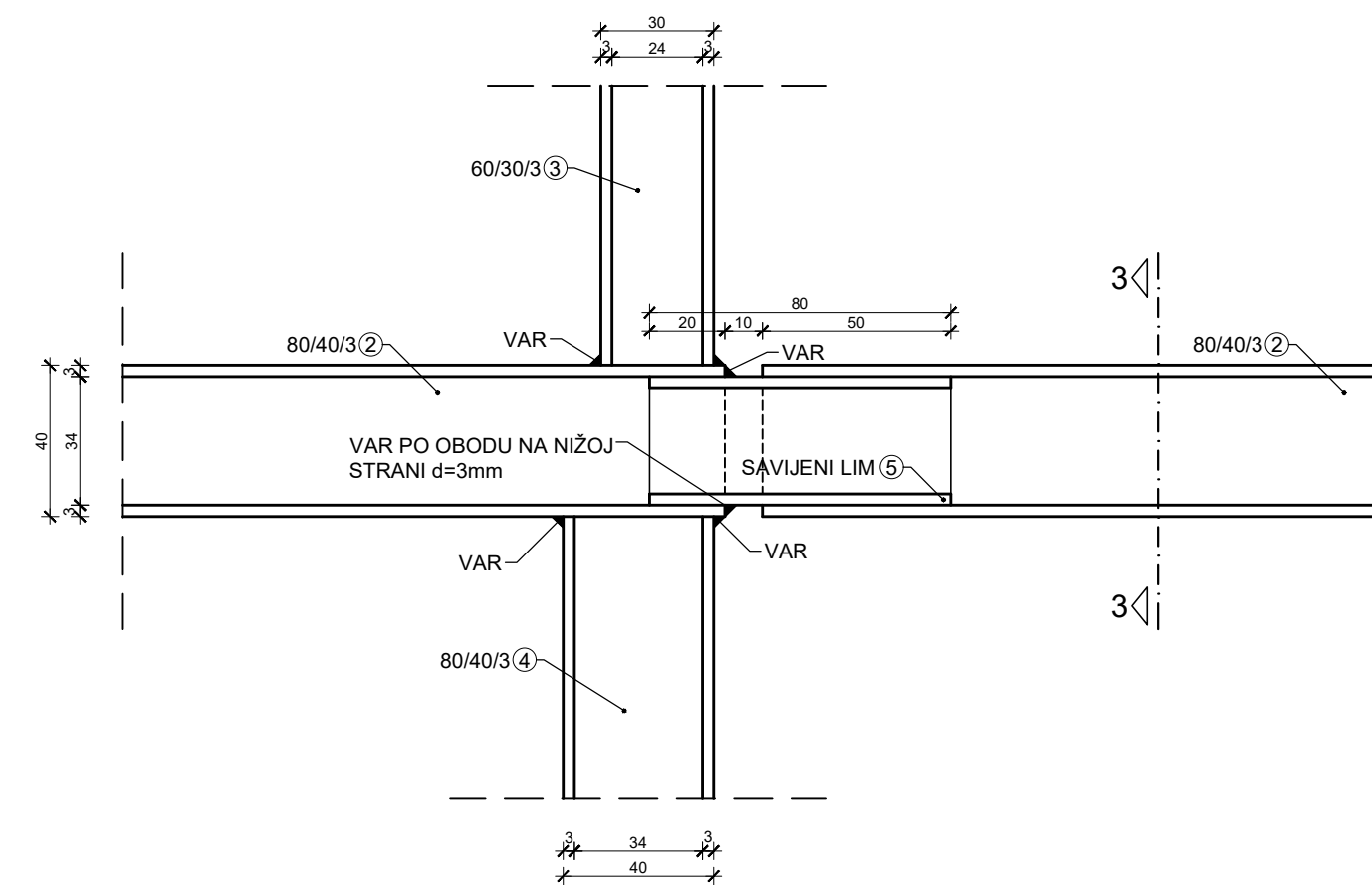
# POGLED NA ELEMENT OGRADE M1:20



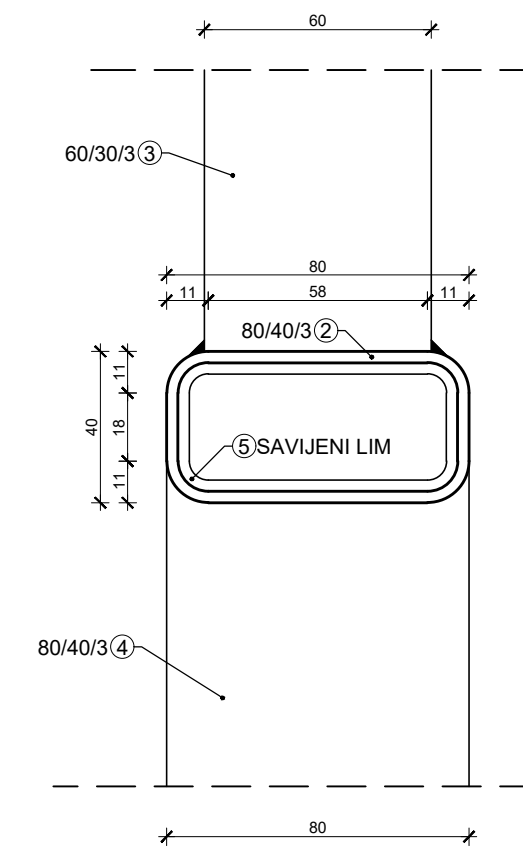
# PRESJEK 1-1



# DETALJ D<sub>2</sub> M1:2



# PRESJEK 3-3



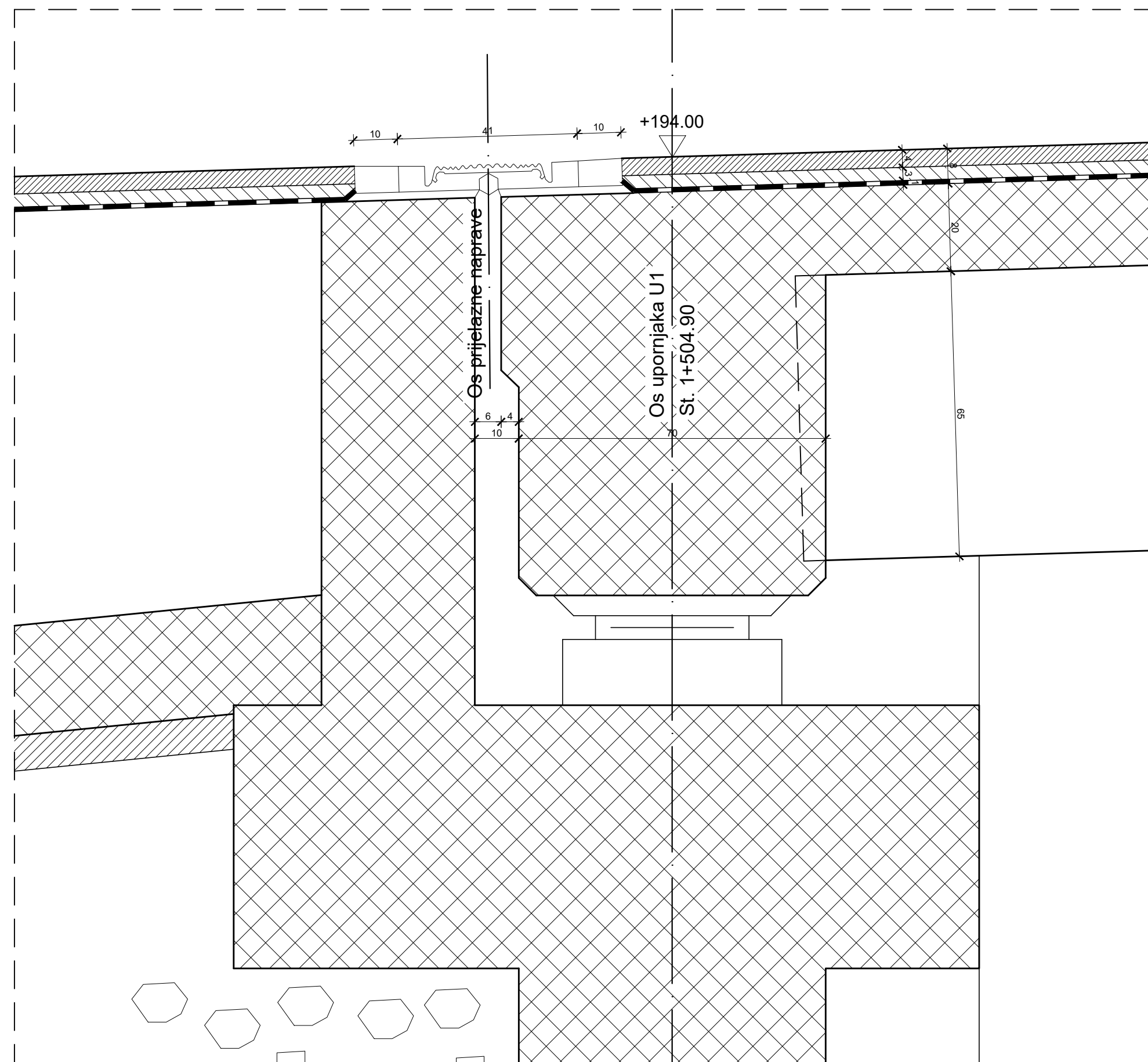
# DETALJI OGRADE M 1:200 ; 1:20 ; 1:2

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

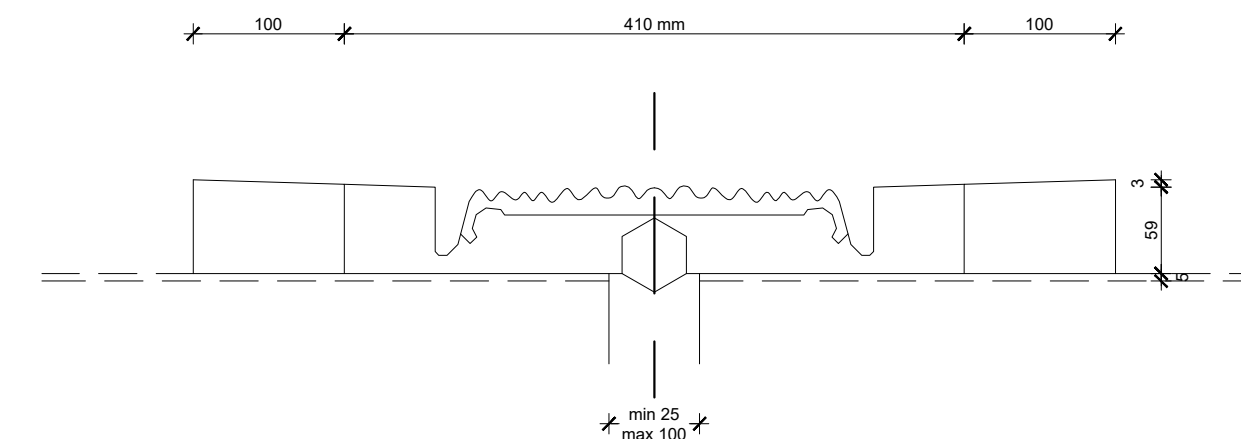
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb	
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	

SADRŽAJ: <b>DETALJI OGRADE</b>	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: 1:200 ; 1:20 ; 1:2
	DATUM: Rujan 2020.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: <b>8</b>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	


# DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE M 1:10



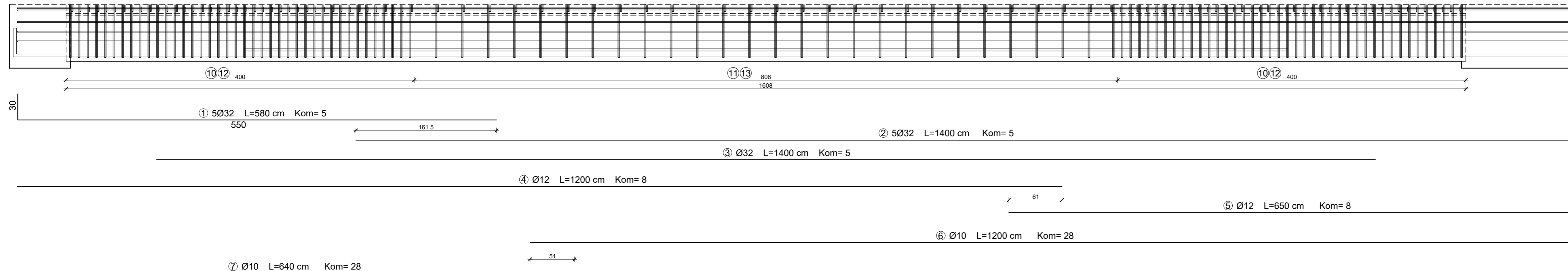
# DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE M 1:5



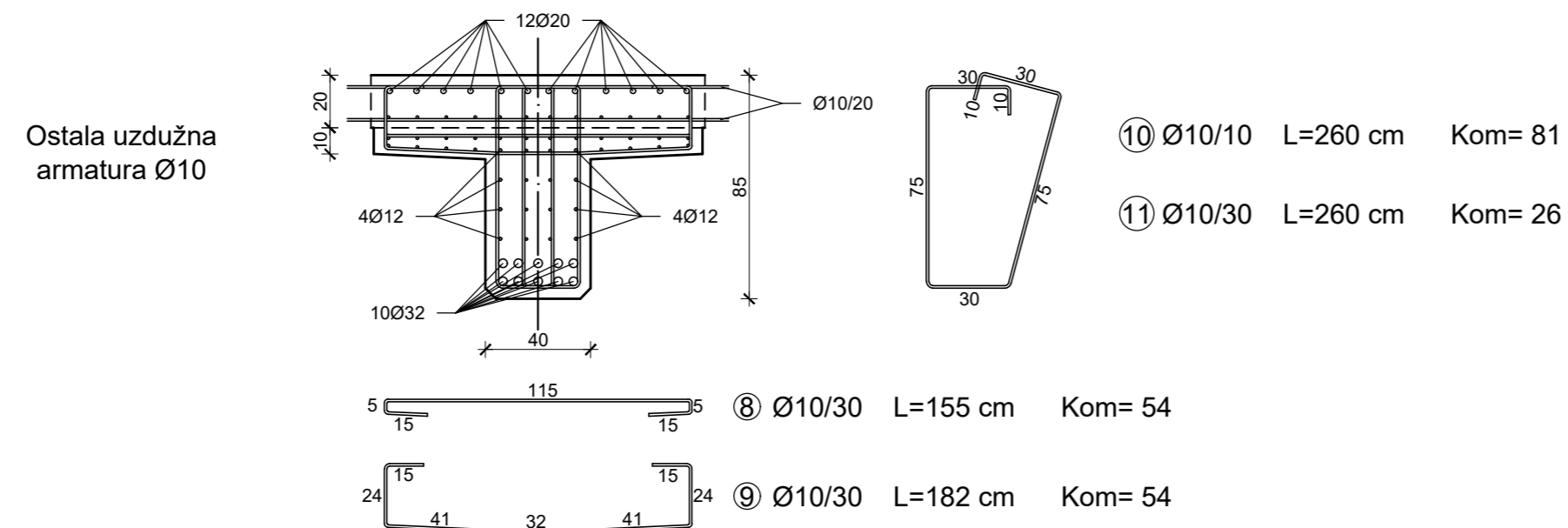
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: <b>DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10 ; 1:5</b>	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: 1:10 ; 1:5
	DATUM: Rujan 2020.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: <b>9</b>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	

Uzdužni presjek nosača



Poprečni presjek nosača



Ostala uzdužna armatura Ø10

- ⑩ Ø10/10 L=260 cm Kom= 81
- ⑪ Ø10/30 L=260 cm Kom= 26



- ⑫ Ø10/10 L=200 cm Kom= 81
- ⑬ Ø10/30 L=200 cm Kom= 26

PLAN ARMATURE  
GLAVNOG NOSAČA  
M1:25

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb	
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prigomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: <p style="text-align: center;"><b>PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA</b></p>	
PROJEKTANT: Mihovil Radošević	MJERILO: 1:25
	DATUM: Rujan 2020.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: <b>10</b>
OZNAKA DOKUMENTA: Most.dwg	



## **6. LITERATURA**

- [1] D. Matešan, J. Radnić: Predavanja i vježbe s kolegija Mostovi
- [2] N. Grgić: Predavanja i vježbe s kolegija Betonske konstrukcije I