

Projekt tipskog nadvožnjaka

Hvar, Lea

Undergraduate thesis / Završni rad

2024

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:123:714912>

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

Download date / Datum preuzimanja: **2024-11-29**



Repository / Repozitorij:

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



UNIVERSITY OF SPLIT



DIGITALNI AKADEMSKI ARHIVI I REPOZITORIJ

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

ZAVRŠNI RAD

Lea Hvar

Split, 2024.

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Lea Hvar

Projekt tipskog nadvožnjaka

Završni rad

Split, 2024.

Projekt tipskog nadvožnjaka

Sažetak:

U radu je prikazan glavni projekt nadvožnjaka preko autoceste. Nadvožnjak se sastoji od dva jednaka raspona (19 m) i polumontažne je izvedbe. Stup između dva polja je kao "V" stup. Niveleta nadvožnjaka je oko 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 (19 m). Middle pier is V-shapped. Elevation of the overpass is cca 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: **PREDDIPLOMSKI SVEUČILIŠNI STUDIJ GRAĐEVINARSTVA**
KANDIDAT: **Lea Hvar**
JMBAG: **0083229221**
KATEDRA: **Katedra za betonske konstrukcije i mostove**
PREDMET: **Mostovi**

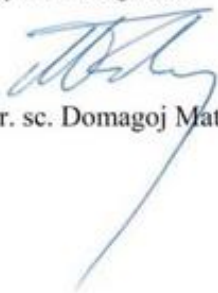
ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD

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 EC.

U Splitu, ožujak 2024.

Voditelj Završnog rada:


Prof. dr. sc. Domagoj Matešan

SADRŽAJ

1.	TEHNIČKI OPIS	1
1.1.	Općenito	1
1.2.	Nosiva konstrukcija	1
1.2.1.	Rasponski sklop	1
1.2.2.	Stup	2
1.2.3.	Upornjaci	2
1.3.	Oprema i još neka rješenja	2
1.3.1.	Pješačka staza	2
1.3.2.	Hidroizolacija	2
1.3.3.	Zastor	3
1.3.4.	Prijelazne naprave	3
1.3.5.	Ležajevi	3
1.3.6.	Odvodnja	3
1.3.7.	Ograda	3
1.3.8.	Vođenje elektro i TT instalacija	4
1.3.9.	Uređenje pokosa nasipa	4
1.3.10.	Uređenje okoliša	4
1.3.11.	Probno opterećenje	4
1.3.12.	Održavanje objekta	4
2.	PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG RASPONSKOG NOSAČA	5
2.1.	Predgovor	5
2.2.	Proračun uzdužnih rasponskih nosača	8
2.2.1.	Proračun uzdužnih nosača prije sprezanja nosača s pločom:	8
2.3.	Numerički model	13
2.4.	Opterećenje i rezultati proračuna	18
2.4.1.	Dodatno stalno opterećenje	19
2.4.2.	Pokretno opterećenje	22
2.4.3.	Proračun uzdužnog nosača nakon sprezanja nosača s kolničkom pločom	32
2.5.	Armatura za sprezanje nosača i ploče	37
2.6.	Skica armature srednjeg nosača	38
3.	PREDMJER RADOVA	39
3.1.	Donji ustroj	39
3.2.	Gornji ustroj	40
4.	TROŠKOVNIK	42
5.	GRAFIČKI PRILOZI	47
6.	LITERATURA	48

1. TEHNIČKI OPIS

1.1. Općenito

Nadvožnjak "Os 888" omogućava prijelaz lokalne ceste preko autoceste. Os lokalne ceste, odnosno os nadvožnjaka, siječe os autoceste pod kutom 90° . Na mjestu prijelaza autocesta je u usjeku 8.00 m. Nadvožnjak ima dva raspona veličine $19 + 19 = 38$ m, sa stupom lociranim u osi autoceste. U odnosu na os lokalne ceste, početak objekta je na ST 2+350.000 i završetak na ST 2+397.600, pa ukupna duljina nadvožnjaka iznosi 47.60 m.

U poprečnoj dispoziciji objekt ima dvije prometne trake širine po 3.10 m, te dvije uzdignute pješačke staze širine po 1.5 m i prostore širine od po 0.25 m za smještaj ograde. Širina kolnika na objektu iznosi 6.25 m, širina objekta između ograda iznosi 9.25 m, dok ukupna širina nadvožnjaka iznosi 9.75 m. Kolnik ima jednostrešni poprečni nagib od 3.0 %, 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 8 nosača u poprečnoj dispoziciji nadvožnjaka. Unutrašnji nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.75 m. S monolitnom pločom iznad njih debljine 0.20 m, ukupna visina ovih nosača iznosi 0.95 m. Rubni nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.95 m.

Širina gornje pojasnice unutrašnjih nosača iznosi 1.12 m, dok je širina gornje pojasnice rubnih nosača 1.35 m. Širina hrpta 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 0.95 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 ukružene poprečnim nosačima. Poprečni nosači iznad stupova su širine 1.40 m i visine 1.05 m, dok su nosači iznad upornjaka širine 0.70 m i visine 1.10 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 7.74 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 6.00×5.00 m i visine 1.00 m. Nakon uređenje podloge izvesti sloj podbetona (C12/15) debljine 0.15 m.

1.2.3. 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 5 mm.

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 ± 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.

1.3.8. 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 uklape 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.

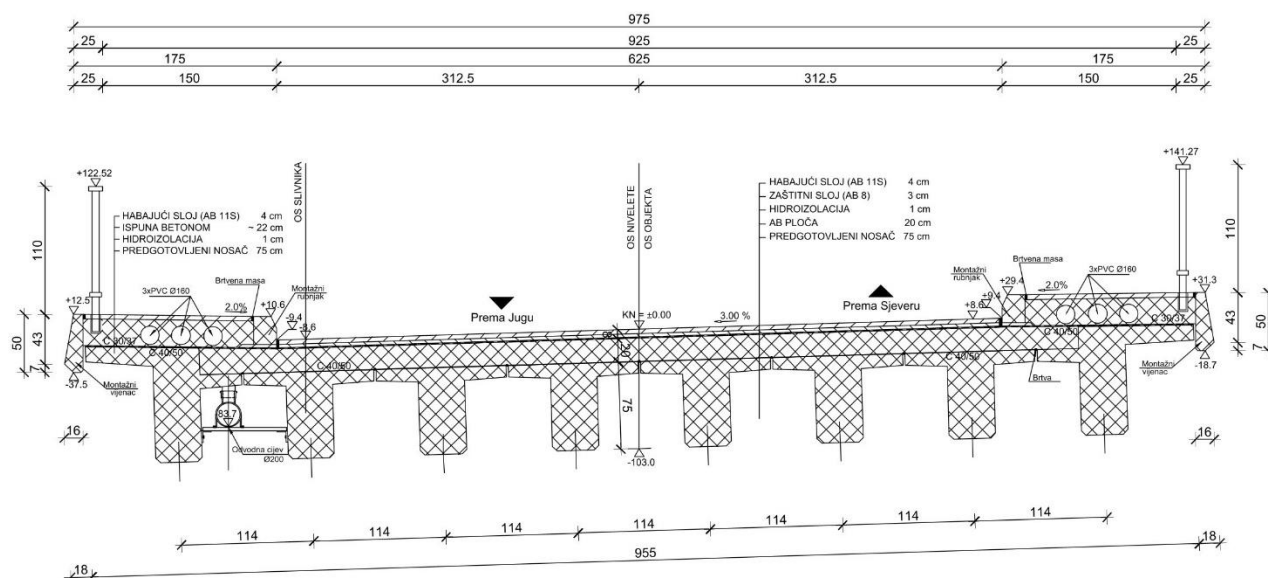
Za proračun rasponske konstrukcije na utjecaje prometnog opterećenja, korišten je prostorni štapni model konstrukcije.

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

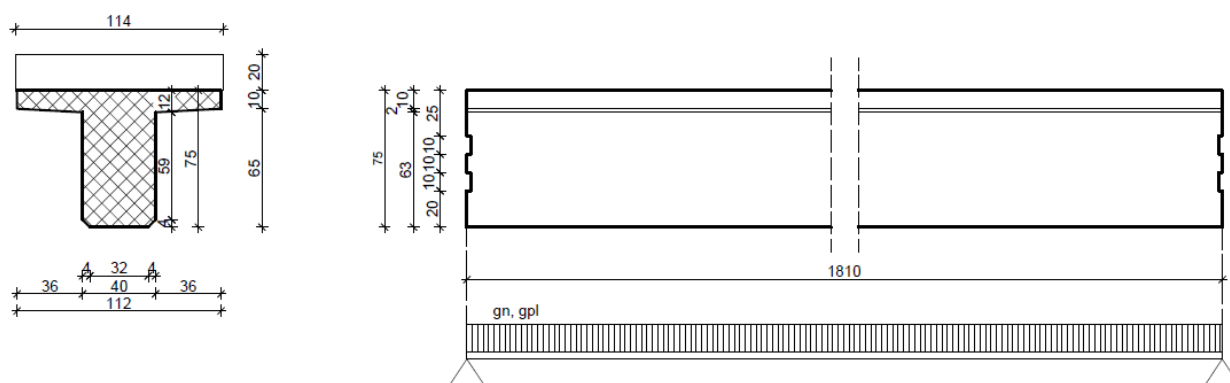
Za sve armirane elemente korištena je rebrasta armatura B 450C.

2.2. Proračun uzdužnih rasponskih nosača

2.2.1. Proračun uzdužnih nosača prije sprezanja nosača s pločom:



Slika 1: Poprečni presjek rasponske konstrukcije



Slika 2: Uzdužna i poprečna dispozicija jednog nosača

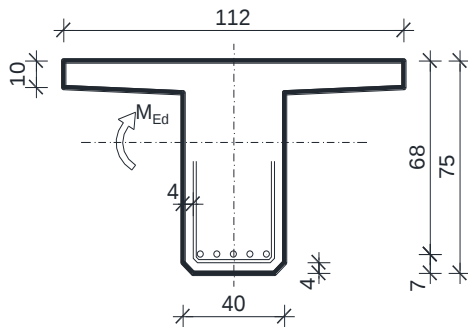
$$A_n = 0,378m^2$$

$$\gamma_n = 25,5 kN/m^3$$

Sile od vlastite težine nosača	Sile od težine kolničke ploče (jedan nosač)
$g_n = 0,378 \cdot 25,5 = 9,64 \text{ kN/m'}$ $R_{g1}^A = R_{g1}^B = \frac{g_n \cdot l}{2} = \frac{9,64 \cdot 18,10}{2} = 87,24 \text{ kN}$ $M_{g1}^{l/2} = \frac{g_n \cdot l^2}{8} = \frac{9,64 \cdot 18,10^2}{8} = 394,77 \text{ kNm}$ $V_{g1} = R_{g1}^A = 87,24 \text{ kN}$	$g_{pl} = 0,20 \cdot 1,14 \cdot 25,5 = 5,81 \text{ kN/m'}$ $R_{g2}^A = R_{g2}^B = \frac{g_{pl} \cdot l}{2} = \frac{5,81 \cdot 18,10}{2} = 52,58 \text{ kN}$ $M_{g2}^{l/2} = \frac{g_{pl} \cdot l^2}{8} = \frac{5,81 \cdot 18,10^2}{8} = 237,93 \text{ kNm}$ $V_{g2} = R_{g2}^A = 52,58 \text{ kN}$

Dimenzioniranje za fazu prije sprežanja nosača i ploče

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 30,0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30,0}{1,5} = 20,0 \text{ MPa}$$

$$B450C \Rightarrow f_{yk} = 450,0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450,0}{1,15} = 391,3 \text{ MPa}$$

$$d = 68 \text{ cm}$$

$$b = 112 \text{ cm}$$

$$M_{g1} = 394,77 \text{ kNm}; \quad M_{g2} = 237,93 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot (M_{g1} + M_{g2}) = 1,35 \cdot (394,77 + 237,93) = 854,15 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b d^2 f_{cd}} = \frac{854,15 \cdot 100}{112 \cdot 68^2 \cdot 20,0} = 0,062$$

$$\text{za } \varepsilon_{s1} = 10\text{‰};$$

$$\text{očitano: } \varepsilon_{c2} = 1,6\text{‰}; \quad \xi = 0,138; \quad \zeta = 0,950$$

$$x = \xi \cdot d = 0,138 \cdot 68 = 9,38 \text{ cm} \approx h_{pl} = 9,5 \text{ cm}$$

$$A_{s1,1} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{854,15 \cdot 100}{0,950 \cdot 68 \cdot 391,3} = 33,82 \text{ cm}^2$$

TABLICE ZA DIMENZIONIRANJE PRAVOKUTNIH PRESJEKA PREMA GRANIČNIM STANJIMA SLOMA

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

ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Eds}
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002
0.4	20.0	0.020	0.993	0.004
0.5	20.0	0.024	0.992	0.006
0.6	20.0	0.029	0.990	0.008
0.7	20.0	0.034	0.988	0.010
0.8	20.0	0.038	0.987	0.013
0.9	20.0	0.043	0.985	0.016
1.0	20.0	0.048	0.983	0.020
1.1	20.0	0.052	0.982	0.023
1.2	20.0	0.057	0.980	0.027
1.3	20.0	0.061	0.978	0.031
1.4	20.0	0.065	0.977	0.034
1.5	20.0	0.070	0.975	0.038
1.6	20.0	0.074	0.973	0.043
1.7	20.0	0.078	0.971	0.048
1.8	20.0	0.083	0.970	0.052
1.9	20.0	0.087	0.968	0.056
2.0	20.0	0.091	0.966	0.061
2.1	20.0	0.095	0.964	0.065
2.2	20.0	0.099	0.962	0.069
2.3	20.0	0.103	0.960	0.073
2.4	20.0	0.107	0.958	0.077
2.5	20.0	0.111	0.957	0.081
2.6	20.0	0.115	0.955	0.086
2.7	20.0	0.119	0.953	0.090
2.8	20.0	0.123	0.951	0.094
2.9	20.0	0.127	0.949	0.098
3.0	20.0	0.130	0.947	0.101
3.1	20.0	0.134	0.945	0.105
3.2	20.0	0.138	0.944	0.109
3.3	20.0	0.142	0.942	0.113
3.4	20.0	0.145	0.940	0.117
3.5	20.0	0.149	0.938	0.121

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

ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Eds}
0.1	10.0	0.010	0.997	0.000
0.2	10.0	0.020	0.993	0.002
0.3	10.0	0.029	0.990	0.004
0.4	10.0	0.038	0.987	0.007
0.5	10.0	0.048	0.984	0.011
0.6	10.0	0.057	0.981	0.015
0.7	10.0	0.065	0.977	0.020
0.8	10.0	0.074	0.974	0.025
0.9	10.0	0.083	0.971	0.032
1.0	10.0	0.091	0.968	0.037
1.1	10.0	0.099	0.965	0.043
1.2	10.0	0.107	0.962	0.051
1.3	10.0	0.115	0.959	0.056
1.4	10.0	0.123	0.956	0.066
1.5	10.0	0.130	0.953	0.073
1.6	10.0	0.138	0.950	0.081
1.7	10.0	0.145	0.947	0.089
1.8	10.0	0.153	0.944	0.096
1.9	10.0	0.160	0.941	0.104
2.0	10.0	0.167	0.938	0.111
2.1	10.0	0.174	0.934	0.118
2.2	10.0	0.180	0.931	0.126
2.3	10.0	0.187	0.928	0.133
2.4	10.0	0.194	0.925	0.140
2.5	10.0	0.200	0.922	0.147
2.6	10.0	0.206	0.919	0.153
2.7	10.0	0.213	0.916	0.160
2.8	10.0	0.219	0.913	0.167
2.9	10.0	0.225	0.910	0.173
3.0	10.0	0.231	0.907	0.179
3.1	10.0	0.237	0.904	0.186
3.2	10.0	0.242	0.901	0.192
3.3	10.0	0.248	0.898	0.198
3.4	10.0	0.254	0.895	0.204
3.5	10.0	0.259	0.892	0.210

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

ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Eds}
0.1	5.0	0.020	0.993	0.001
0.2	5.0	0.038	0.987	0.004
0.3	5.0	0.057	0.981	0.008
0.4	5.0	0.074	0.975	0.014
0.5	5.0	0.091	0.969	0.021
0.6	5.0	0.107	0.963	0.029
0.7	5.0	0.123	0.958	0.038
0.8	5.0	0.138	0.952	0.048
0.9	5.0	0.153	0.947	0.058
1.0	5.0	0.167	0.942	0.069
1.1	5.0	0.180	0.937	0.081
1.2	5.0	0.194	0.931	0.093
1.3	5.0	0.206	0.926	0.105
1.4	5.0	0.219	0.922	0.117
1.5	5.0	0.231	0.917	0.130
1.6	5.0	0.242	0.912	0.142
1.7	5.0	0.254	0.907	0.155
1.8	5.0	0.265	0.902	0.167
1.9	5.0	0.275	0.898	0.179
2.0	5.0	0.286	0.893	0.190
2.1	5.0	0.296	0.888	0.202
2.2	5.0	0.306	0.883	0.213
2.3	5.0	0.315	0.879	0.224
2.4	5.0	0.324	0.874	0.234
2.5	5.0	0.333	0.870	0.244
2.6	5.0	0.342	0.865	0.254
2.7	5.0	0.351	0.861	0.264
2.8	5.0	0.359	0.857	0.274
2.9	5.0	0.367	0.852	0.283
3.0	5.0	0.375	0.848	0.292
3.1	5.0	0.383	0.844	0.300
3.2	5.0	0.390	0.840	0.309
3.3	5.0	0.398	0.836	0.317
3.4	5.0	0.405	0.832	0.325
3.5	5.0	0.412	0.829	0.333

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

ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Eds}
3.5	20	0.149	0.938	0.121
3.5	19.5	0.152	0.937	0.123
3.5	19.0	0.156	0.935	0.126
3.5	18.5	0.159	0.934	0.129
3.5	18.0	0.163	0.932	0.132
3.5	17.5	0.167	0.931	0.135
3.5	17.0	0.171	0.929	0.138
3.5	16.5	0.175	0.927	0.141
3.5	16.0	0.179	0.925	0.145
3.5	15.5	0.184	0.923	0.149
3.5	15.0	0.189	0.921	0.153
3.5	14.5	0.194	0.919	0.157
3.5	14.0	0.200	0.917	0.162
3.5	13.5	0.206	0.914	0.167
3.5	13.0	0.212	0.912	0.172
3.5	12.5	0.219	0.909	0.177
3.5	12.0	0.226	0.906	0.183
3.5	11.5	0.233	0.903	0.189
3.5	11.0	0.241	0.900	0.195
3.5	10.5	0.250	0.896	0.202
3.5	10.0	0.259	0.892	0.210
3.5	9.5	0.269	0.888	0.218
3.5	9.0	0.280	0.884	0.227
3.5	8.5	0.292	0.879	0.236
3.5	8.0	0.304	0.873	0.246
3.5	7.5	0.318	0.868	0.258
3.5	7.0	0.333	0.861	0.270
3.5	6.5	0.350	0.854	0.283
3.5	6.0	0.368	0.847	0.298
3.5	5.5	0.389	0.838	0.315
3.5	5.0	0.412	0.829	0.333
3.5	4.5	0.438	0.818	0.354
3.5	4.0	0.467	0.806	0.378
3.5	3.5	0.500	0.792	0.405
3.5	3.0	0.538	0.776	0.436
3.5	2.5	0.583	0.757	0.472
3.5	2.0	0.636	0.735	0.515
3.5	1.5	0.700	0.709	0.567
3.5	1.0	0.778	0.676	0.630
3.5	0.5	0.875	0.636	0.708

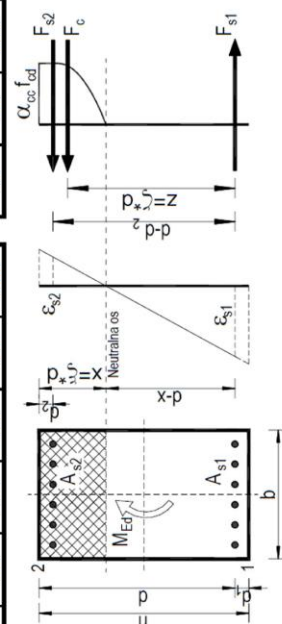
$$A_{s1} = \frac{M_{sd}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

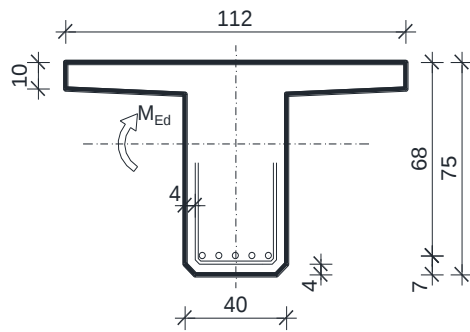
$$A_{s1} = \omega_1 \frac{f_{td}}{f_{yd}} \cdot d \cdot b$$

$$\mu_{Eds} = \frac{M_{Eds}}{b \cdot d^2 \cdot f_{td}} = \alpha_{oc} \cdot \alpha_v \cdot \xi \cdot \zeta$$

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

$$z = \zeta \cdot d$$



Dimenzioniranje na poprečnu silu

$$\begin{aligned}
 V_{g1} &= 87,24 \text{ kN} & V_{g2} &= 52,58 \text{ kN} \\
 V_{sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2}) \\
 &= 1,35 \\
 &\quad \cdot (87,24 + 52,58) \\
 &= 188,76 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1,0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1,0 + \sqrt{\frac{200}{680}} = 1,54 \leq 2,0 \rightarrow k = 1,54$$

$$k_1 = 0,15$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0,0$$

$$C_{Rdc} = 0,18 / \gamma_c = 0,18 / 1,5 = 0,12$$

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{33,82}{40 * 75} = 0,0113$$

$$V_{Rd,c} = \left[0,12 * 1,54 * (100 * 0,0113 * 40)^{1/3} + 0,15 * 0 \right] * 400 * 680$$

$$V_{Rd,c} = 179053,86 \text{ N} = 179,05 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća:

$$V_{Rd,c} \geq (v_{min} + k_1 * \sigma_{cp}) * b_w * d$$

$$v_{min} = 0,035 * k^{2/3} * f_{ck}^{1/2} = 0,035 * 1,54^{2/3} * 40^{1/2} = 0,295$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0,0$$

$$V_{Rd,c} \geq 0,295 * 400 * 680$$

$$V_{Rd,c} \geq 80240 \text{ N} = 80,24 \text{ kN}$$

$$V_{Ed,max} = V_{Ed} = 188,76 \text{ kN}$$

$$V_{Rd,max} = 0,5 * v * b_w * d * f_{cd}$$

$$v = 0,6 * \left[1,0 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0,6 * \left[1,0 - \frac{40}{250} \right] = 0,504$$

$$V_{Rd,max} = 0,5 * 0,504 * 400 * 680 * 26,67 = 1828068,48 \text{ N} = 1828,07 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

$$V_{Ed,max} / V_{Rd,max} = \frac{188,76}{1828,07} \approx 0,103 \rightarrow V_{Ed,max} = 0,103 V_{Rd,max}$$

$$s_{max} = \min(0,75 * d, 30 \text{ cm}) = \min(0,75 * 68 ; 30 = 51 ; 30) \rightarrow s_{max} = 30 \text{ cm}$$

Potrebna računska poprečna armatura:

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} * s_w * b_w}{m} = \frac{0,0013 * 30 * 40}{2} = 0,78 \text{ cm}^2$$

Odabrane minimalne spone: $\phi 12/30$ ($A_{sw} = 1,13 \text{ cm}^2$)

$$V_{Rd} = V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{s} * z * f_{ywd} * m * ctg\theta$$

$$V_{Rd,s} = \frac{1,13}{30} * (0,9 * 68) * 39,13 * 2 = 180,40 \text{ kN}$$

$$V_{Ed} > V_{Rd}$$

Na mjestu maksimalne poprečne sile:

$$s_w \leq \frac{m * A_{sw} * f_{ywd} * z}{V_{Ed}} = \frac{2 * 1,13 * 39,13 * (0,9 * 68)}{188,76} = 28,67 \text{ cm}$$

Postaviti spone: $\phi 12/20$ ($A_{sw} = 1,13 \text{ cm}^2$)

2. Tablice za dimenzioniranje na poprečnu silu

Karakteristika betona		C12/15	C16/20	C20/25	C25/30	C30/37	C35/45	C40/50	C45/55	C50/60
f_{ck} (MPa)	Čvrstoća na valjku	12	16	20	25	30	35	40	45	50
$f_{c,cub}$ (MPa)	Čvrstoća na kocki	15 (MB 15)	20 (MB 20)	25 (MB 25)	30 (MB 30)	37 (MB 40)	45 (MB 45)	50 (MB 50)	55 (MB 55)	60 (MB 60)

Klasa betona	C12/15	C16/20	C20/25	C25/30	C30/37	C35/45	C40/50	C45/55	C50/60
ρ_{min}	0.00055	0.00066	0.00076	0.00090	0.00100	0.00110	0.00121	0.00131	0.00141

Broj	Računska poprečna sila V_{Ed}	Maksimalni razmak spona u smjeru glavne vlačne armature s_{max}	Maksimalni razmak vertikalnih krakova spona u poprečnom smjeru $s_{p,max}$
1	$V_{Ed} \leq 0.3 V_{Rd,max}$	0.75 d; 30 cm	0.75 d; 60 cm
2	$0.3 V_{Rd2} \leq V_{Ed} \leq 0.6 V_{Rd,max}$	0.55 d; 30 cm	0.75 d; 60 cm
3	$V_{Ed} > 0.6 V_{Rd,max}$	0.3 d; 20 cm	0.3 d; 30 cm

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.

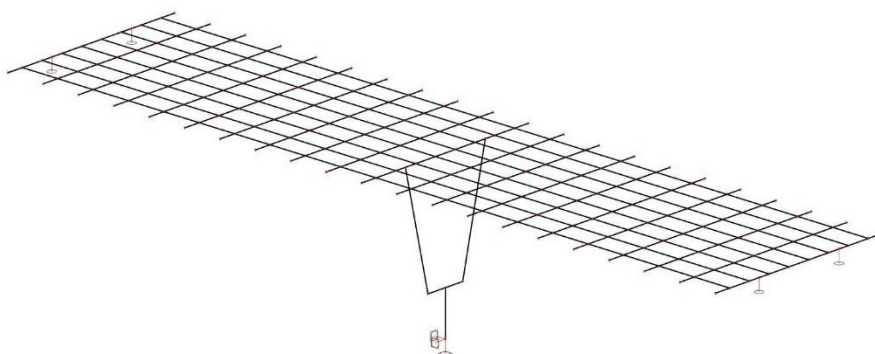
Ekvivalentnost štapova s elementima mosta ostvarena je preko odgovarajućih duljina štapova te krutostima poprečnih presjeka.

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.

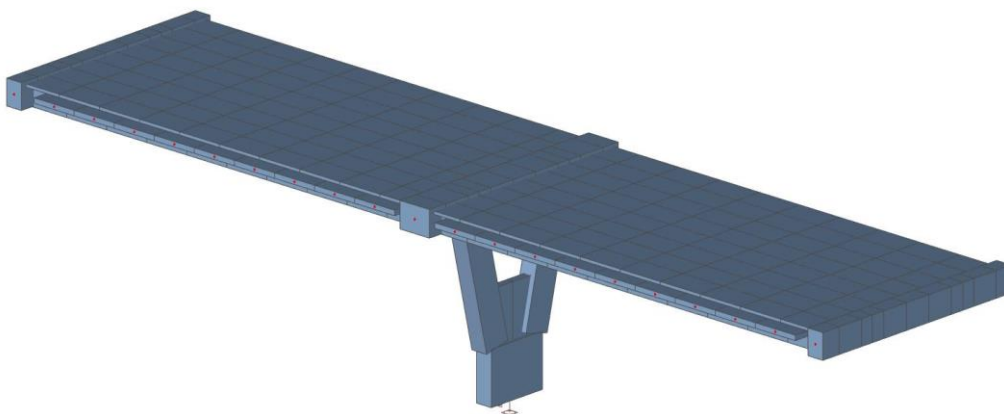
Modeliranje upornjaka nije potrebno jer je veza rasponske konstrukcije s upornjacima ostvarena preko ležajeva. Shodno tome modelirani su klizni ležajevi na pozicijama koje odgovaraju stvarnim pozicijama ležajeva na upornjacima.

U konačnici mase poprečnih štapova koje simuliraju utjecaj ploče u poprečnom smjeru su isključene jer je masa ploče uvrštena u masu uzdužnih štapova.

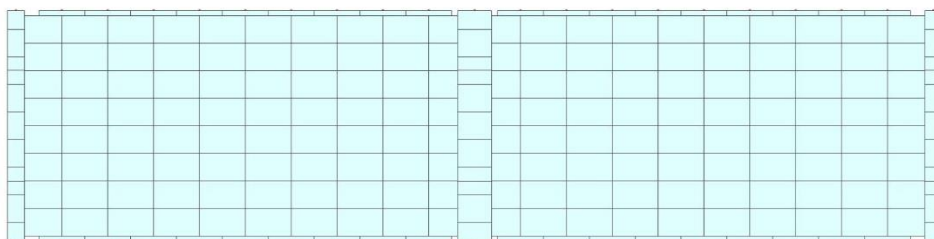
Osnovni gabariti proračunskog model, svojstva materijala i poprečnih presjeka prikazani su u nastavku.



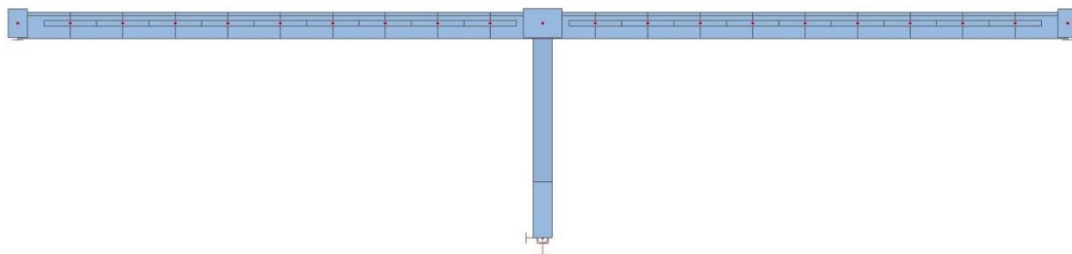
Slika 3: Prikaz numeričkog modela



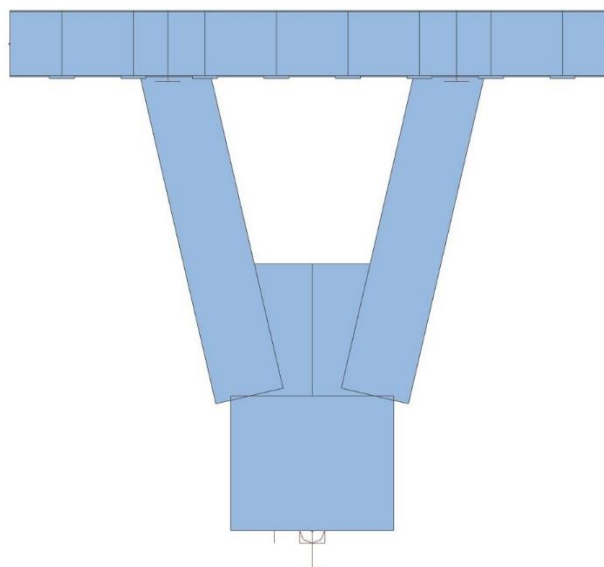
Slika 4: Prikaz renderiranog numeričkog modela



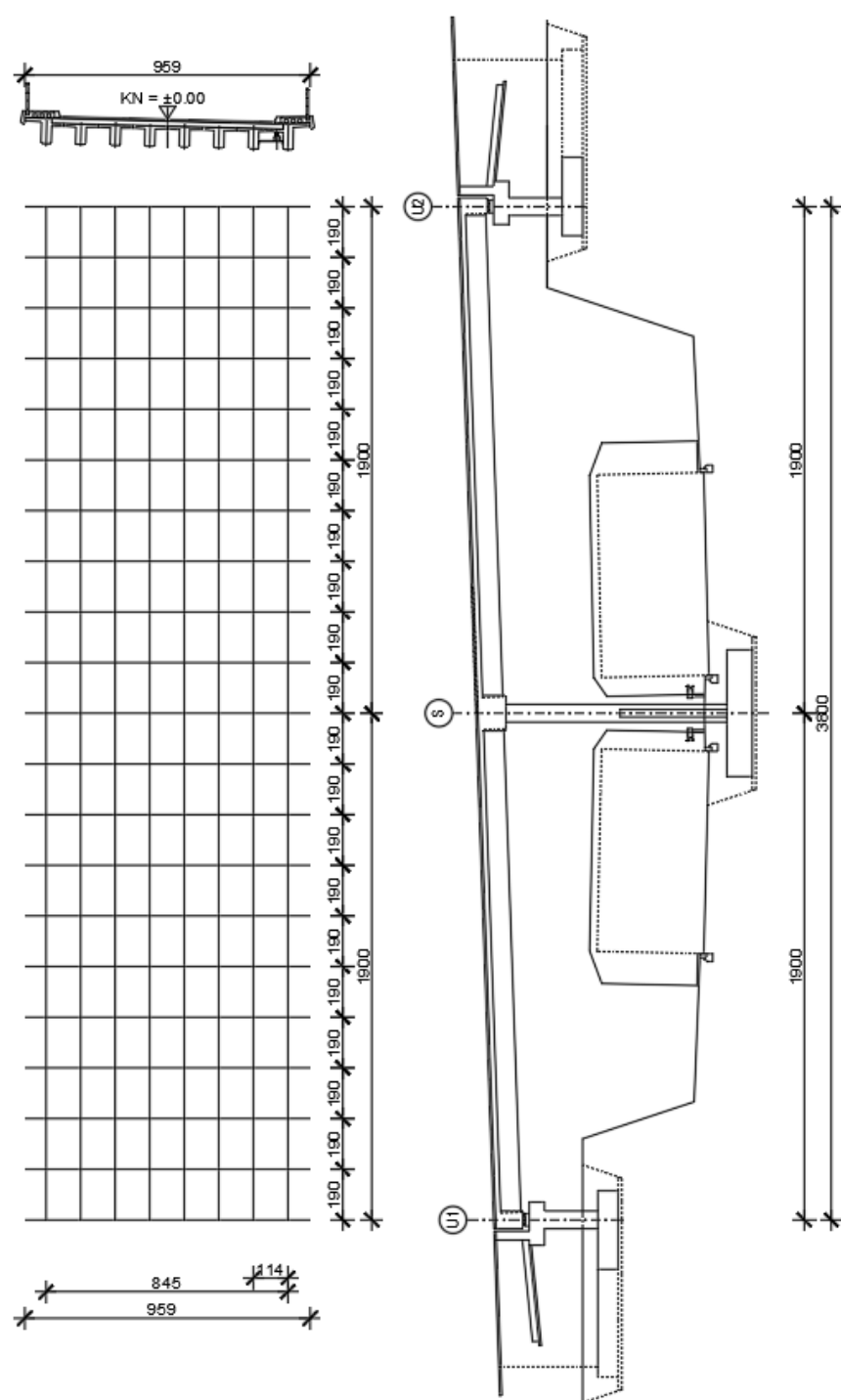
Slika 5: Tlocrt numeričkog modela



Slika 6: Pogled na most



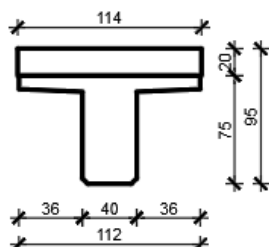
Slika 7: Pogled na stup



Slika 8: Prikaz proračunskog modela

Geometrijske karakteristike:

Rasponski nosač:

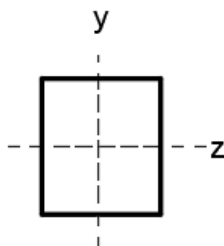


$$A = 0.6056 \text{ m}^2$$

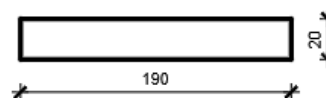
$$I_y = 0.0411 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0193 \text{ m}^4$$

$$E = 34000 \text{ MPa}$$



Kolnička ploča:



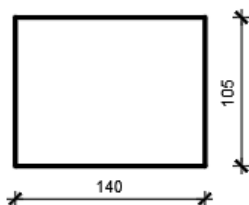
$$A = 0.38 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.001267 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.11432 \text{ m}^4$$

$$E = 34000 \text{ MPa}$$

Poprečni nosač - stup:



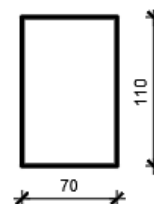
$$A = 1.47 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.1351 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.2401 \text{ m}^4$$

$$E = 34000 \text{ MPa}$$

Poprečni nosač - upornjak:



$$A = 0.77 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.0619 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0292 \text{ m}^4$$

$$E = 34000 \text{ MPa}$$

Slika 9: Karakteristike poprečnih presjeka gornjeg ustroja mosta

2.4. Opterećenje 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

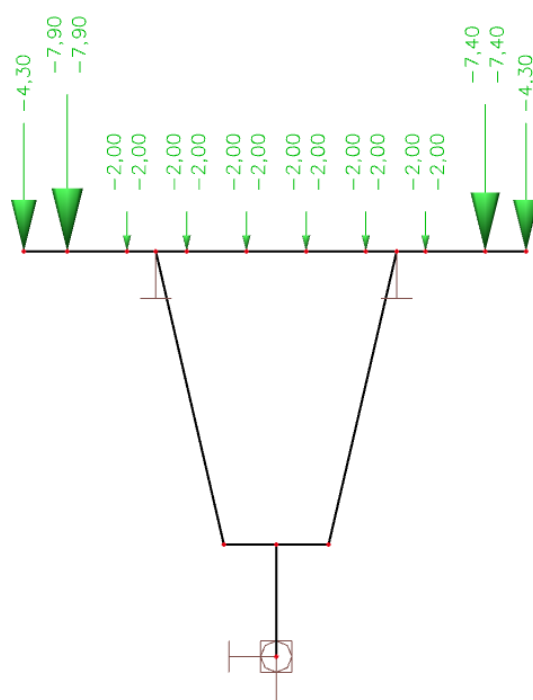
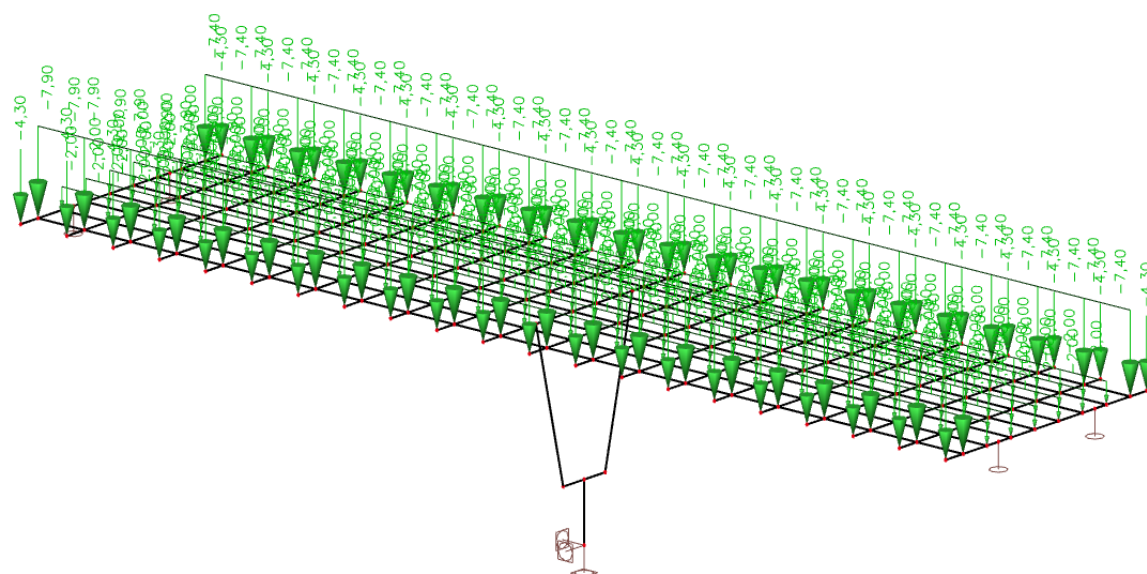
2.4.1. Dodatno stalno opterećenje

Sile od dodatnog stalnog opterećenja:

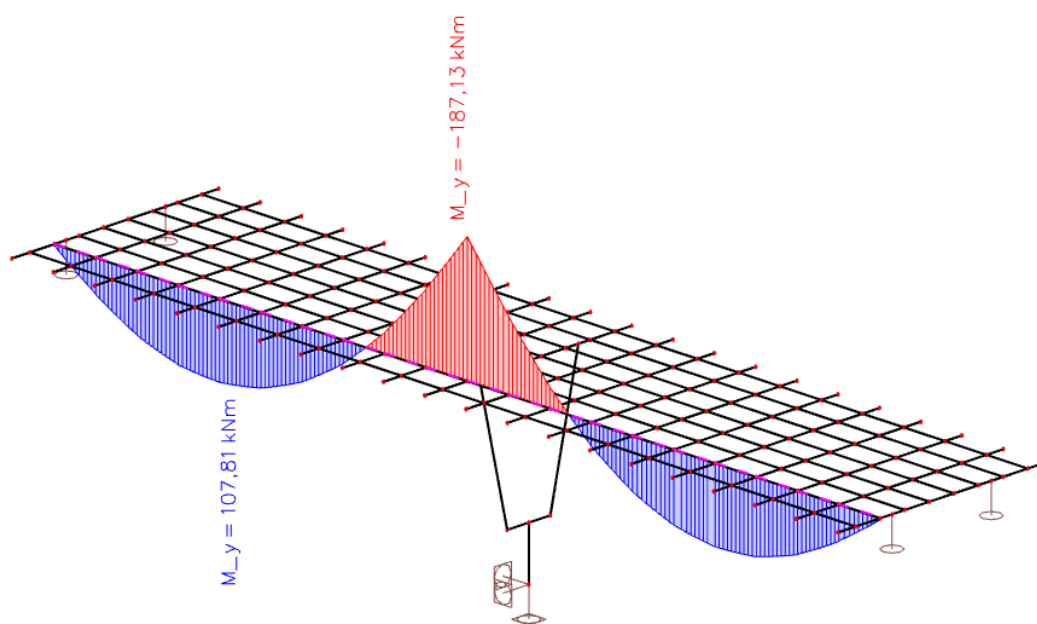
- Vijenac	$= 1,65 \text{ kN/m}^1$
- Ograda	$= 0,65 \text{ kN/m}^1$
- Cijev za odvodnju	$= 0,5 \text{ kN/m}^1$
- Hodnik	$0,30 \cdot 25 = 7,5 \text{ kN/m}^2$
- Zastor	$0,08 \cdot 22 = 1,76 \text{ kN/m}^2$

Pretpostavlja se da se ukupno opterećenje raspodjeljuje na uzdužne nosače:

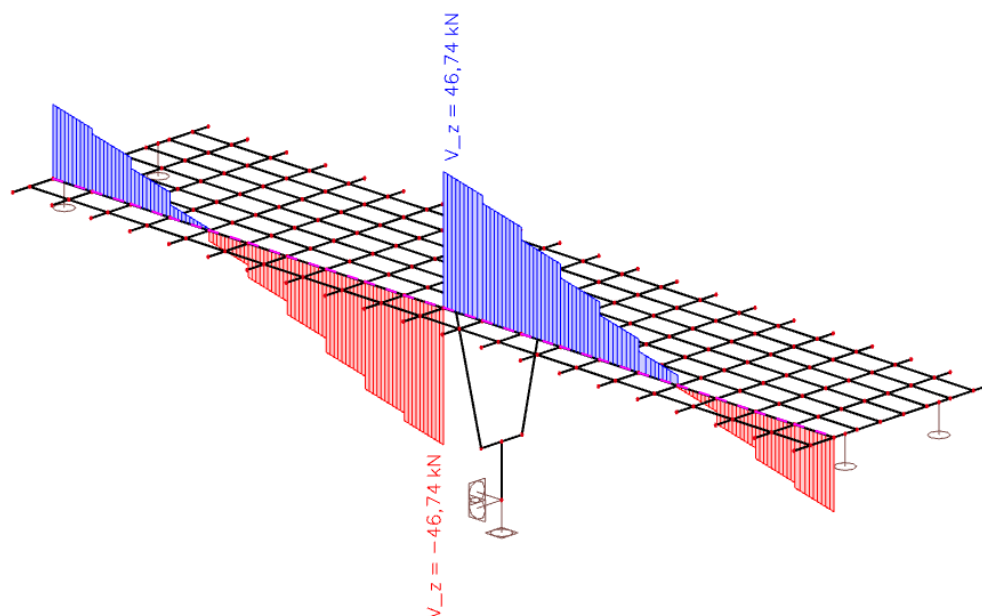
- Srednji nosači	$1,76 \cdot 1,14 = 2,00 \text{ kN/m}^1$
- Krajnji nosači (lijevo)	$7,5 \cdot \frac{1,14 + 0,83}{2} + 0,5 = 7,90 \text{ kN/m}^1$
- Krajnji nosači (desno)	$7,5 \cdot \frac{1,14 + 0,83}{2} = 7,40 \text{ kN/m}^1$
- Pješачka staza	$(1,5 + 0,65) \cdot 2 = 4,30 \text{ kN}$



Slika 10 i 11: Dodatno stalno opterećenje



Slika 12: Dodatno stalno opterećenje – momenti savijanja (M_y) u kNm



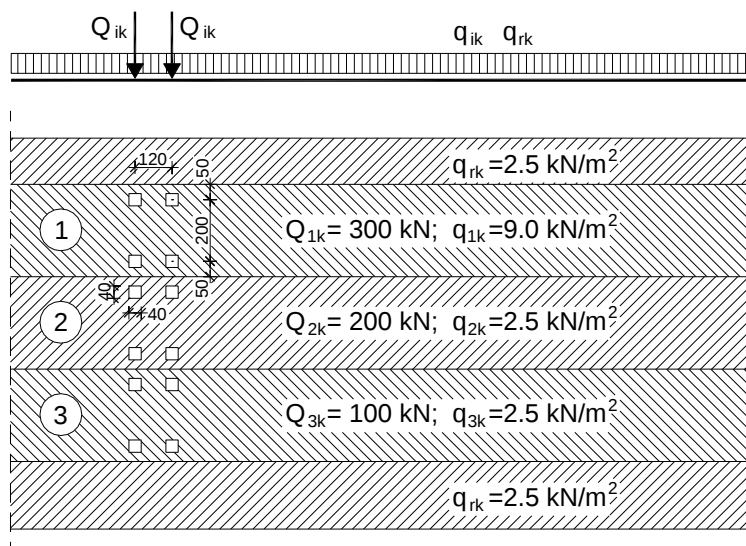
Slika 13: Dodatno stalno opterećenje – poprečne sile (V_z) u kN

2.4.2. Pokretno opterećenje

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

Postupak provedbe opterećenja pokretnim opterećenjem predmetnog mosta prikazan je na slici 14 gdje broj 1 predstavlja glavni trak širine 3m postavljen uz rubnjak. Ostatak mosta opterećen je kao na slici.

Tipška vozila postavljaju se u odgovarajućim pozicijama za dobivanje maksimalnih reznih sila u polju, pri stupu i pri upornjaku. Proračuni su prikazani u nastavku.



Slika 14: Prikaz opterećivanja mosta pokretnim opterećenjem

- KONTINUIRANO OPTEREĆENJE NA UZDUŽNIM NOSAČIMA
(s lijeva na desno):

nosač 1: $q = 5,86 \text{ kN/m}^1$

nosač 2, 3: $q = 10,26 \text{ kN/m}^1$

nosač 4: $q = 5,13 \text{ kN/m}^1$

nosač 5, 6, 7: $q = 2,85 \text{ kN/m}^1$

nosač 8: $q = 3,45 \text{ kN/m}^1$

- KONCENTRIRANE SILE OD TIPSKOG VOZILA:

$F_1 = 17,11 \text{ kN}$

$F_2 = 132,89 \text{ kN}$

$F_3 = 44,74 \text{ kN}$

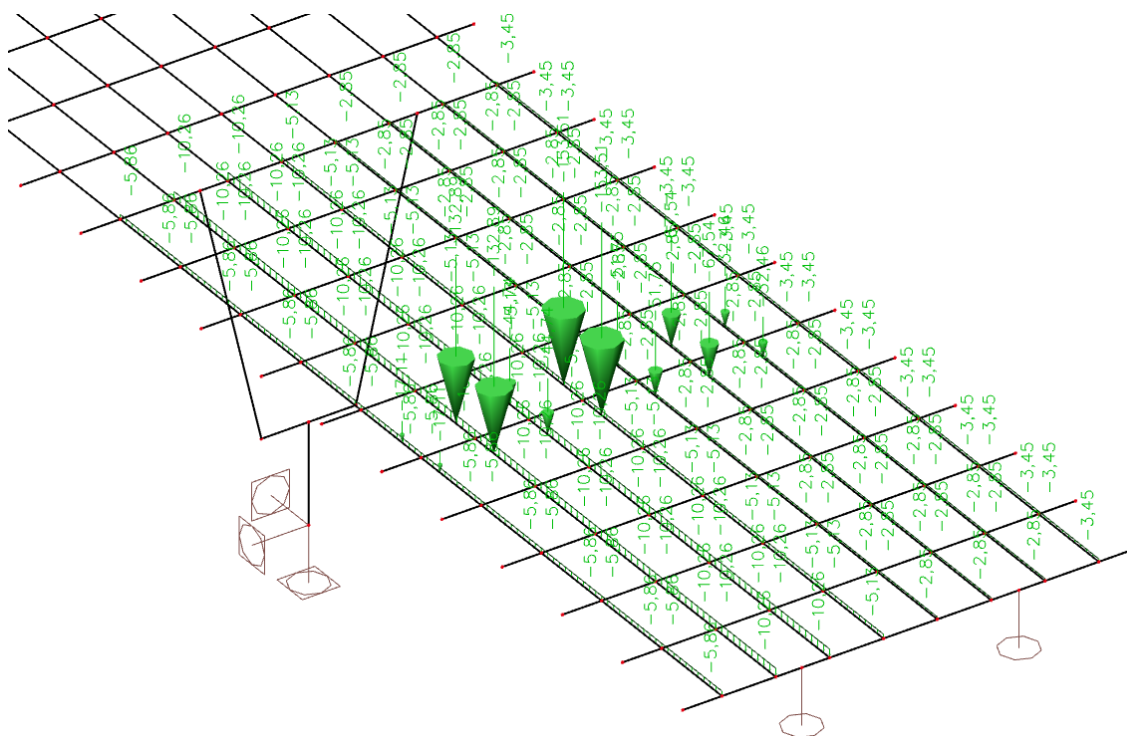
$F_4 = 153,51 \text{ kN}$

$F_5 = 51,75 \text{ kN}$

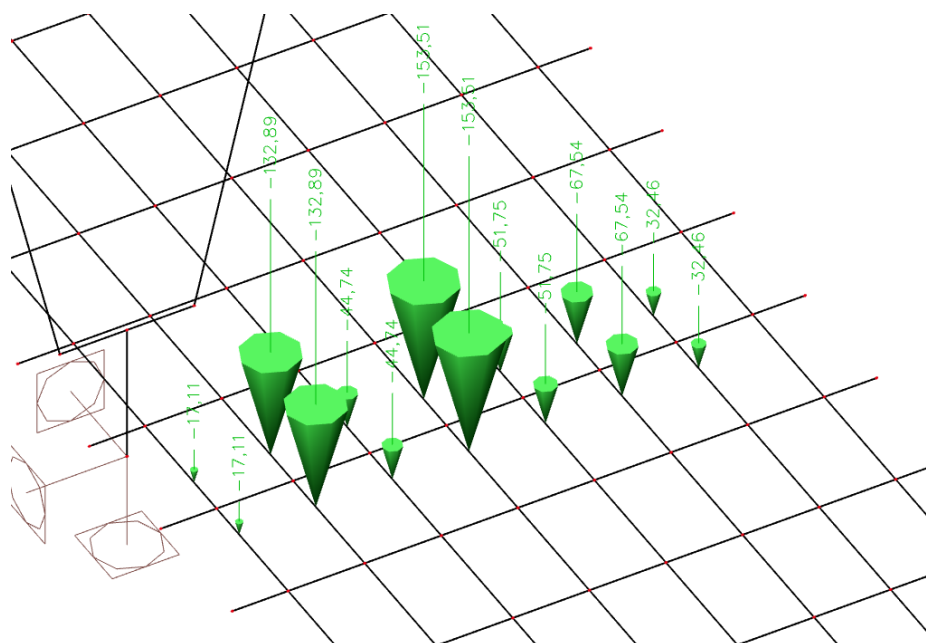
$F_6 = 67,54 \text{ kN}$

$F_7 = 32,46 \text{ kN}$

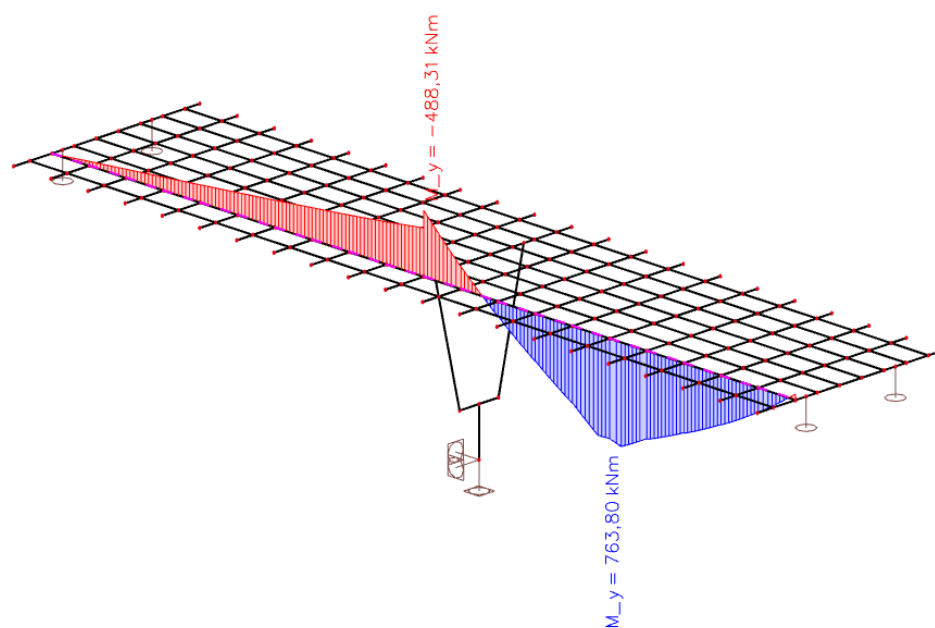
- Pokretno opterećenje – maksimalan moment savijanja u polju



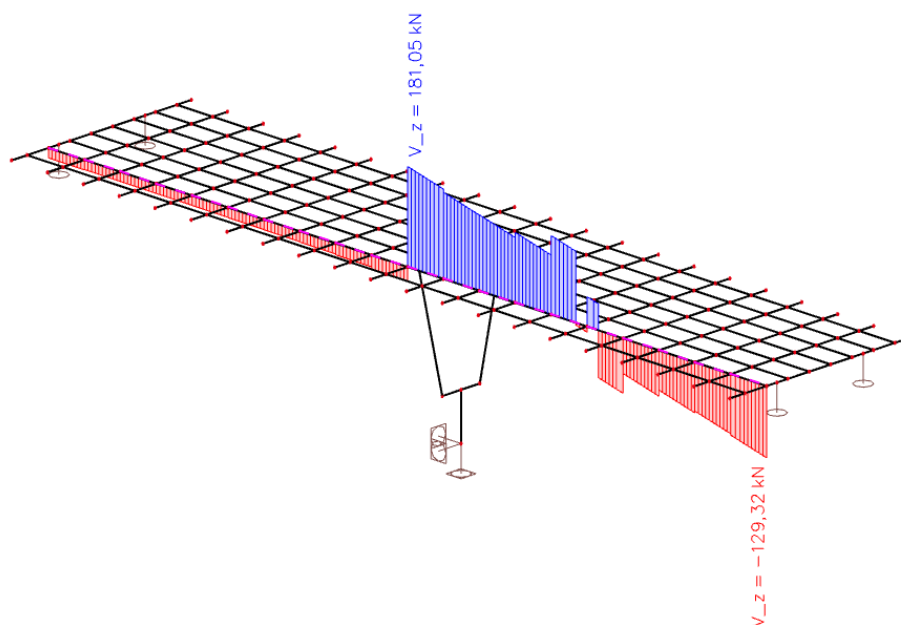
Slika 15: Pokretno opterećenje za maksimalni moment savijanja u polju



Slika 16: Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment savijanja u polju

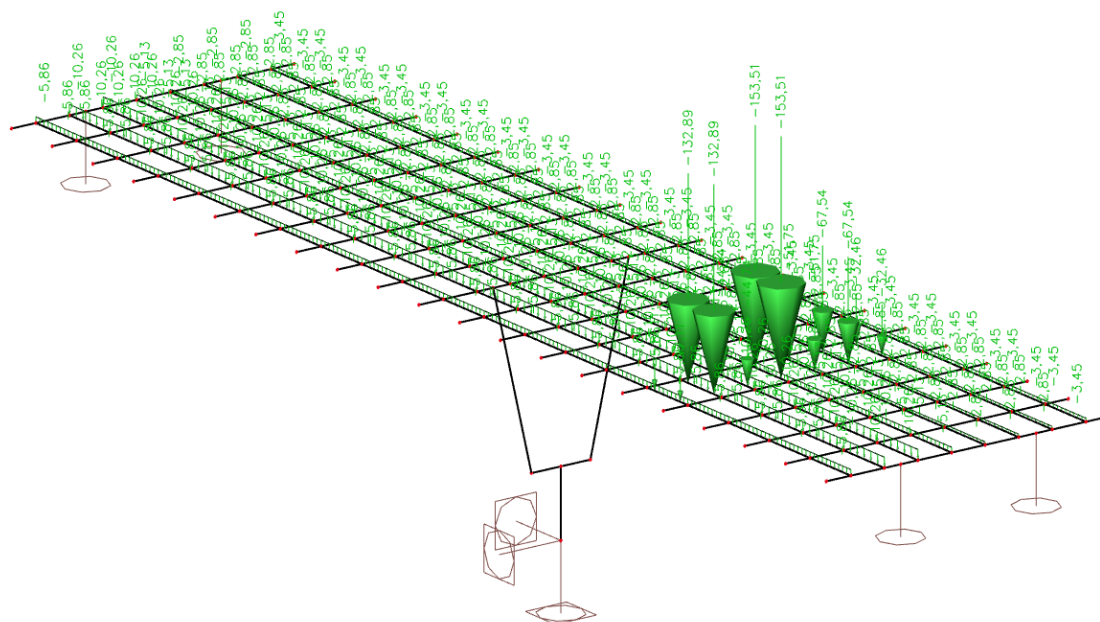


Slika 17: Pokretno opterećenje – maksimalni moment u prvom polju – momenti savijanja M_y (kNm)

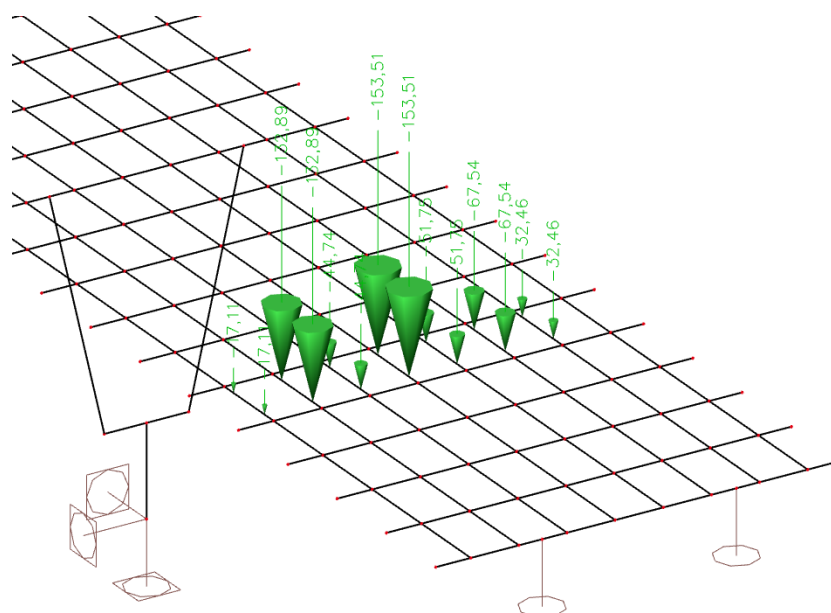


Slika 18: Pokretno opterećenje – maksimalni moment u prvom polju – poprečne sile V_z (kNm)

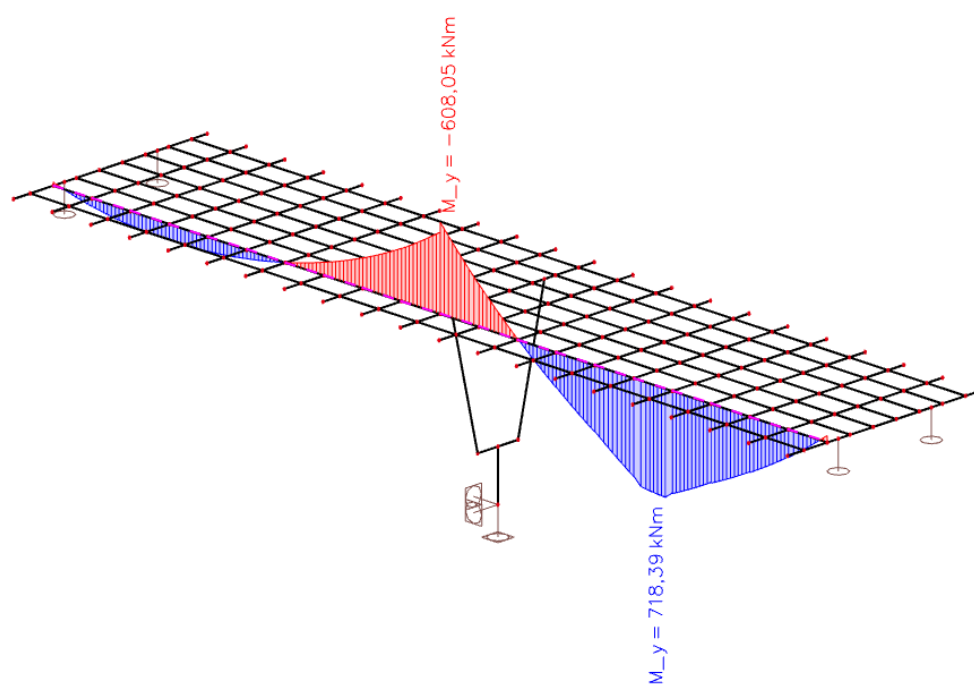
- Pokretno opterećenje – maksimalni moment savijanja pri stupu



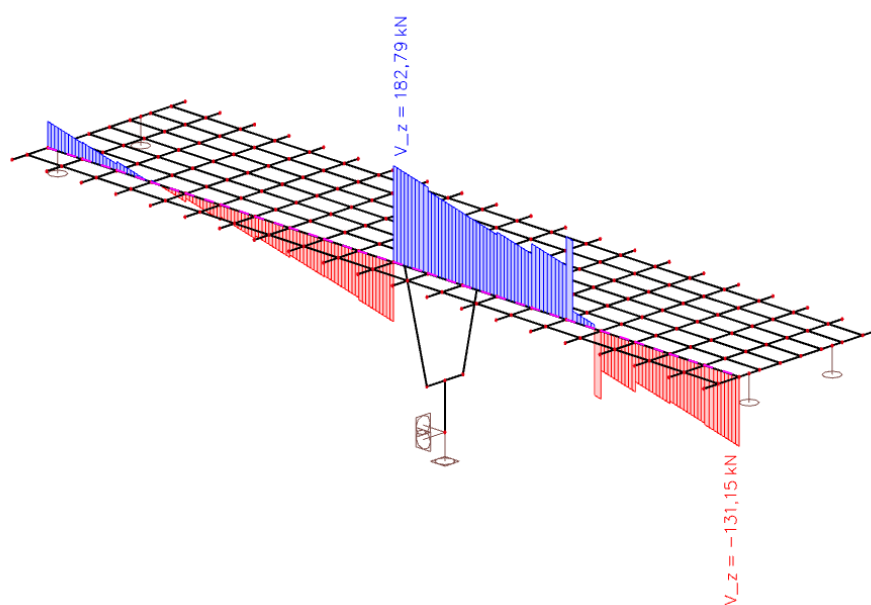
Slika 19: Pokretno opterećenje za maksimalni moment savijanja pri stupu



Slika 20: Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment savijanja pri stupu

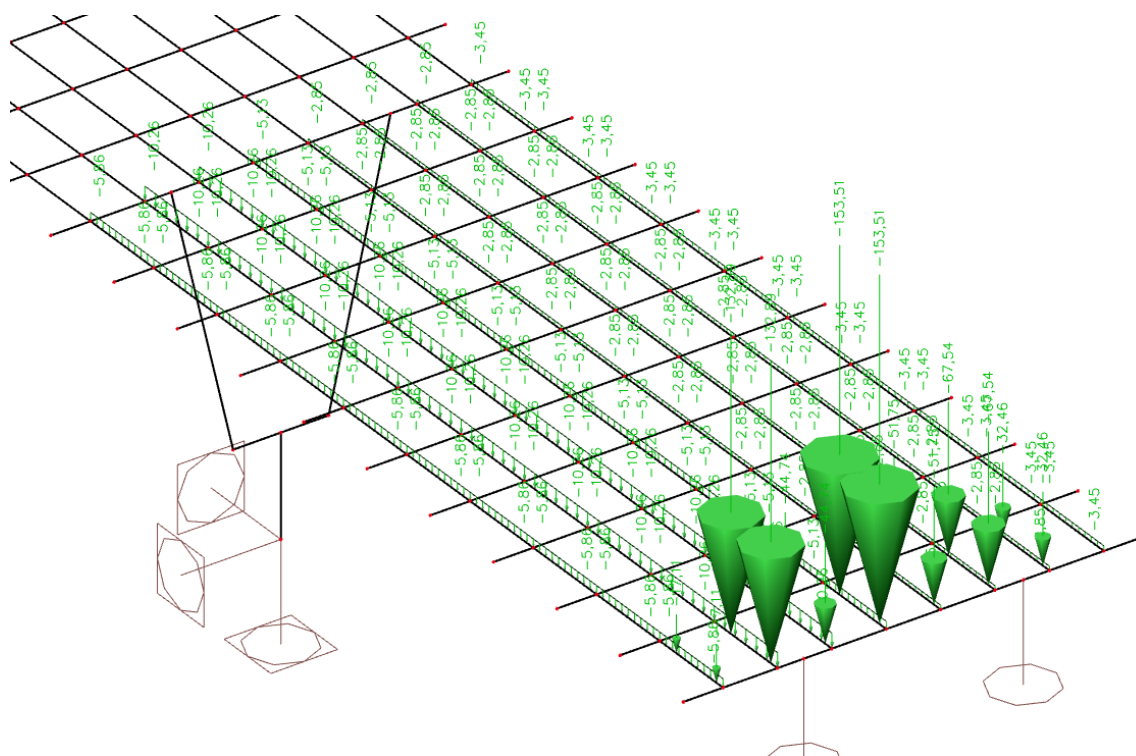


Slika 21: Pokretno opterećenje – maksimalni moment pri stupu – momenti savijanja M_y (kNm)

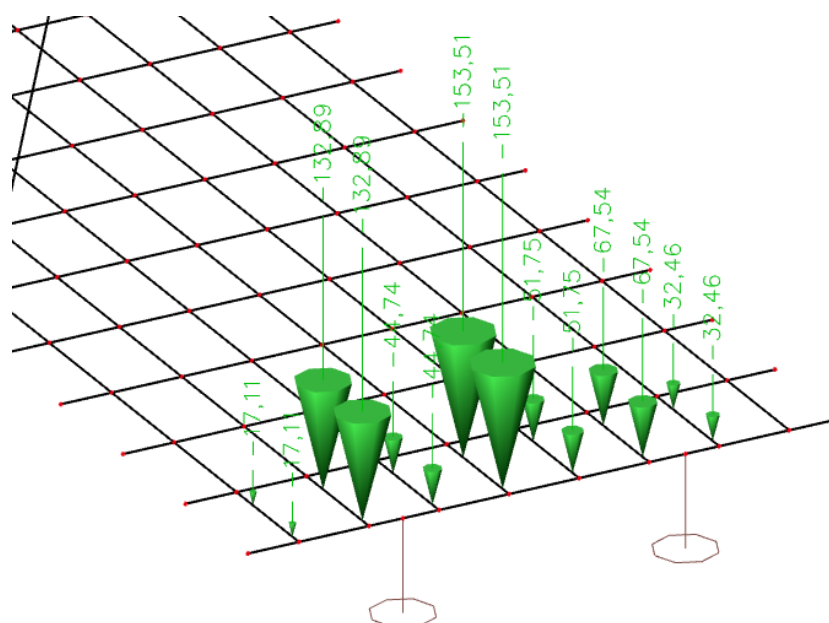


Slika 22: Pokretno opterećenje – maksimalni moment pri stupu – poprečne sile V_z (kNm)

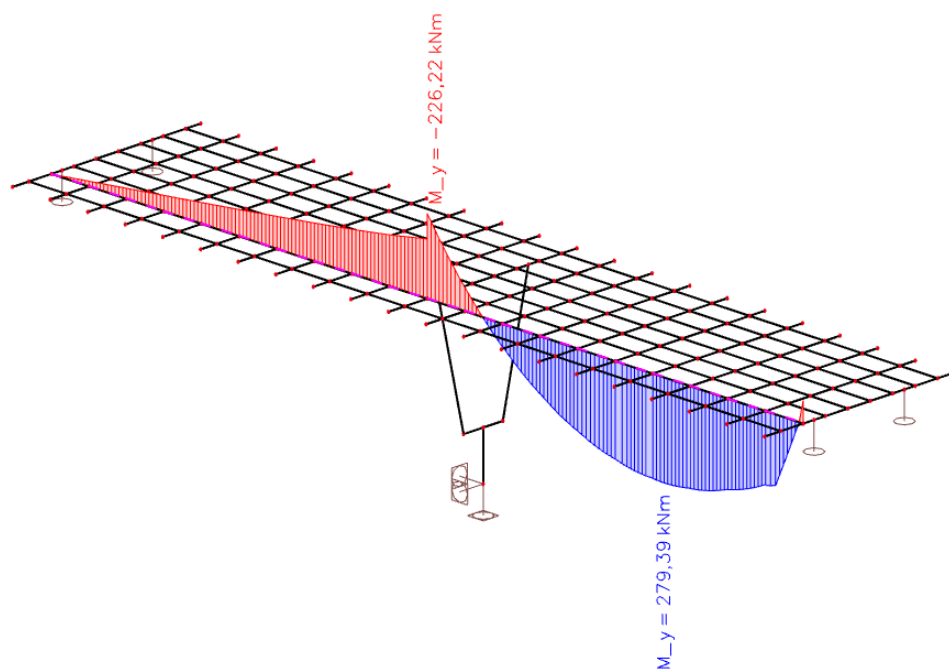
- Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri upornjaku



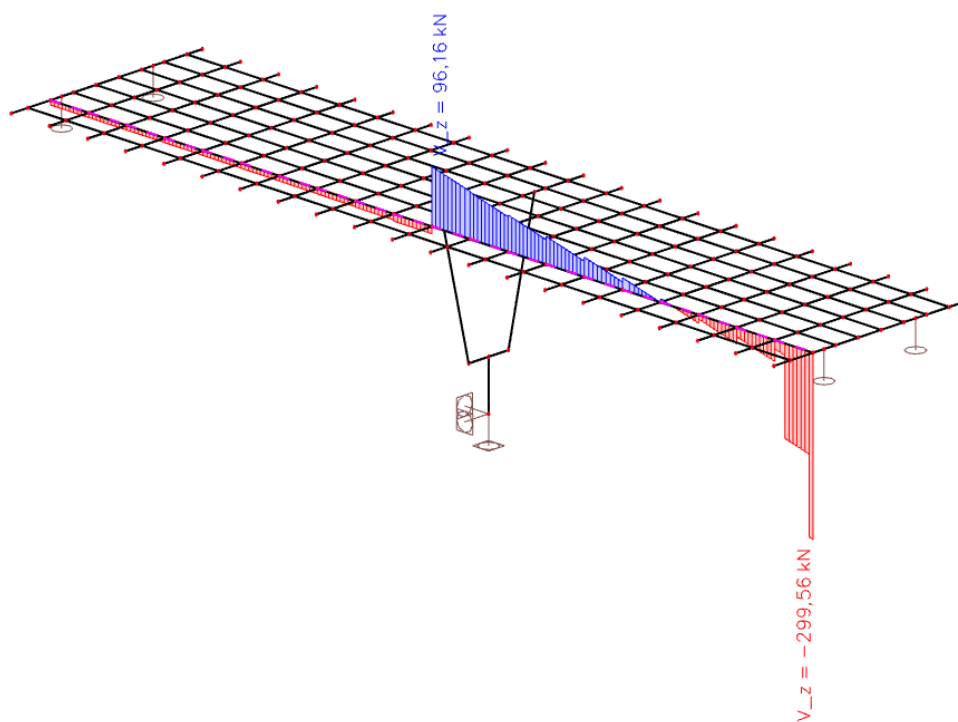
Slika 23: Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku



Slika 24: Prikaz tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku

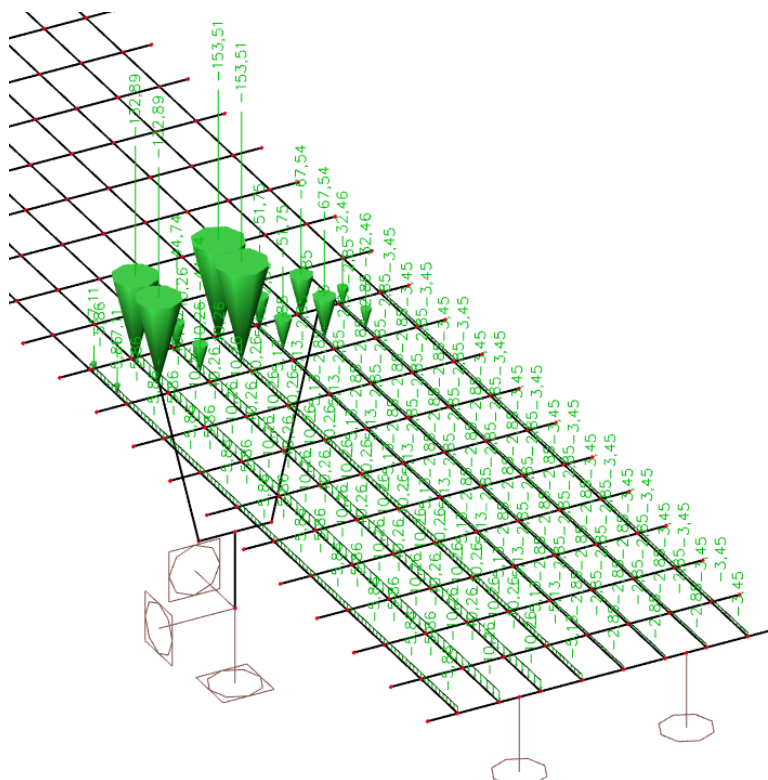


Slika 25: Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri upornjaku – momenti savijanja M_y (kNm)

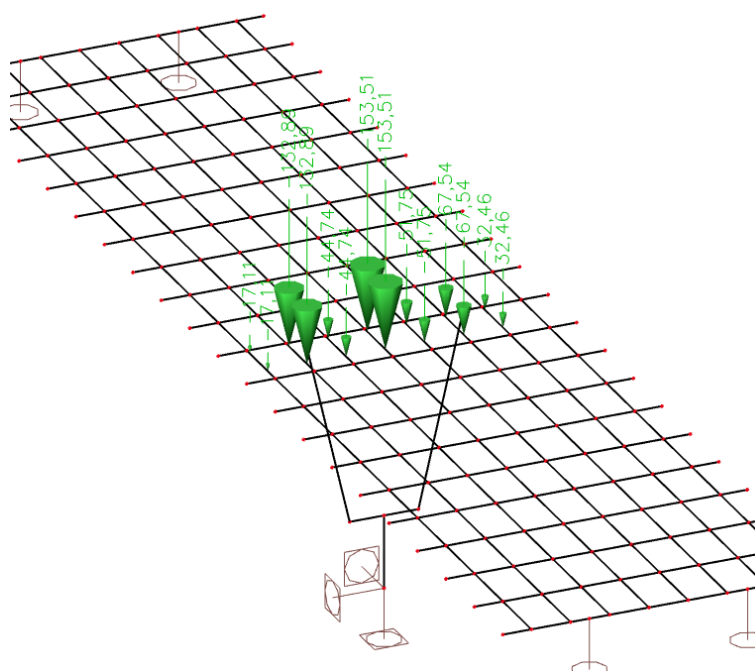


Slika 26: Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri upornjaku – poprečne sile V_z (kN)

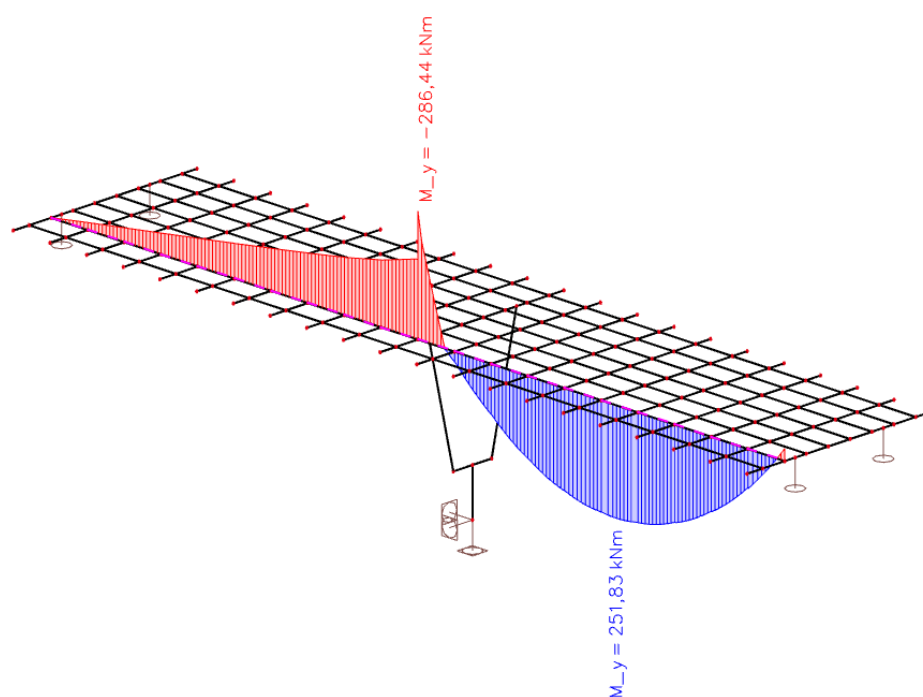
- Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri stupu



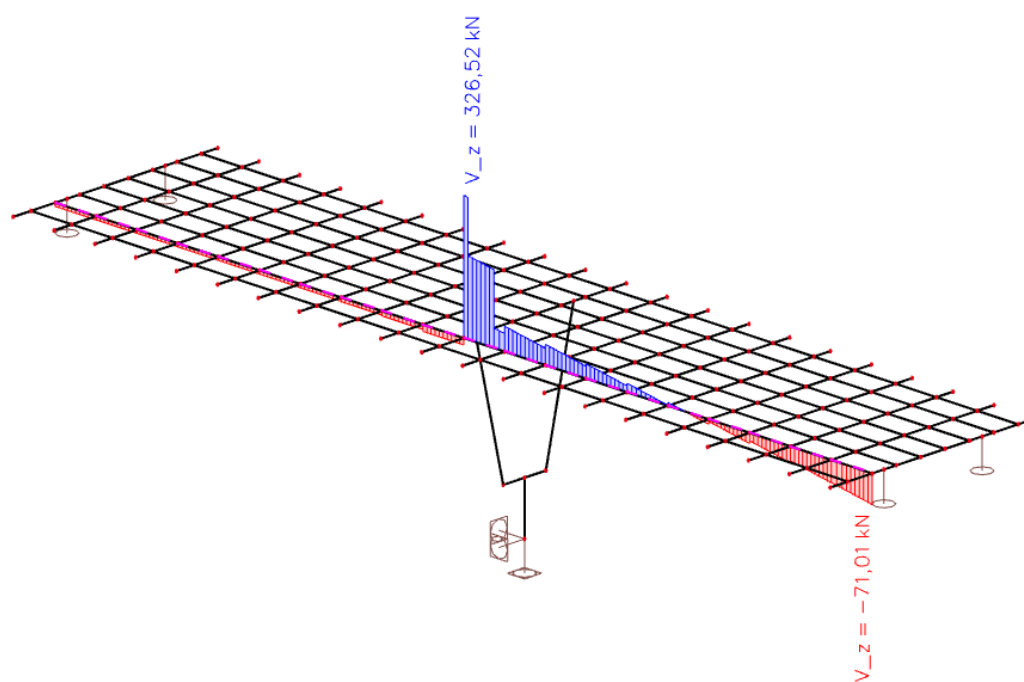
Slika 27: Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri stupu



Slika 28: Prikaz tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri stupu

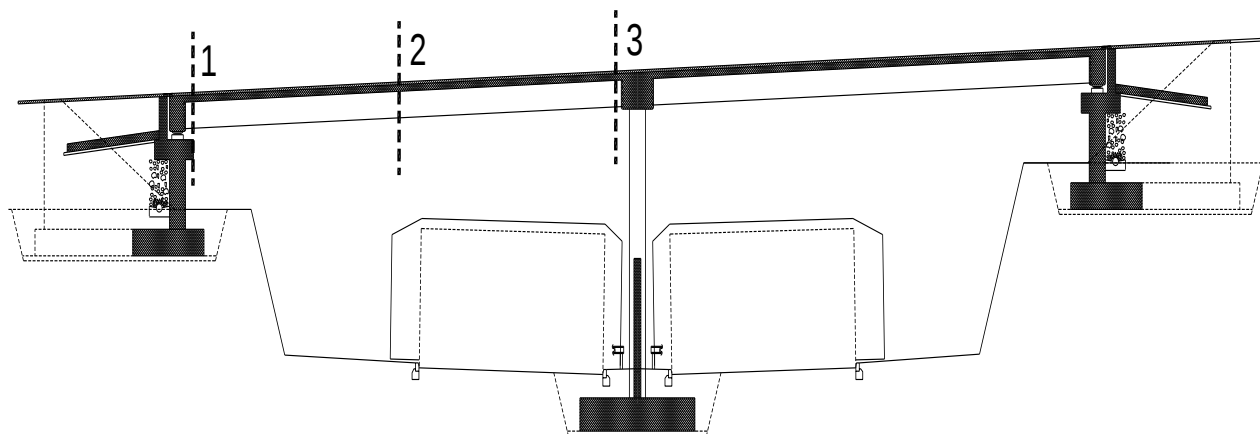


Slika 29: Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri stupu – momenti savijanja M_y (kNm)



Slika 30: Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri stupu – poprečne sile V_z (kN)

2.4.3. Proračun uzdužnog nosača nakon sprezanja nosača s kolničkom pločom

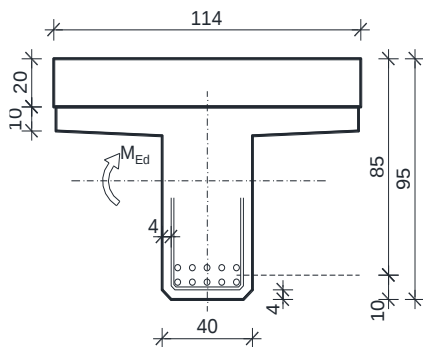


Slika 31: Uzdužna dispozicija mosta

Utjecaj		1-1	2-2	3-3
Vlastita težina nosača	M_{g1} [kNm]	0.0	394,77	0.0
	V_{g1} [kN]	87,24	0.0	87,24
Težina kolničke ploče	M_{g2} [kNm]	0.0	237,93	0.0
	V_{g2} [kN]	52,58	0.0	52,58
Dodatni stalni teret	$M_{\Delta g}$ [kNm]	0.0	107,81	187,13
	$V_{\Delta g}$ [kN]	25,43	0.0	46,74
Najnepovoljnije prometno opterećenje	M_q [kNm]	0.0	763,80	608,05
	V_q [kN]	299,56	0.0	326,52

POTREBNA ARMATURA OD SAVIJANJA ZA FAZU NAKON SPREZANJA NOSAČA

• PRESJEK U POLJU

Dimenzioniranje na moment savijanja

$$C\ 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 40,0\ MPa \Rightarrow$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40,0}{1,5} = 26,67\ MPa$$

$$B450C \Rightarrow f_{yk} = 450,0\ MPa \Rightarrow$$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450,0}{1,15} = 391,3\ MPa$$

$$d = 85\ cm$$

$$b = 114\ cm$$

$$M_{\Delta g} = 107,81\ kNm; \quad M_q = 763,80\ kNm$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1,35 \cdot 107,81 + 1,50 \cdot 763,80 = 1291,24\ kNm$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{1291,24 \cdot 100}{114 \cdot 85^2 \cdot 26,67} = 0,059$$

$$\text{za } \varepsilon_{s1} = 10\text{‰};$$

$$\text{očitano: } \varepsilon_{c2} = 1,4\text{‰}; \quad \xi = 0,123; \quad \zeta = 0,956$$

$$x = \xi \cdot d = 0,123 \cdot 85 = 10,46\ cm < h_{pl} = 30,0\ cm$$

$$A_{s1,2} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1291,24 \cdot 100}{0,956 \cdot 85 \cdot 391,3} = 40,61\ cm^2$$

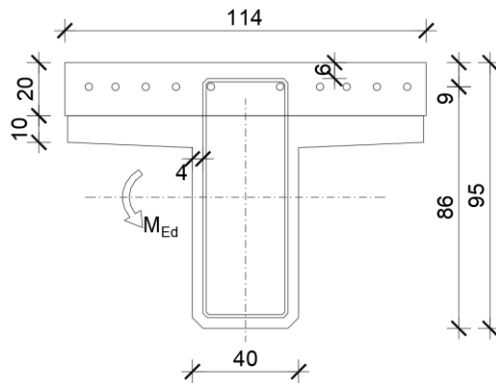
$$A_{s1,1} = 33,82\ cm^2$$

$$A_{s1} = A_{s1,1} + A_{s1,2} = 33,82 + 40,61 = 74,43\ cm^2$$

$$\text{Odabrano: } 10\emptyset 32 = 80,42\ cm^2$$

- PRESJEK IZNAD STUPA**

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 40,0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40,0}{1,5} = 26,67 \text{ MPa}$$

$$B450C \Rightarrow f_{yk} = 450,0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450,0}{1,15} = 391,3 \text{ MPa}$$

$$d = 86 \text{ cm}$$

$$b = 40 \text{ cm}$$

$$M_{\Delta g} = 187,13 \text{ kNm}; \quad M_q = 608,05 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1,35 \cdot 187,13 + 1,50 \cdot 608,05 = 1164,70 \text{ kNm}$$

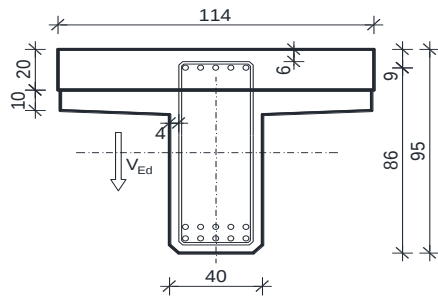
$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{1164,70 \cdot 100}{40 \cdot 86^2 \cdot 26,67} = 0,147$$

$$\text{za } \varepsilon_{s1} = 10\text{‰}$$

$$\text{očitano: } \varepsilon_{c2} = 2,7\text{‰}; \quad \zeta = 0,916$$

$$A_{s,2} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1164,70 \cdot 100}{0,916 \cdot 86 \cdot 391,3} = 33,43 \text{ cm}^2$$

$$\text{Odabrano: } 12\text{Ø}20 = 37,70 \text{ cm}^2$$

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

$$V_{g1} = 87,24 \text{ kN} ; \quad V_{g2} = 52,58 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 46,74 \text{ kN} ; \quad V_q = 326,52 \text{ kN}$$

$$V_{sd} = \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q = \\ = 1,35 \cdot (87,24 + 52,58 + 46,74) + 1,5 \cdot 326,52$$

$$V_{sd} = 741,64 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1,0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1,0 + \sqrt{\frac{200}{860}} = 1,50 \leq 2,0 \rightarrow k = 1,50$$

$$k_1 = 0,15$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0,0$$

$$C_{Rdc} = 0,18 / \gamma_c = 0,18 / 1,5 = 0,12$$

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{74,43}{40 * 86} = 0,022$$

$$V_{Rd,c} = \left[0,12 * 1,50 * (100 * 0,022 * 40)^{1/3} + 0,15 * 0 \right] * 400 * 860$$

$$V_{Rd,c} = 275417,69 \text{ N} = 275,42 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća:

$$V_{Rd,c} \geq (v_{min} + k_1 * \sigma_{cp}) * b_w * d$$

$$v_{min} = 0,035 * k^{2/3} * f_{ck}^{1/2} = 0,035 * 1,50^{2/3} * 40^{1/2} = 0,290$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0,0$$

$$V_{Rd,c} \geq 0,290 * 400 * 860$$

$$V_{Rd,c} \geq 99760 \text{ N} = 99,76 \text{ kN}$$

$$V_{Ed,max} = V_{Ed} = 741,64 \text{ kN}$$

$$V_{Rd,max} = 0,5 * v * b_w * d * f_{cd}$$

$$v = 0,6 * \left[1,0 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0,6 * \left[1,0 - \frac{40}{250} \right] = 0,504$$

$$V_{Rd,max} = 0,5 * 0,504 * 400 * 860 * 26,67 = 2311968,96 \text{ N} = 2311,97 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

$$V_{Ed,max} / V_{Rd,max} = \frac{741,64}{2311,97} \approx 0,321 \rightarrow V_{Ed,max} = 0,321 V_{Rd,max}$$

$$s_{max} = \min(0,6 * d, 30 \text{ cm}) = \min(0,6 * 86 = 51,6; 30) \rightarrow s_{max} = 30 \text{ cm}$$

Potrebna računska poprečna armatura:

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} * s_w * b_w}{m} = \frac{0,0013 * 30 * 40}{4} = 0,78 \text{ cm}^2$$

Odabrane minimalne spone: **φ12/30 ($A_{sw} = 1,13 \text{ cm}^2$)**

$$V_{Rd} = V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{S} * z * f_{ywd} * m * ctg\theta$$

$$V_{Rd,s} = \frac{1,13}{30} * (0,9 * 86) * 39,13 * 2 = 228,16 \text{ kN}$$

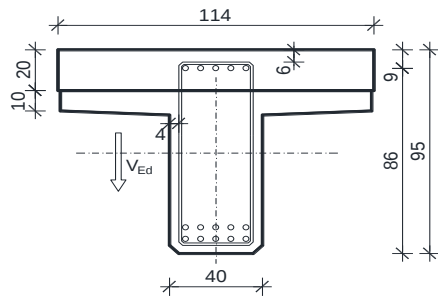
$$V_{Ed} > V_{Rd}$$

Na mjestu maksimalne poprečne sile:

$$s_w \leq \frac{m * A_{sw} * f_{ywd} * z}{V_{Ed}} = \frac{4 * 1,13 * 39,13 * (0,9 * 86)}{741,64} = 18,46 \text{ cm}$$

Postaviti spone: **φ12/15 – 4-rezne pri stupu.**

2.5. Armatura za sprezanje nosača i ploče



$$V_{g1} = 87,24 \text{ kN} ; \quad V_{g2} = 52,58 \text{ kN}$$

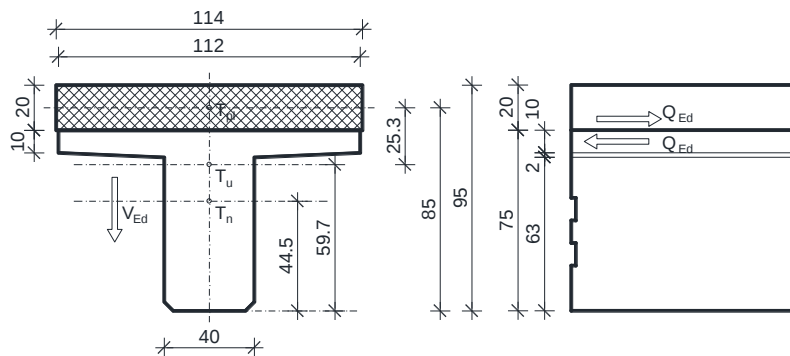
$$V_{\Delta g} = 46,74 \text{ kN} ; \quad V_q = 326,52 \text{ kN}$$

$$V_{sd} = \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q$$

=

$$= 1.35 \cdot (87,24 + 52,58 + 46,74) + 1.5 \cdot 326,52$$

$$V_{sd} = 741,64 \text{ kN}$$



$$\left. \begin{array}{l} A_n = 0.378 \text{ m}^2 \quad h_{t,n} = 0.445 \text{ m} \\ A_{pl} = 0.228 \text{ m}^2 \quad h_{t,pl} = 0.850 \text{ m} \end{array} \right\} A_u = 0.606 \text{ m}^2 \quad h_{t,u} = 0.597 \text{ m}$$

$$S = A_{pl} \cdot (h_{t,pl} - h_{t,u}) = 0.228 \cdot 0.253 = 0.0577 \text{ m}^3$$

$$I_n = 0.020 \text{ m}^4$$

$$I_{pl} = 0.00076 \text{ m}^4$$

$$I_u = (I_n + A_n \cdot (h_{t,u} - h_{t,n})^2) + (I_{pl} + A_{pl} \cdot (h_{t,u} - h_{t,pl})^2) = 0.02 + 0.378 \cdot$$

$$(0.597 - 0.445)^2 + 0.00076 + 0.228 \cdot (0.597 - 0.85)^2 = 0.044 \text{ m}^4$$

$$I_u = 0,044 \text{ m}^4$$

$$V_{sd,max} = 741,64 \text{ kN}$$

$$Q_{sd} = \frac{V_{sd,max} \cdot S}{I_u} = \frac{741,64 \cdot 0,0577}{0,044} = 972,56 \text{ kN/m}$$

$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450,0}{1,15} = 391,3 \text{ MPa} = 39,13 \text{ kN/cm}^2$$

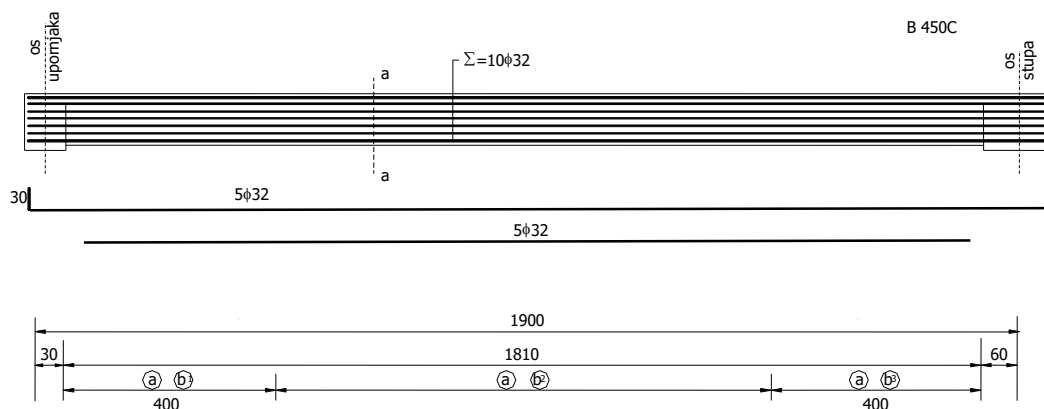
$$A_{s,req} = \frac{Q_{sd}}{f_{yw,d}} = \frac{972,56}{39,13} = 24,85 \text{ cm}^2 / 1,14 \text{ m/m'}$$

$$\text{Odabrano: } 4\text{Ø}12/15 + 2\text{Ø}10/30 = (4 \cdot 1.13 \cdot 6 + 2 \cdot 0.79 \cdot 3) = 31.9 \text{ cm}^2.$$

2.6. Skica armature srednjeg nosača

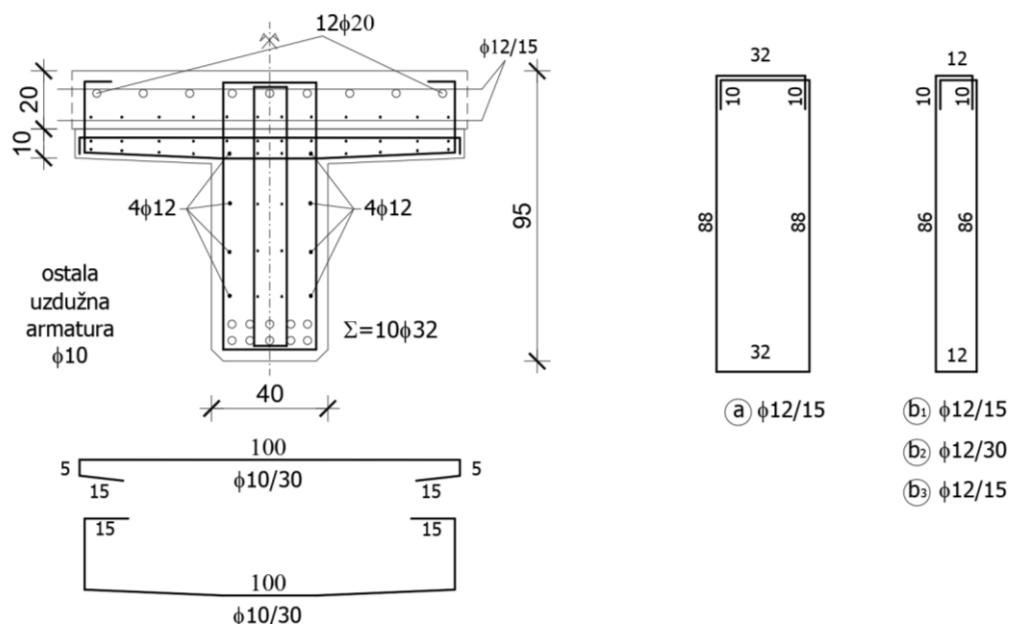
Prikazana je samo skica glavne armature.
Ostalo prema armaturnom planu.

- UZDUŽNI PRESJEK NOSAČA



Slika 32: Prikaz armiranja uzdužnog nosača u polju

- POPREČNI PRESJEK NOSAČA a-a



Slika 33: Prikaz armiranja nosača u presjeku

3. PREDMJER RADOVA

3.1. Donji ustroj

3.A. ZEMLJANI RADOVI

3.A.1 Iskop za temelj stupa

$$7,62 \times 6,58 \times 1,85 = 92,76 \text{ m}^3$$

92,76 m³

3.A.2 Zatrpavanje oko temelja stupa materijalom iz iskopa

$$92,76 - (6,49 + 30,0) = 56,27 \text{ m}^3$$

56,27 m³

3.B. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

3.B.1 Podložni beton C12/15 ispod temelja stupa

$$7,10 \times 6,10 \times 0,15 = 6,49 \text{ m}^3$$

6,49 m³

3.B.2 Beton C40/50 temelja stupa

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

30,00 m³

3.B.3 Beton C40/50 tijela stupa

$$2 \times 9,13 \times 0,70 + 2,94 \times 0,30 = 13,67 \text{ m}^3$$

13,67 m³

3.B.4 Armatura elemenata donjeg ustroja (samo stupa) betoniranih na licu mjesta iz B 450C

$$(30 \times 150 \text{ kg}) + (13,67 \times 250 \text{ kg}) = 7917,50 \text{ kg}$$

7917,50 kg

3.C. OSTALI RADOVI

3.C.1 Elastomerni ležajevi iznad upornjaka

AEL 350/54

4 kom

3.2. Gornji ustroj

3.A. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

3.A.1 Predgotovljeni uzdužni rasponski T nosači

3.A.1.1 Srednji nosač $l = 18,10 \text{ m}$

3.A.1.1.1 Beton C40/50

$$0,38 \times 18,10 = 6,88 \text{ m}^3$$

6,88 m³

3.A.1.1.2 Betonski čelik B 450C

$$6,88 \times 350 \text{ kg} = 2408 \text{ kg}$$

2408 kg

Ukupno nosača

12 kom

3.A.1.2 Rubni nosač $l = 18,10 \text{ m}$

3.A.1.2.1 Beton C40/50

$$0,5 \times 18,10 = 9,05 \text{ m}^3$$

9,05m³

3.A.1.2.2 Betonski čelik B 450C

$$9,05 \times 350 \text{ kg} = 3167,5 \text{ kg}$$

3167,50 kg

Ukupno nosača

4 kom

3.A.2 Beton C40/50 poprečnih nosača iznad stupova i upornjaka

$$1,40 \times 0,85 \times 8,52 + 2 \times 0,70 \times 0,82 \times 8,52 = 19,92 \text{ m}^3$$

19,92 m³

3.A.3 Beton C40/50 monolitnog dijela kolničke ploče

$$(19 + 0,70/2) \times 2 \times 0,20 \times 7,58 = 58,67 \text{ m}^3$$

58,67 m³

3.A.4 Beton C40/50 monolitnog dijela pješačkog hodnika

$$2 \times (1,48 \times 0,27) \times 47,60 - 6 \times 0,12^2 \times \pi / 4 \times 47,60 = 34,81 \text{ m}^3$$

34,81 m³

3.A.5 Predgotovljeni armiranobetonski elementi vijenca, beton C30/37

$$2 \times 47,60 = 95,20 \text{ m}^3$$

95,20 m³

3.A.6 Armatura B 450C elemenata gornjeg ustroja betoniranih na licu mjesta

$$(19,92 + 58,67) \times 200 \text{ kg} = 15718 \text{ kg}$$

15718 kg

3.B. OSTALI RADOVI

3.B.1 Prijevoz i montaža predgotovljenih uzdužnih rasponskih nosača

4.B.1.1 Srednji nosač $l = 18,10 \text{ m}$

12 kom

4.B.1.2 Rubni nosač $l = 18,10 \text{ m}$

4 kom

3.B.2 Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenca

95,20 m`

3.B.3 PVC cijevi $\phi 160 \text{ mm}$ za smještaj elektro i TK instalacija
 $2 \times 3 \times 47,60 = 285,60 \text{ m`}$

285,60 m`

3.B.4 Prijelazne naprave nad upornjacima s mogućnošću
dilatiranja $\pm 40 \text{ mm}$
 $8,00 \times 2 = 16 \text{ m`}$

16,00 m`

3.B.5 Hidroizolacija kolničke ploče

$$7,58 \times (19 + 0,70/2) \times 2 = 293,35 \text{ m}^2$$

293,35 m²

3.B.6 Zaštitni sloj asfalt betona AB-8 debljine 3,0 cm

$$6,25 \times (19 + 0,70/2) \times 2 = 241,88 \text{ m}^2$$

241,88 m²

3.B.7 Habajući sloj asfalt betona AB-11s debljine 4,0 cm

$$6,25 \times (19 + 0,70/2) \times 2 = 241,88 \text{ m}^2$$

241,88 m²

3.B.8 Klasična metalna ograda prema projektu

$$47,60 \times 2 = 95,20 \text{ m`}$$

95,20 m`

4. TROŠKOVNIK

Redni broj	Opis radova	Jedinica mjere	Količina radova	Jedinična cijena	Ukupna cijena
3	TROŠKOVNIK				
	U ovom troškovniku nisu uključeni svi radovi, te nisu uključeni troškovi izrade gornjeg ustroja ceste iza upornjaka, a koji su sadržani u troškovniku ceste.				
DONJI USTROJ					
3.A.	ZEMLJANI RADOVI				
3.A.1	Strojni iskop za temelje stupa, uz ručno dotjerivanje iskopa. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II, točka 2-04. Obračun po m ³ iskopa u sraslom stanju tla.	m3	92,76		
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 ³ "sraslog" materijala.	m3	56,27		
UKUPNO ZA ZEMLJANE RADOVE:					

3.B.	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI				
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 ³ ispravno ugrađenog i preuzetog betona.	m3	6,49		
3.B.2	Betoniranje temelja stupa betonom C40/50 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 ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	30,00		
3.B.3	Betoniranje tijela i stupa betonom C40/50 u blanjanoj daščanoj oplati. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	13,67		
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	7917,50		
UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:					
3.C.	OSTALI RADOVI				
3.C.1	Elastomerni ležajevi AEL 350/54	kom	4		
UKUPNO ZA OSTALE RADOVE:					
REKAPITULACIJA DONJEG USTROJA:					
ZEMLJANI RADOVI					
BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:					
OSTALI RADOVI:					
UKUPNO ZA DONJI USTROJ:					

GORNJI USTROJ					
3.A.	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI				
3.A.1	Izrada predgotovljenih glavnih kolničkih T nosača iz betona C40/50 i B 450C. Nosači se betoniraju u glatkoj oplati, s projektiranim oblicima poprečnog presjeka, profilacijama i otvorima prema planu oplata. 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 18,10 m				
3.A.1.1.1	Beton C40/50	m3	6,88		
3.A.1.1.2	Armatura B 450C	kg	2408,00		
	Obračun za svaki pravilno izvedeni srednji uzdužni nosač	kom	12		
3.A.1.2	Rubni nosač duljine 18,10 m				
3.A.1.2.1	Beton C40/50	m3	9,05		
3.A.1.2.2	Armatura B 450C	kg	2262,50		
	Obračun za svaki pravilno izvedeni rubni uzdužni nosač	kom	4		
3.A.2	Betoniranje monolitnih poprečnih nosača iznad stupa i upornjaka betonom C40/50 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 ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	19,92		
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 ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	58,67		
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 ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	34,81		
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 ¹ vijenca.	m1	95,20		
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	15718,00		
UKUPNO 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 = 18,10 m	kom	12		
3.B.1.2	Rubni nosači duljine l = 18,10 m	kom	4		
3.B.2	Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenaca. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6. Obračun po m ¹ ispravno montiranog i geodetski kontroliranog vijenca.	m1	95,20		
3.B.3	Nabava i ugradnja PVC cijevi f 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 ¹ ispravno ugrađene cijevi.	m1	285,60		
3.B.4	Nabava i ugradnja prijelaznih naprava nad upornjacima. Predviđene su vodonepropusne naprave s mogućnošću dilatiranja ±40 mm. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.7. Obračun po m ¹ ispravno ugrađene prijelazne naprave.	m1	16,00		
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 ² ispravno izvedene i preuzete hidroizolacije.	m2	293,35		

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 ² ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.	m2	241,88		
3.B.7	Izrada gornjeg habajućeg sloja asfalt betona AB11S 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 ² ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.	m2	241,88		
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 ≥ 120 mm. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.10 i 7-01.12. Obračun po m ¹ ispravno izvedene i preuzete ograde.	m1	95,20		
REKAPITULACIJA GORNJEG USTROJA: BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI: OSTALI RADOVI:					
UKUPNO ZA GORNJI USTROJ:					
SVEUKUPNA REKAPITULACIJA: DONJI USTROJ: GORNJI USTROJ:					
SVEUKUPNO:					

5. GRAFIČKI PRILOZI

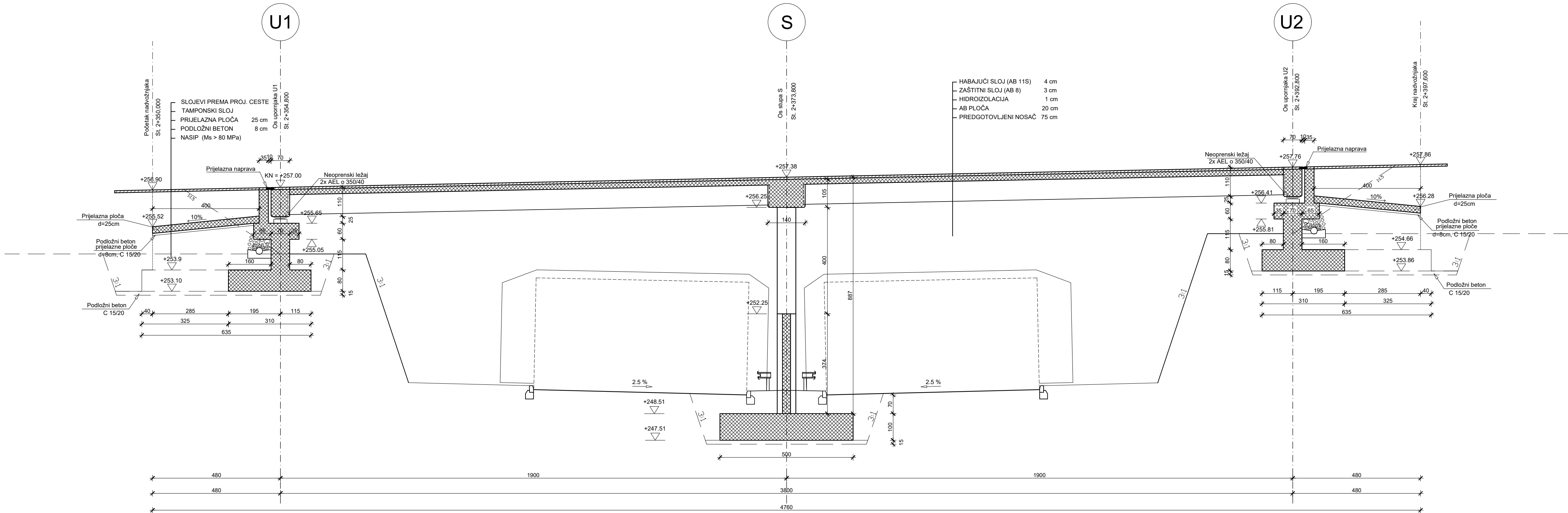
- List 1 – Uzdužni presjek osi mosta MJ 1:100
- List 2 – Pogled na most MJ 1:100
- List 3 – Normalni poprečni presjek rasponskog mosta MJ 1:25
- List 4 – Tlocrt mosta MJ 1:100
- List 5 – Plan oplata rasponskog nosača MJ 1:20
- List 6 – Plan oplata stupa MJ 1:50
- List 7 – Plan oplata upornjaka MJ 1:50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

6. LITERATURA

[1] D. Matešan, J. Radnić: Predavanja i vježbe s kolegija Mostovi

[2] A. Harapin, J. Radnić: Predavanja i vježbe s kolegija Osnove betonskih konstrukcija

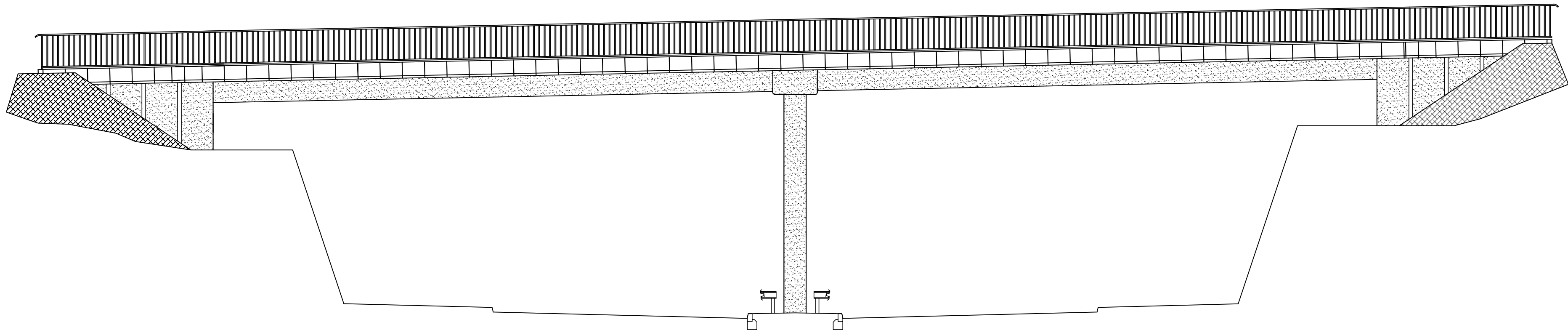
UZDUŽNI PRESJEK U
OSI MOSTA
1:100



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 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		
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
UZDUŽNI PRESJEK U OSI MOSTA		
PROJEKTANT: Lea Hvar		MJERILO: 1:100
		DATUM: travanj 2024.
		MAPA: C1
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA: 1
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		

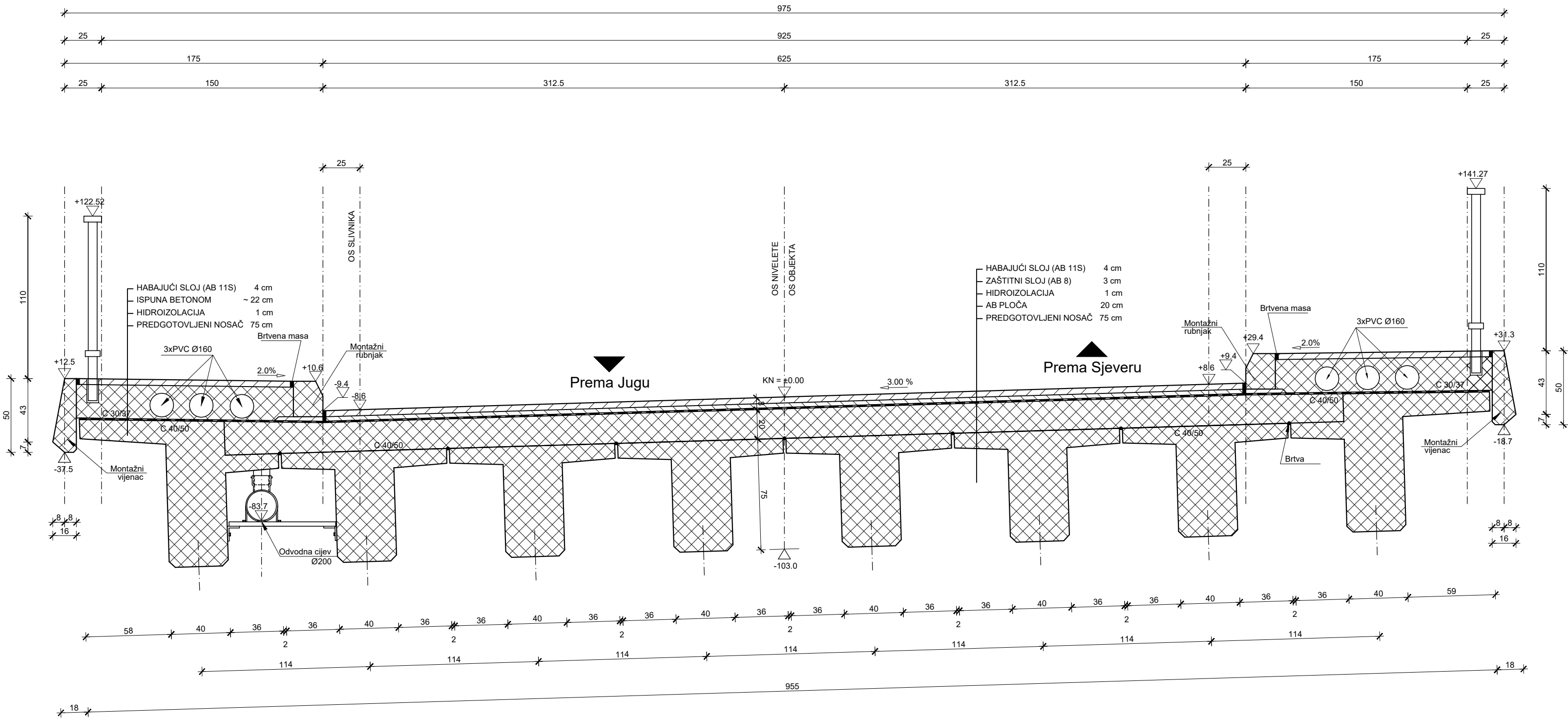
POGLED NA MOST
1:100



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

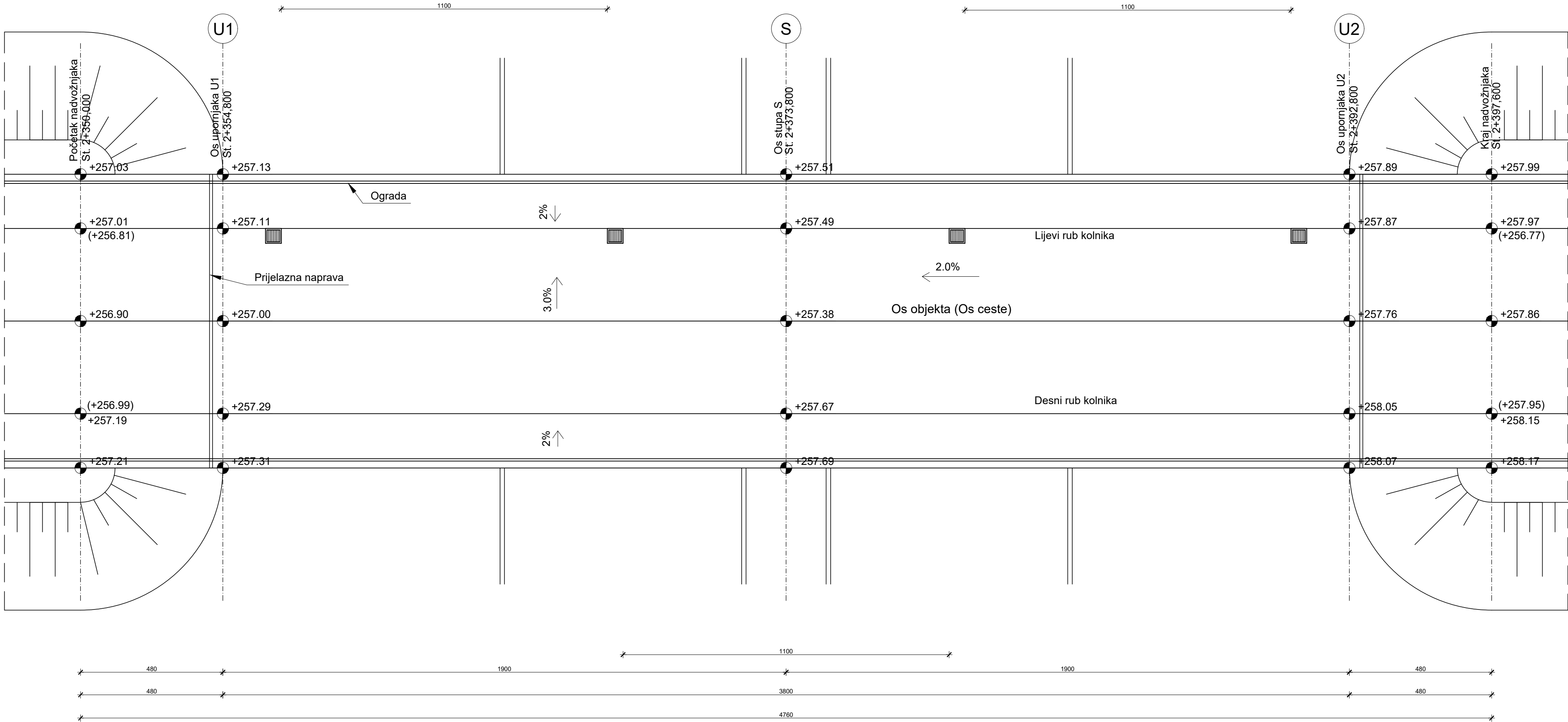
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel + 385 (0)21 303333; fax + 385 (0)21 465117	
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01	
VRSTA PROJEKTA:	Projekt konstrukcije		
RAZINA PROJEKTA:	GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ: POGLED NA MOST			
PROJEKTANT: Lea HVar		MJERILO: 1:100	
		DATUM: svibanj 2024.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 2	
OZNAKA DOKUMENTA:		Most - predlozak.dwg	

NORMALNI POPREČNI PRESJEK
RASPONSKOG SKLOPA
1:25



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 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		
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ: NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
PROJEKTANT: Lea Hvar		MJERILO: 1:25
		DATUM: ožujak 2024.
		MAPA: C1
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA: 3
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		



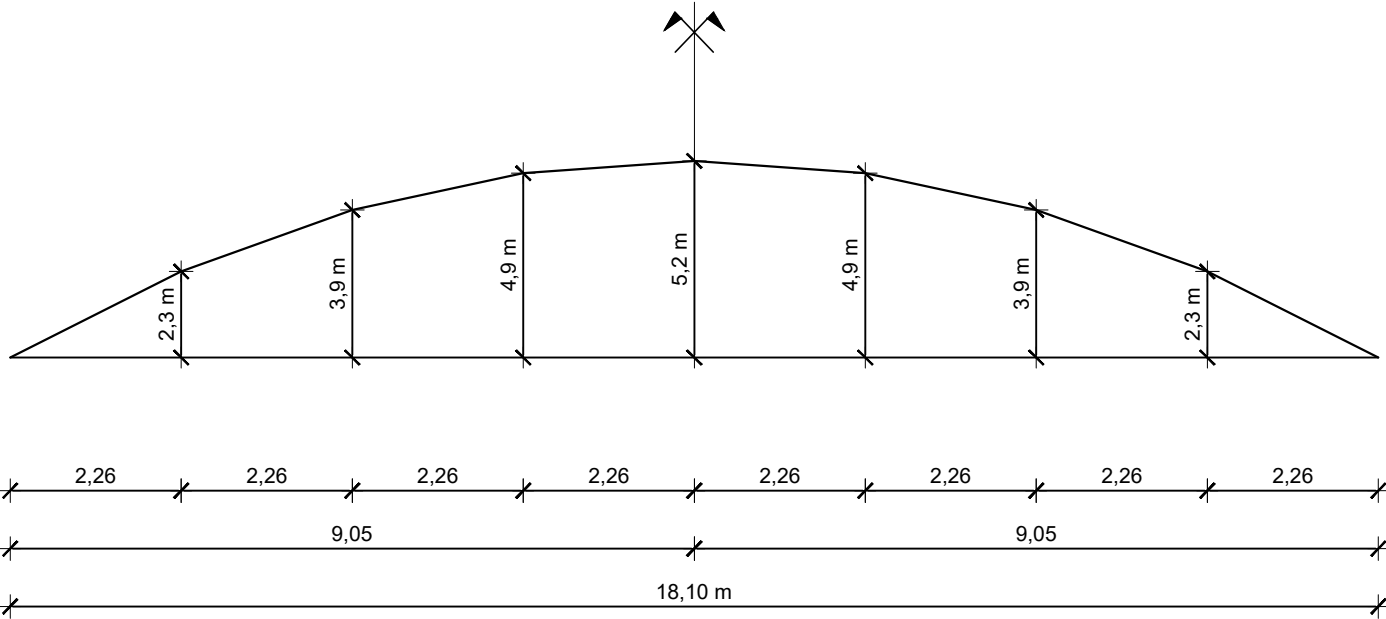
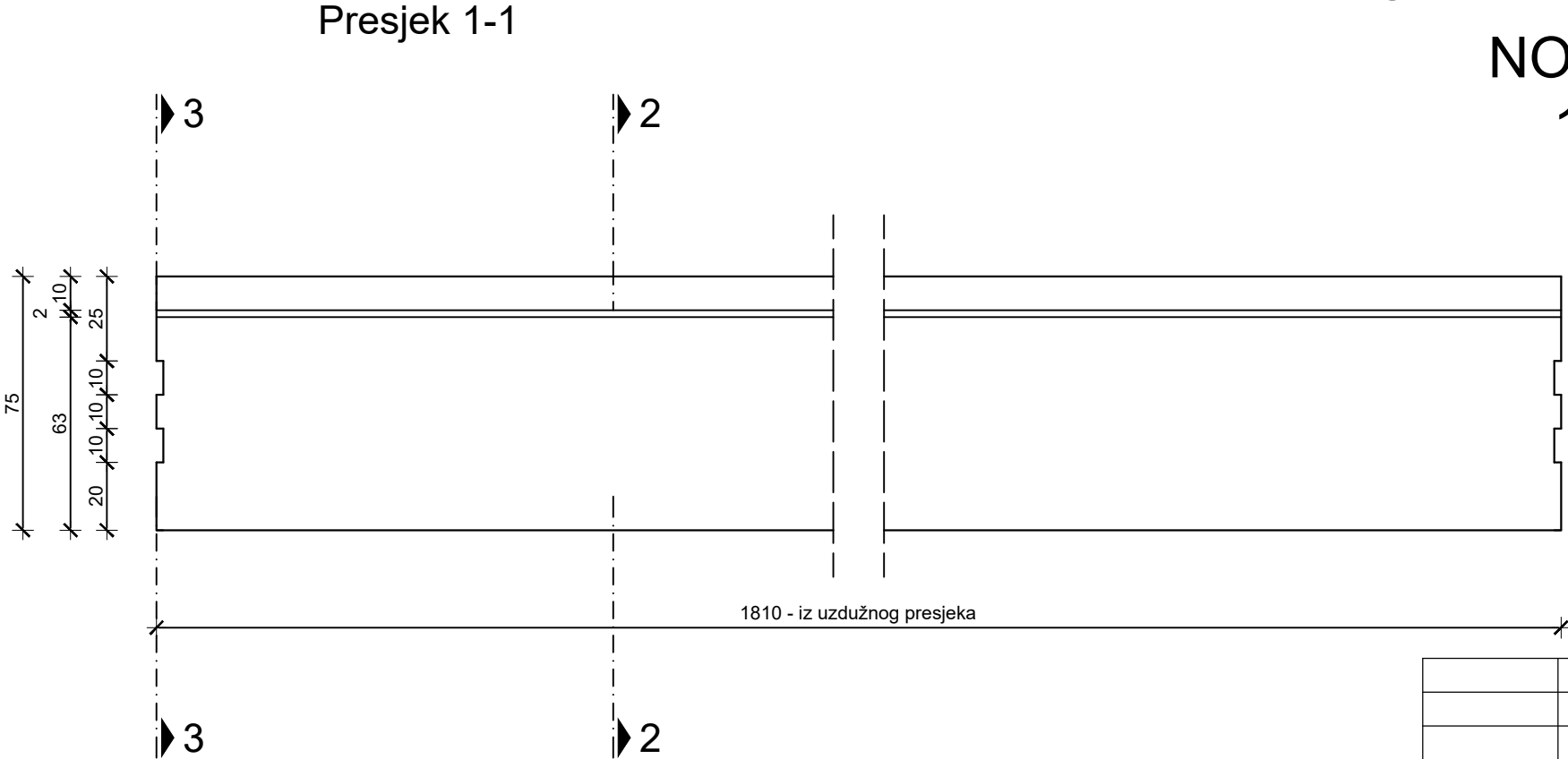
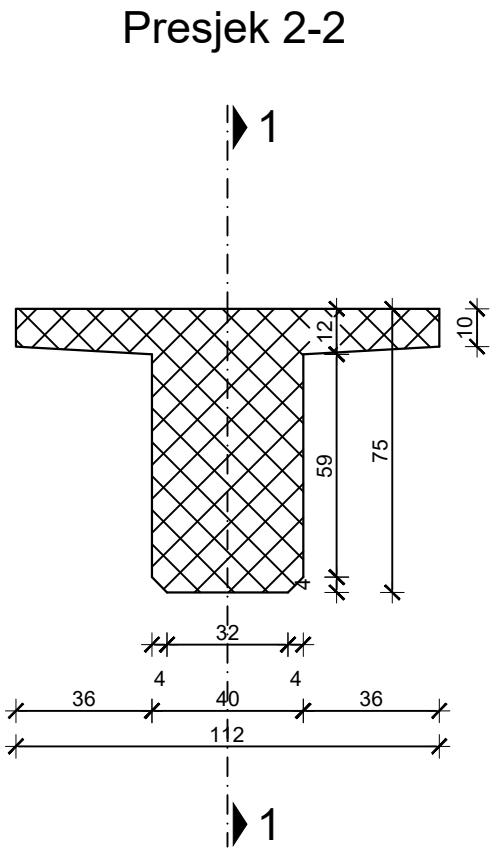
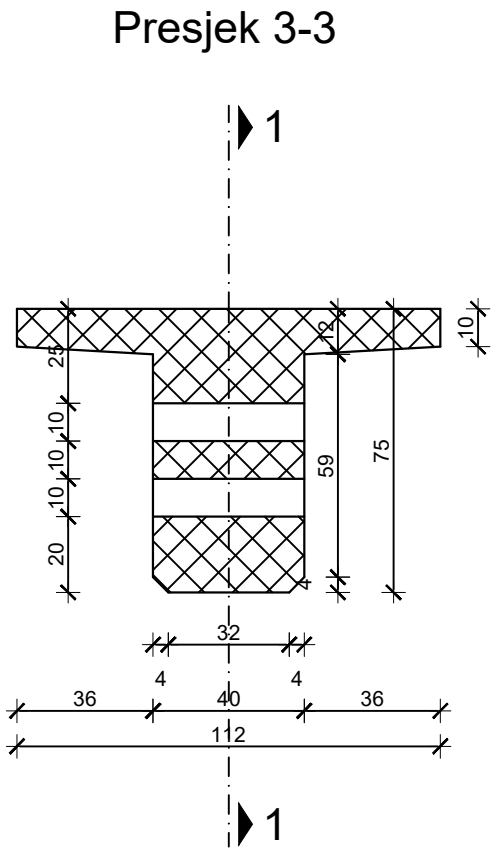
TLOCRT MOSTA

1:100

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 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	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: TLOCRT MOSTA	
PROJEKTANT: Lea Hvar	MJERILO: 1:100
	DATUM: svibanj 2024.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 4
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

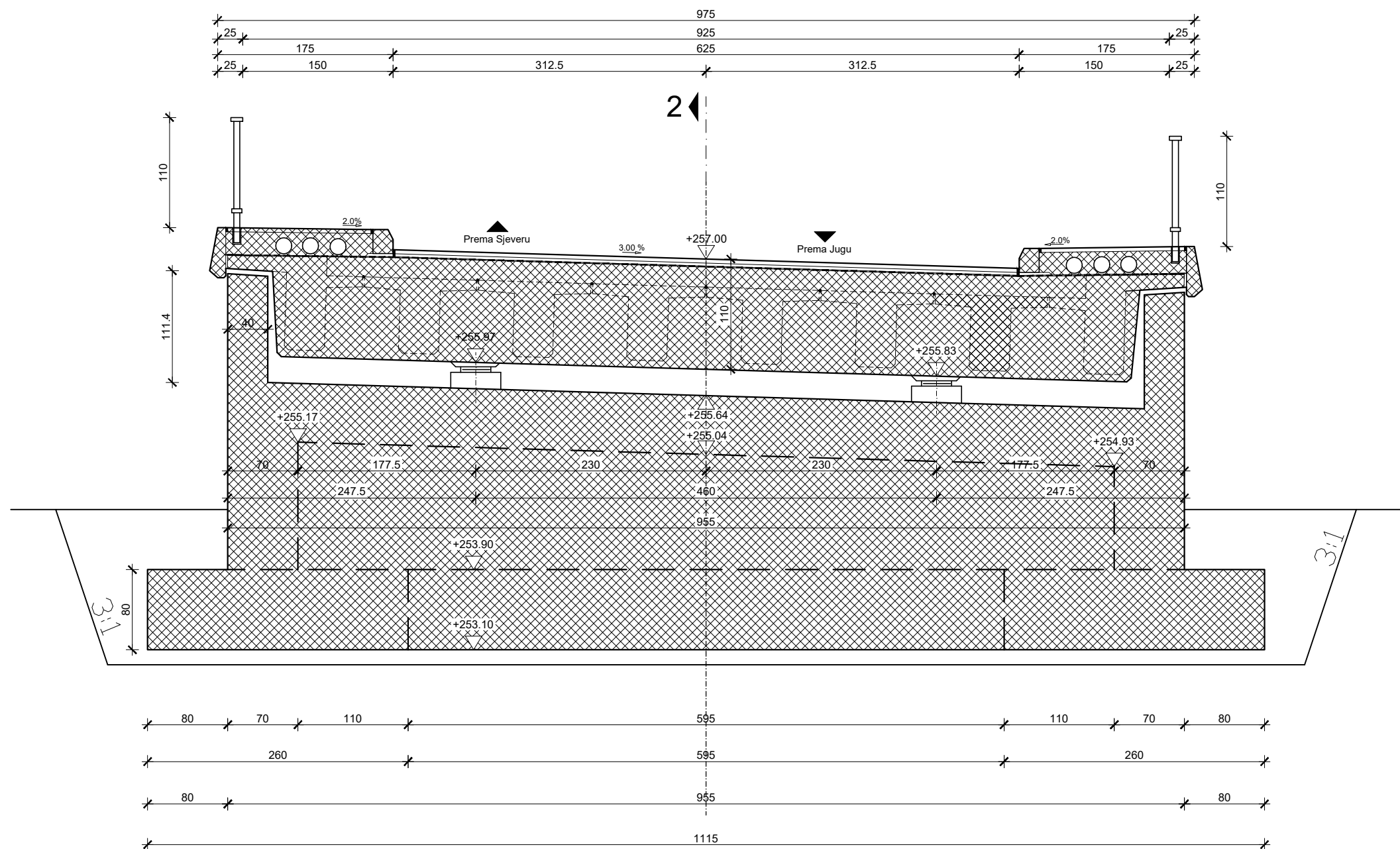
PLAN OPLATE RASPONSKOG
NOSAČA
1:20



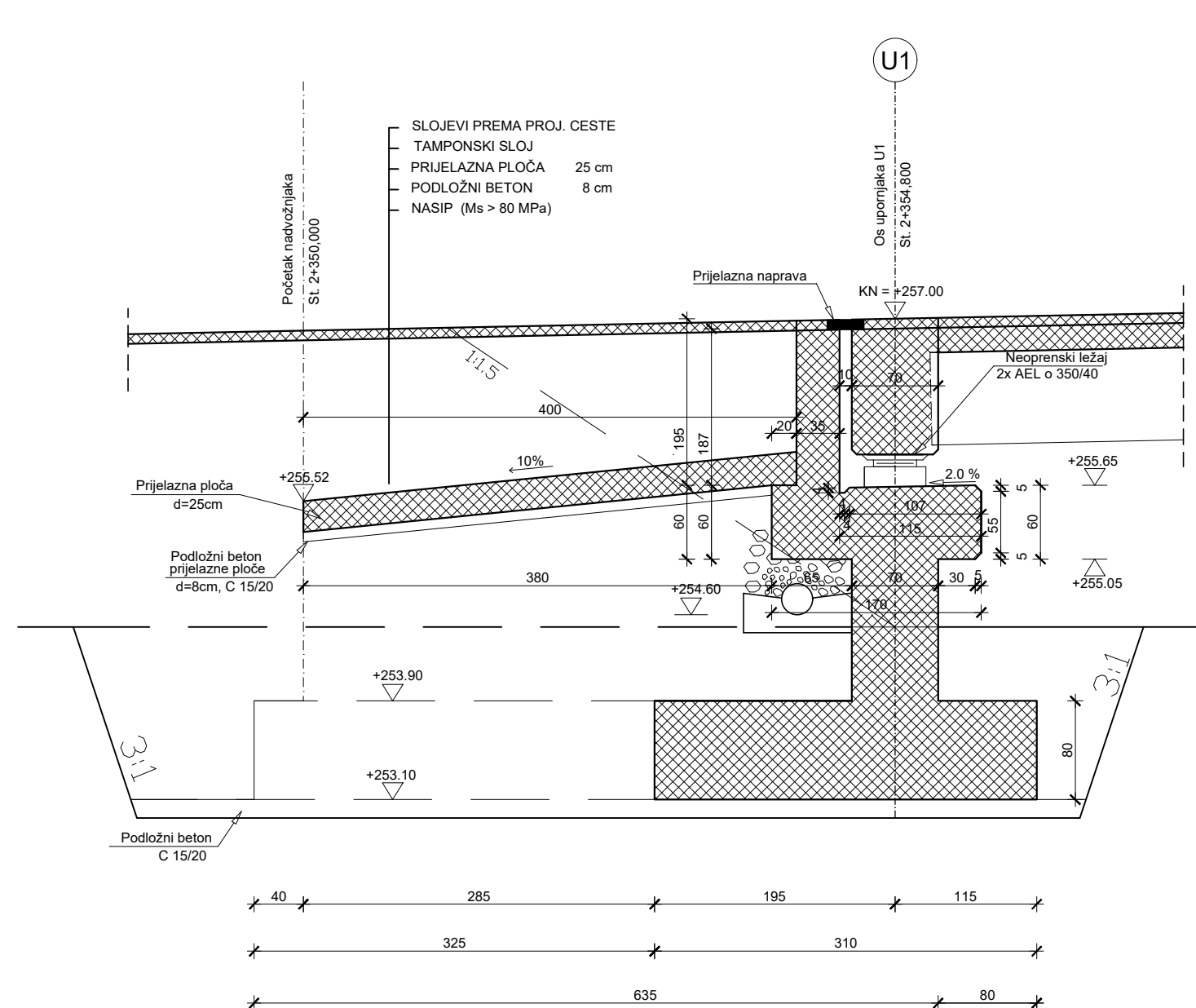
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 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	
RAZINA PROJEKTA:	GLAVNI PROJEKT	
ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:		VV-01
SADRŽAJ:		
PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA		
PROJEKTANT: Lea Hvar		MJERILO: 1:20
		DATUM: travanj 2024.
		MAPA: C1
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA: 5
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		

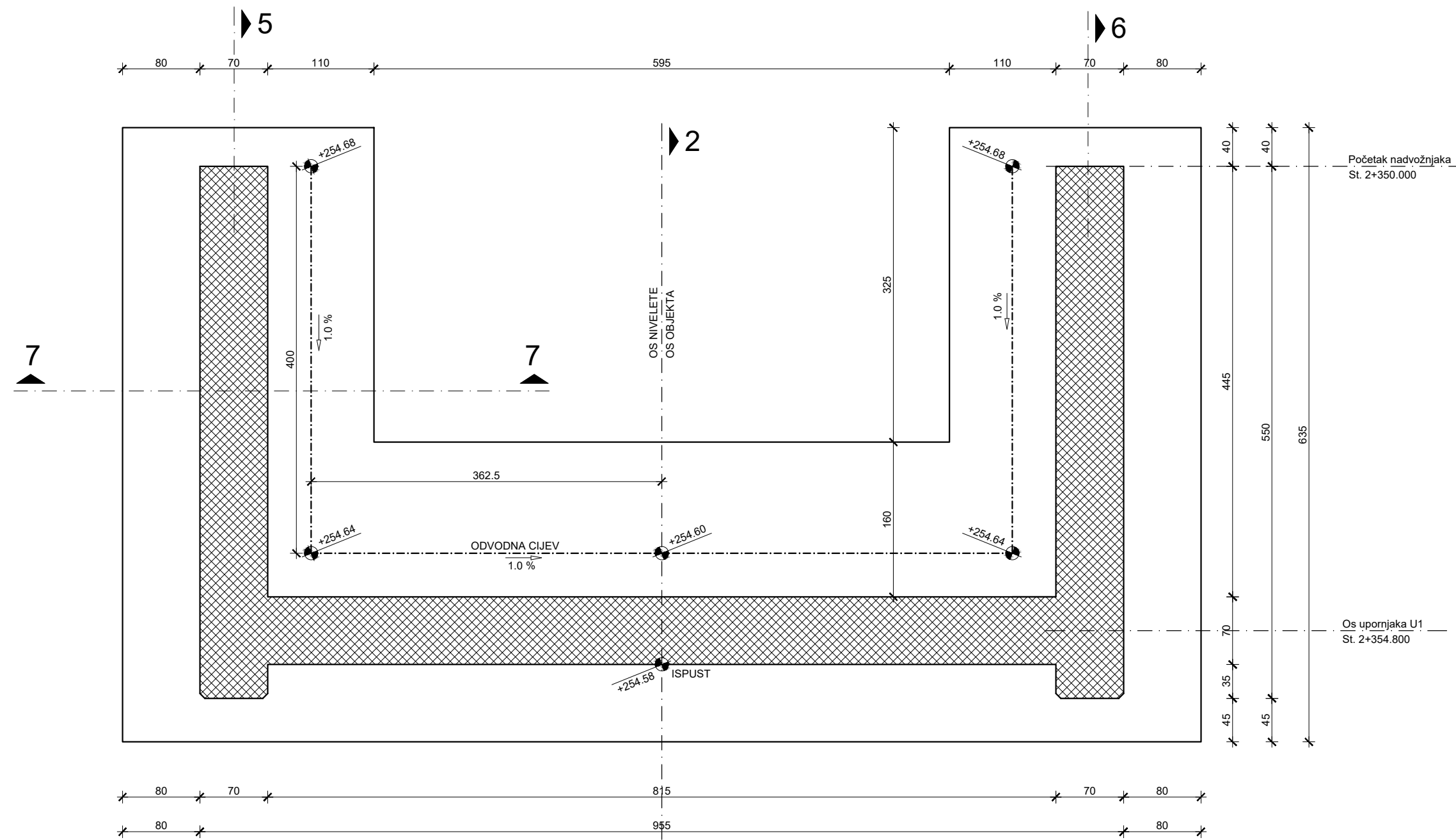
Presjek 1-1



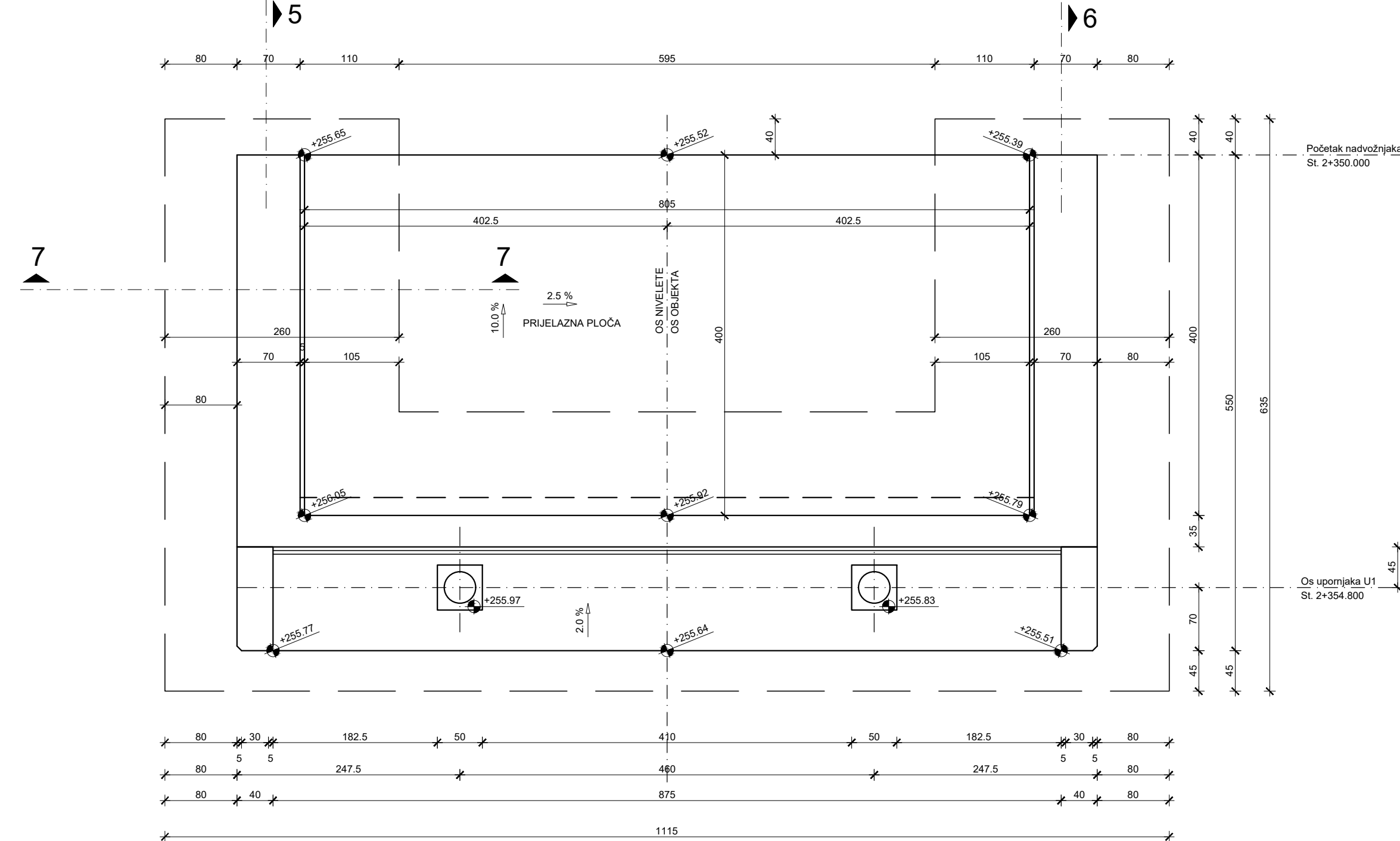
Presjek 2-2



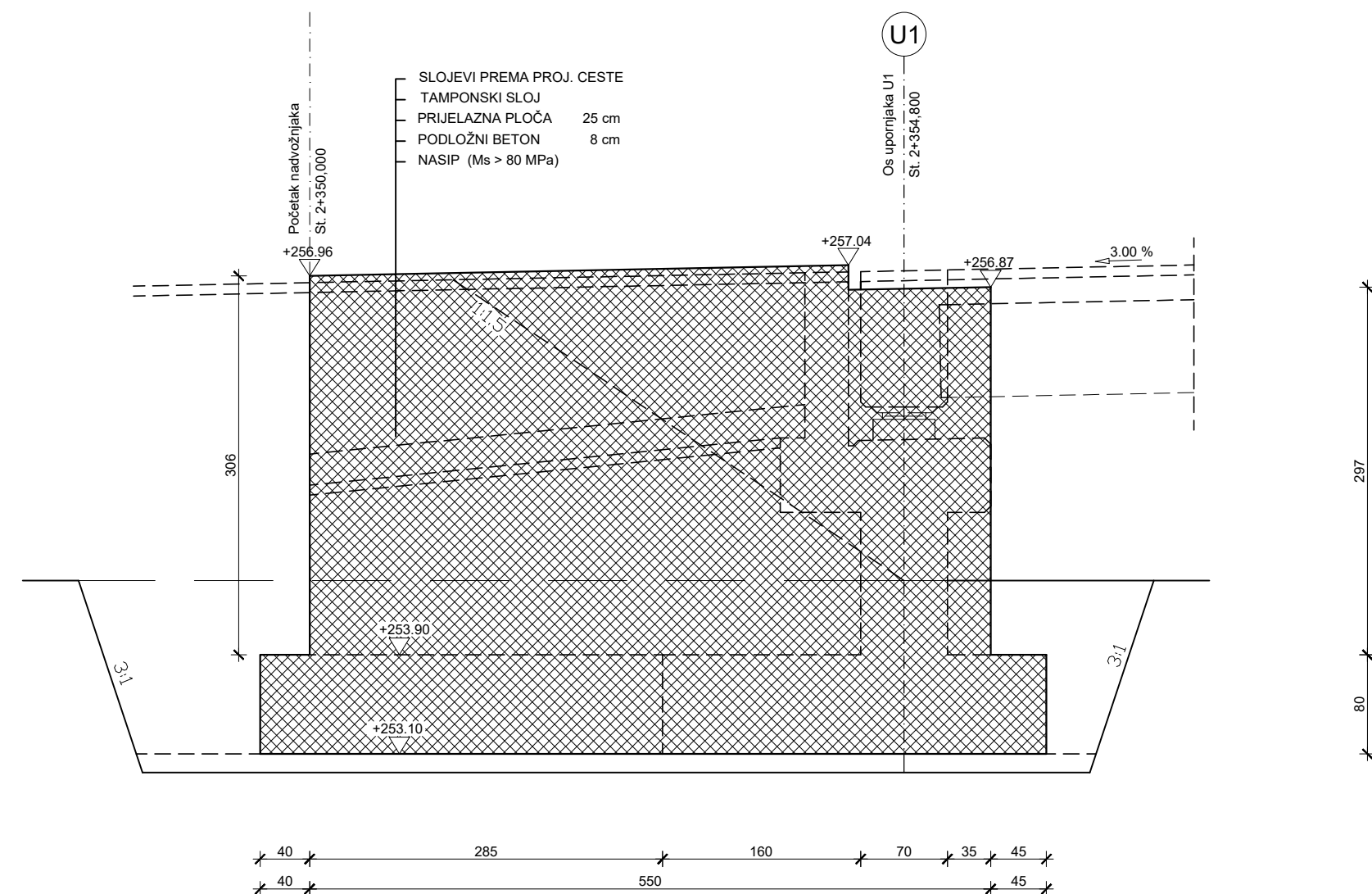
Presjek 3-3



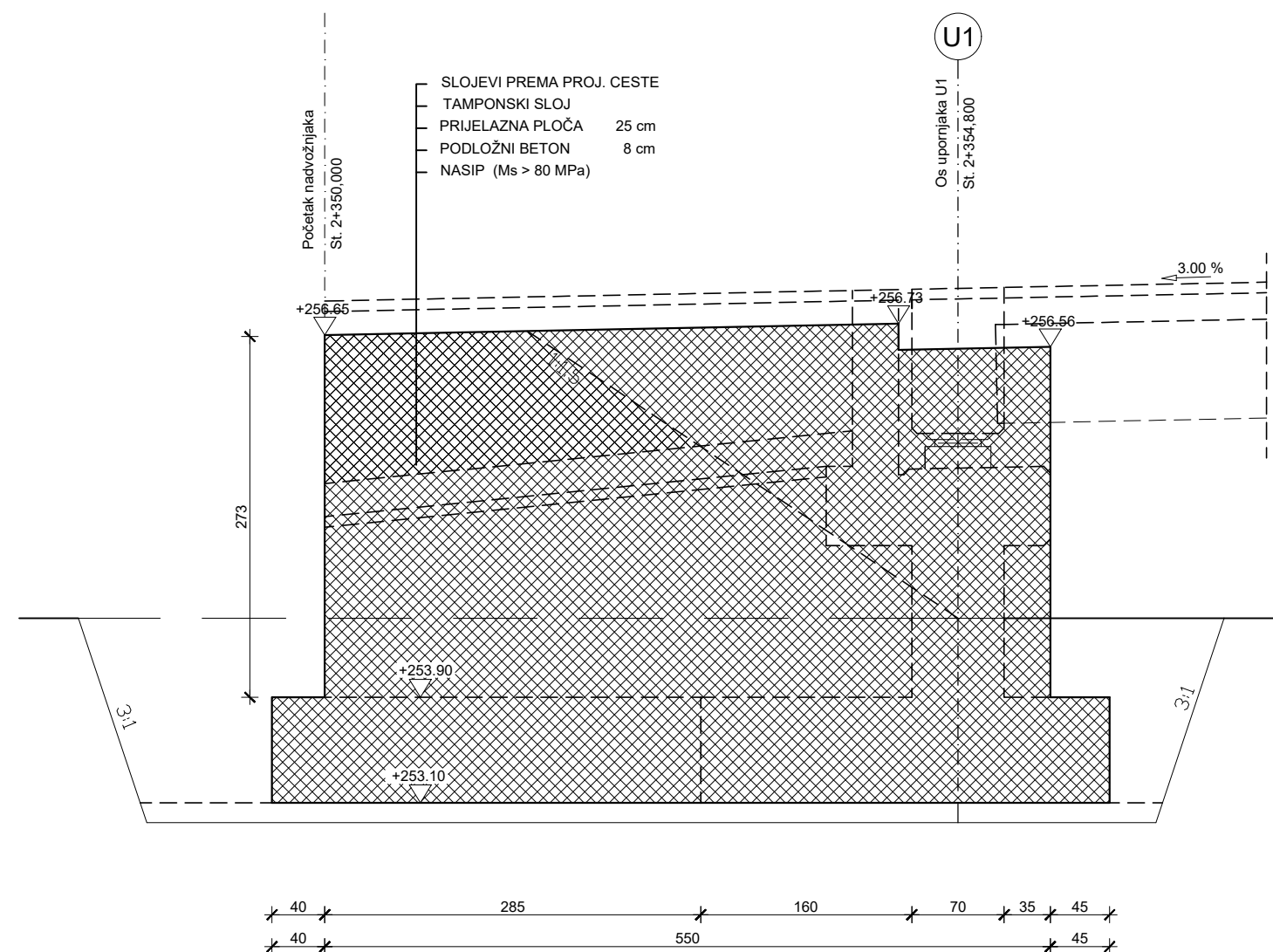
Presjek 4-4



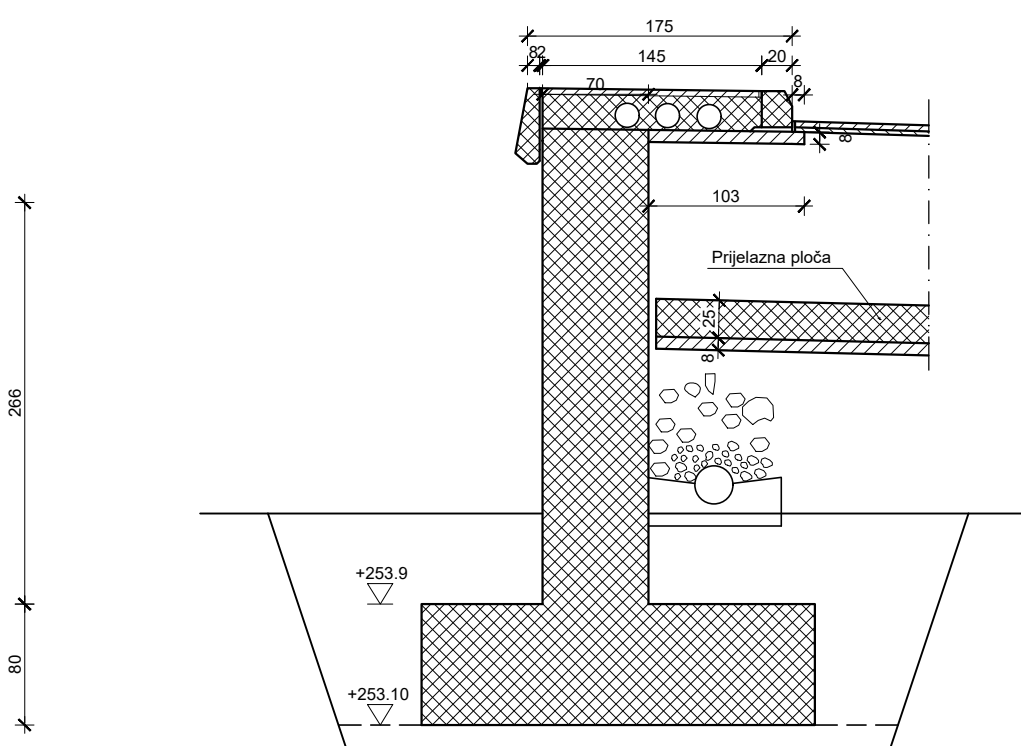
Presjek 5-5



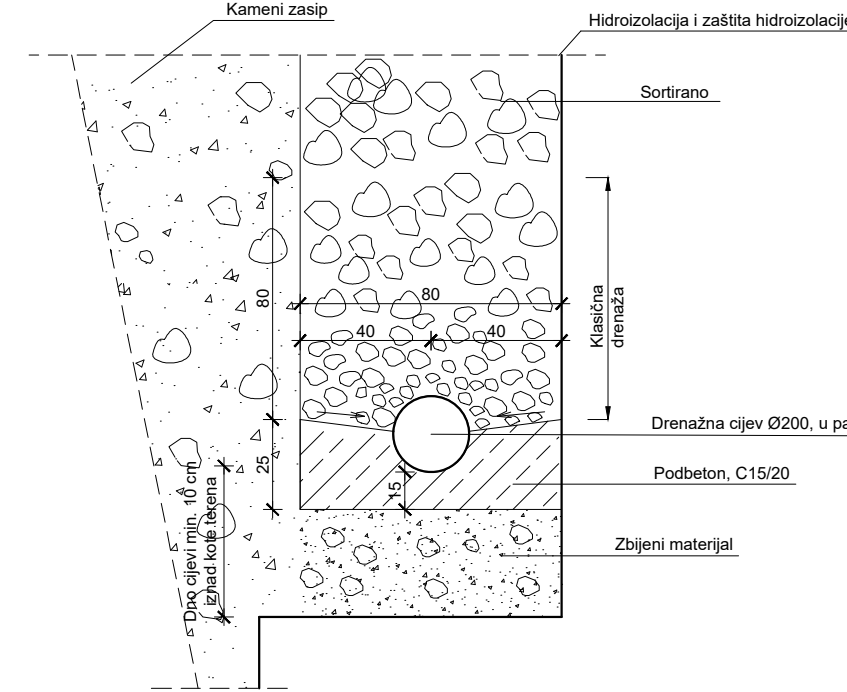
Presjek 6-6



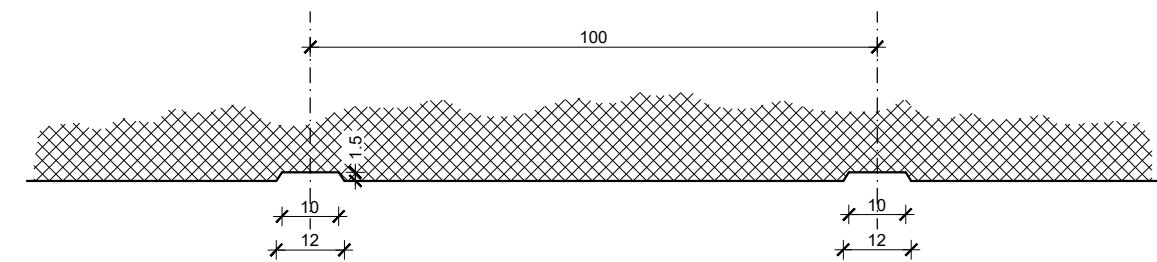
Presjek 7-7



Detalj drenaze

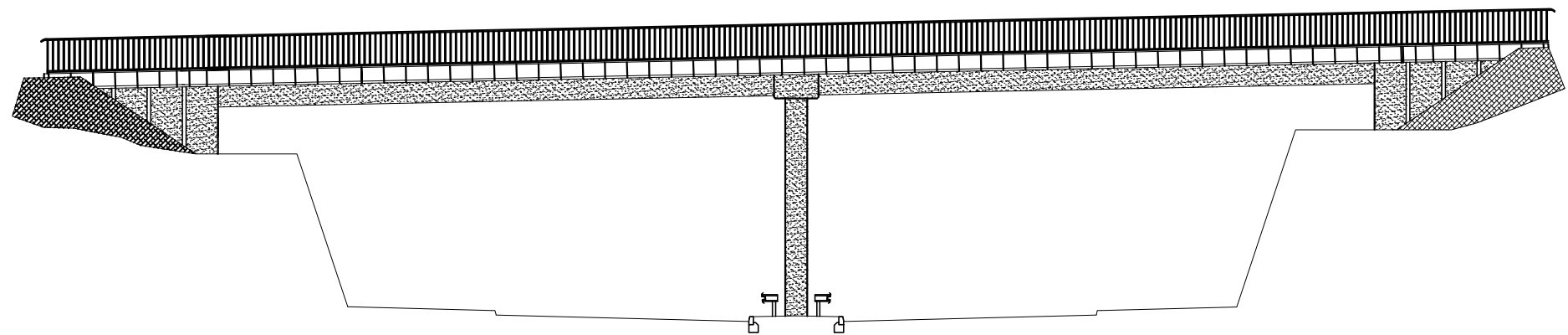


Detalj kanelura

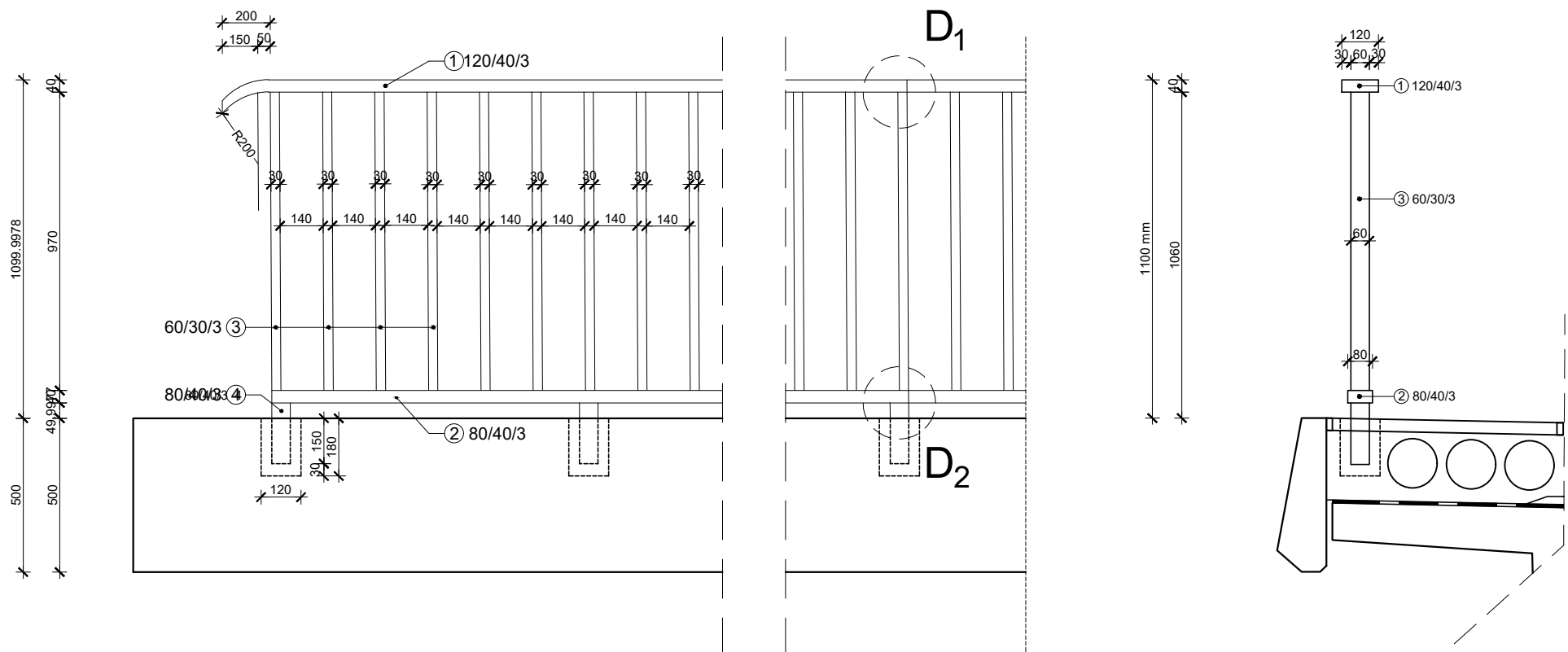
PLAN OPLATE UPORNJAKA U1
1:50

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
1	1	1	1
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vodoinžinija 2 10000 Zagreb			
GRADJEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Pignolet-Dugopolje Vijadukt ABC			
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije			
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ: PLAN OPLATE UPORNJAKA U1			
PROJEKTANT: Lea Hvar			
MJEŠTAR: 1:50			
DATUM: svibanj 2024.			
MAPA: C1			
BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07			
BROJ PRILOGA: 7			
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

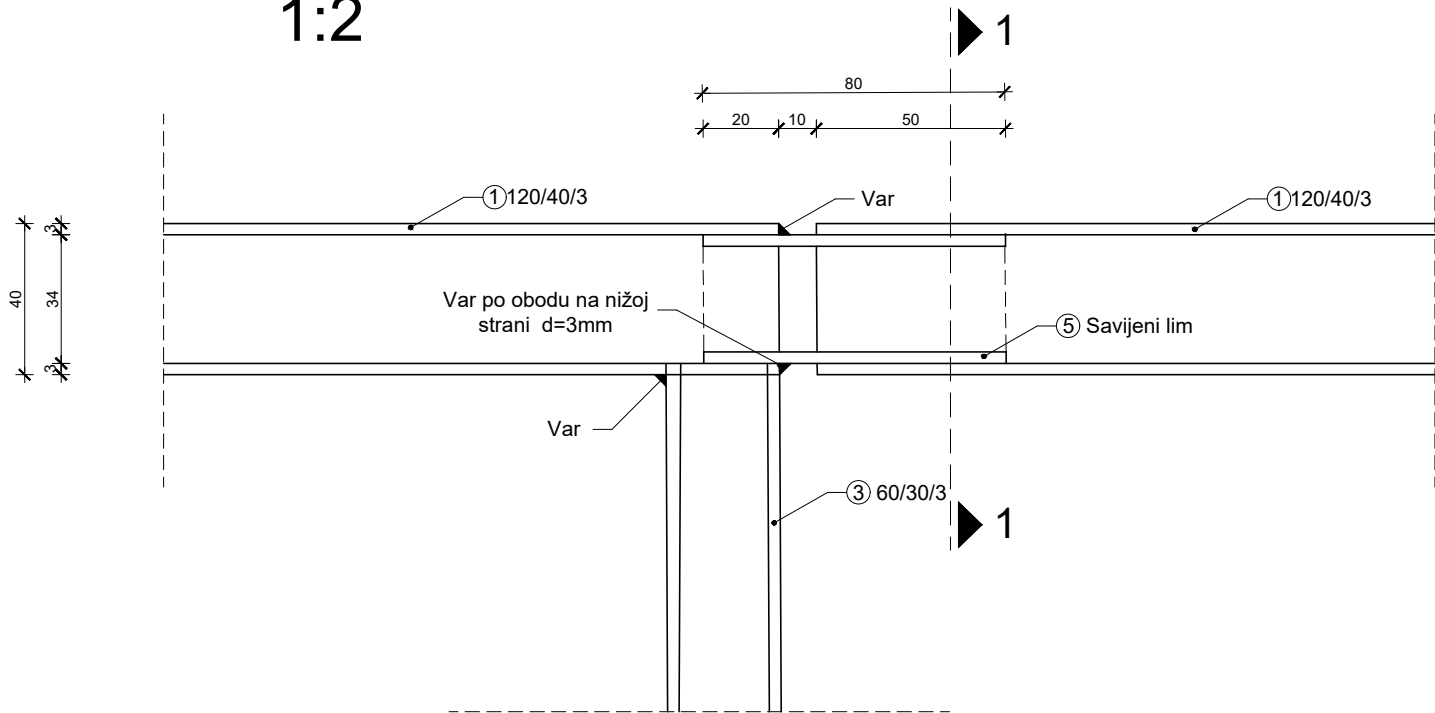
Pogled na most
1:200



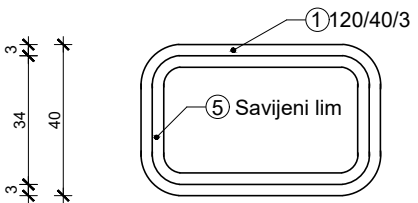
Pogled na element ograde
1:20



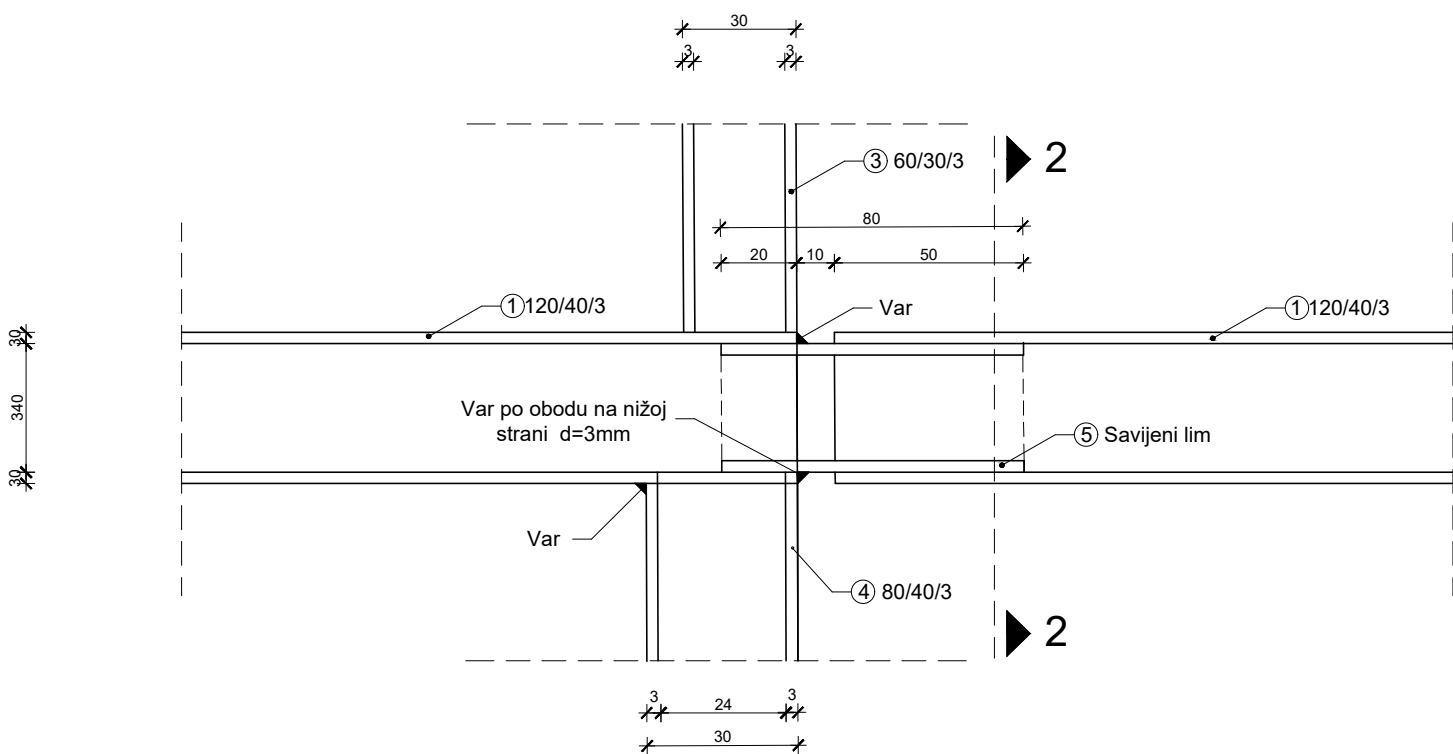
Detalj D₁
1:2



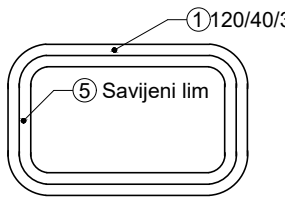
PRESJEK 1-1



Detalj D₂
1:2



PRESJEK 2-2

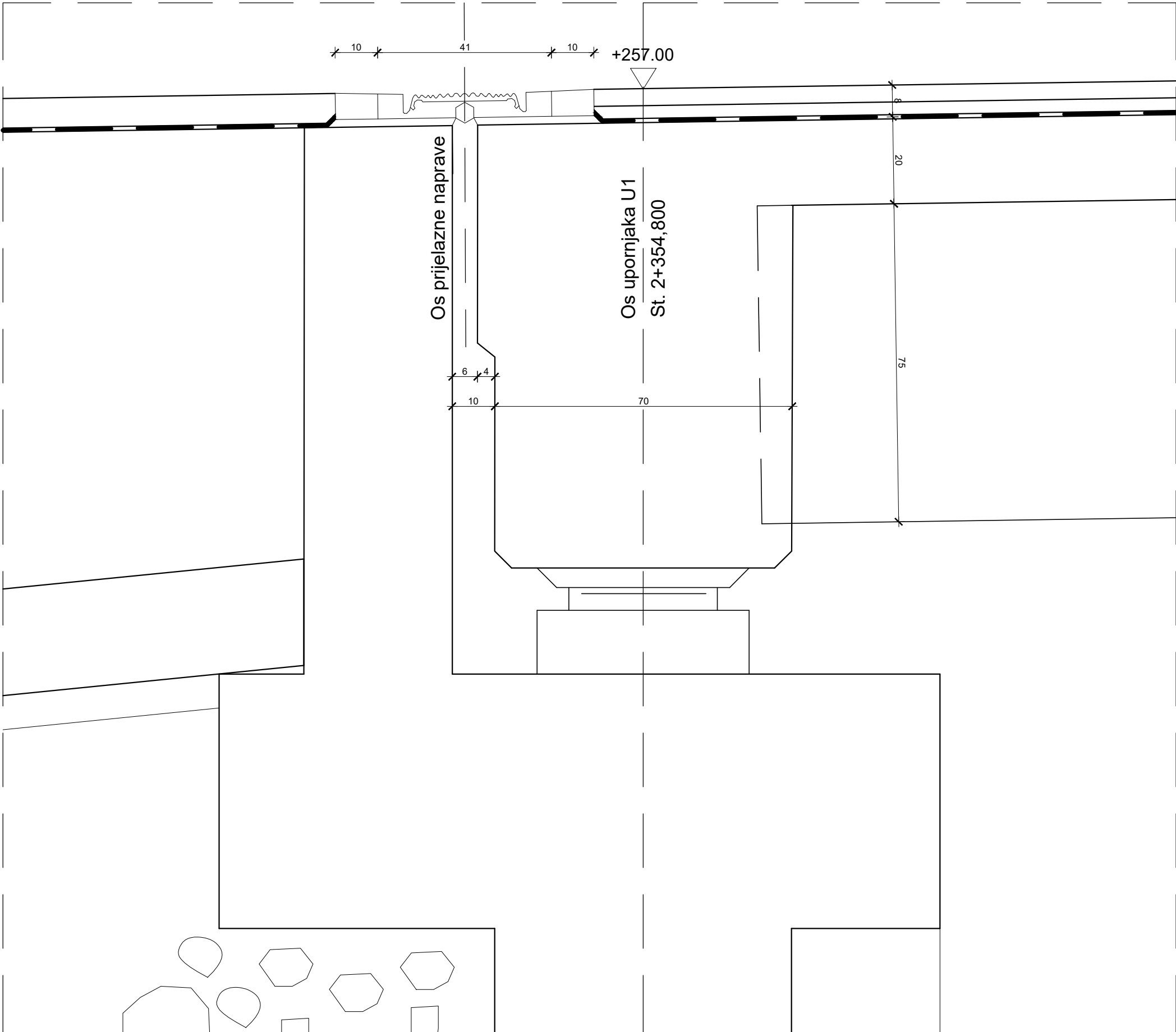


DETALJI OGRADA
1:200 ; 1:2

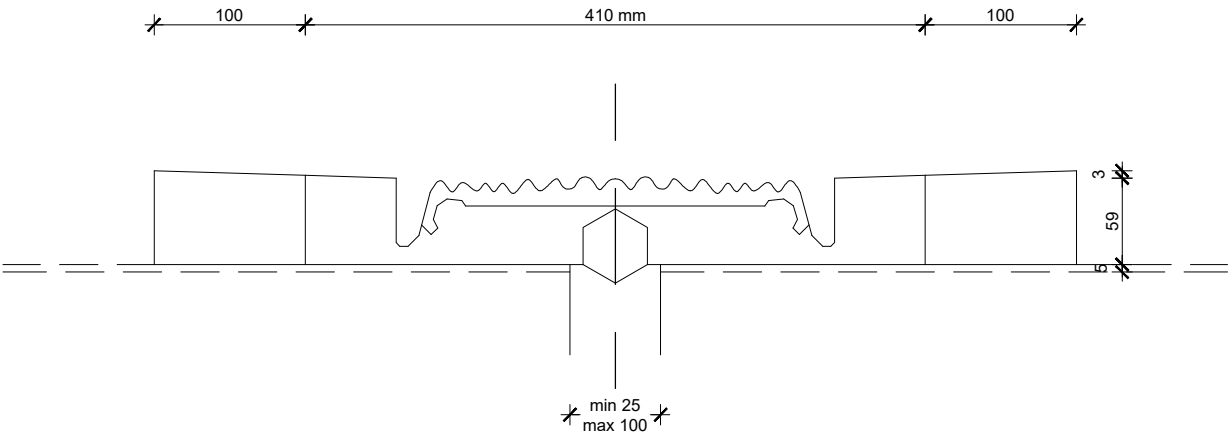
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 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		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		GLAVNI PROJEKT	
RAZINA PROJEKTA:			
SADRŽAJ:			
DETALJI OGRADA			
PROJEKTANT: Lea Hvar		MJEIRILO: 1:200 ; 1:20 ; 1:2	
		DATUM: lipanj 2024.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 8	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10

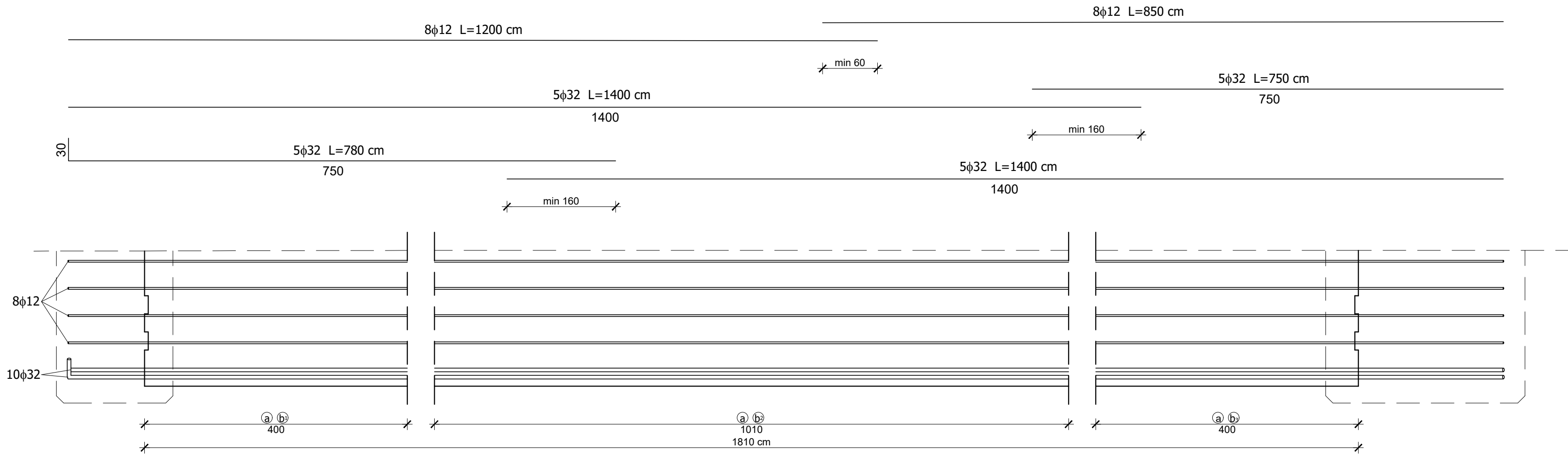


DETALJ
PRIJELAZNE
NAPRAVE 1:5

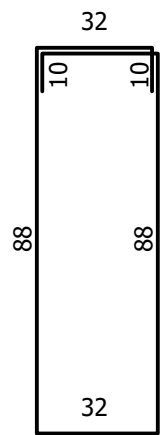
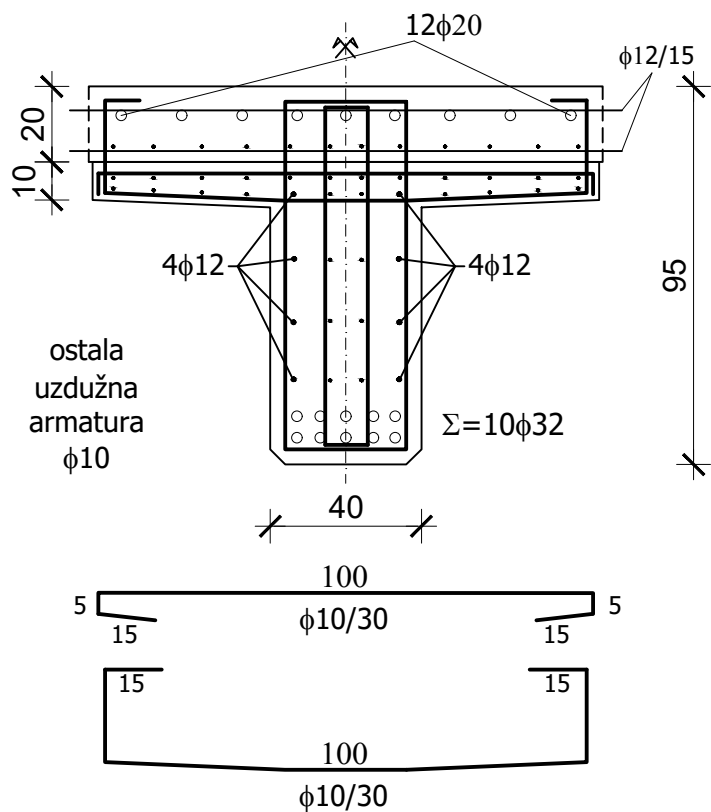


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

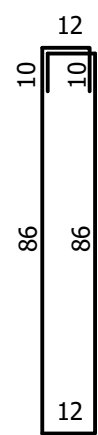
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: + 385 (0)21 303333; fax: + 385 (0)21 465117	
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije			
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ: DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10 ; 1:5			
PROJEKTANT: Lea Hvar		MJERILO: 1:10 ; 1:5	
		DATUM: lipanj 2024.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 9	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			



Poprečni presjek nosača



Ⓐ φ12/15



Ⓑ φ12/15
Ⓑ φ12/30
Ⓑ φ12/15

PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 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		
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		
ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01		
SADRŽAJ: PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA		
PROJEKTANT: Lea Hvar		MJERILO: 1:20
		DATUM: lipanj 2024.
		MAPA: C1
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA: 10
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		