

Projekt tipskog nadvožnjaka

Krndelj, Martin

Undergraduate thesis / Završni rad

2023

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://urn.nsk.hr/urn:nbn:hr:123:763911>

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

*Download date / Datum preuzimanja: **2024-05-15***

Repository / Repozitorij:



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



SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

ZAVRŠNI RAD

Martin Krndelj

Split, 2023.

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

Projekt tipskog nadvožnjaka

Završni rad

Split, 2023.

Projekt tipskog nadvožnjaka

Sažetak:

U radu je prikazan glavni projekt nadvožnjaka preko autoceste. Nadvožnjak se sastoji od dva jednakih raspona (16 m) i polumontažne je izvedbe. Stup između dva polja projektiran 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 nacrte 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 consists of two equal spans (16 m). Middle pier is V-shaped. 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 longitudinal, transversely spaced girders 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: **Martin Krndelj**
JMBAG: **0083226347**
KATEDRA: **Katedra za betonske konstrukcije i mostove**
PREDMET: **Mostovi**

ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD

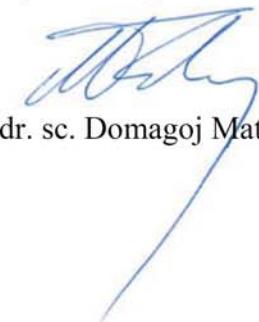
Tema: Projekt tipskog nadvožnjaka

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

U Splitu, ožujak 2023.

Voditelj Završnog rada:

Prof. dr. sc. Domagoj Matešan



SADRŽAJ

1. TEHNIČKI OPIS	1
1.1.OPĆENITO	1
1.2.NOSIVA KONSTRUKCIJA	1
1.3.OPREMA I JOŠ NEKA RJEŠENJA	3
2. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG RASPONSKOG NOSAČA	6
2.1.PREDGOVOR	6
2.2.PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA PRIJE SPREZANJA S KOLNIČKOM PLOČOM	7
2.3.NUMERIČKI MODEL	12
2.4.OPTEREĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA	17
2.5.PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA S PLOČOM	30
2.6.ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE	35
2.7.SKICA ARMATURE SREDNJEG NOSAČA	36
3. PREDMJER RADOVA	37
3.1.DONJI USTROJ	37
3.2.GORNJI USTROJ	38
4. TROŠKOVNIK	40
5. GRAFIČKI PRIKAZI	45
6. LITERATURA	46

1. TEHNIČKI OPIS

1.1 Općenito

Nadvožnjak "Sv Luka" 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 $16 + 16 = 32$ m, sa stupom lociranim u osi autoceste. U odnosu na os lokalne ceste, početak objekta je na ST 0+200.00 i završetak na ST 0+234.000, pa ukupna duljina nadvožnjaka iznosi 34.00 m.

U poprečnoj dispoziciji objekt ima dvije prometne trake širine po 3.00 m, te dvije uzdignute pješačke staze širine po 1.1 m i prostore širine od po 0.25 m za smještaj ograde. Širina kolnika na objektu iznosi 6.00 m, širina objekta između ograda iznosi 8.2 m, dok ukupna širina nadvožnjaka iznosi 8.7 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 0.60 m. S monolitnom pločom iznad njih debljine 0.20 m, ukupna visina ovih nosača iznosi 0.80 m. Rubni nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.82 m.

Širina gornje pojasmice unutrašnjih nosača iznosi 1.14 m, dok je širina gornje pojasmice rubnih nosača 1.34 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 pojasmice na razmaku od oko 2.0 cm. Ovakvo rješenje nosača omogućava izvedbu monolitnog dijela kolničke ploče bez ikakve potrebne oplate.

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 0.80 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 0.95 m, dok su nosači iznad upornjaka širine 0.70 m i visine 0.09 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 8.55 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 cm, 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 ± 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 odvode 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 Vodenje 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 primjeran 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 dostaće sigurnosti građevine.

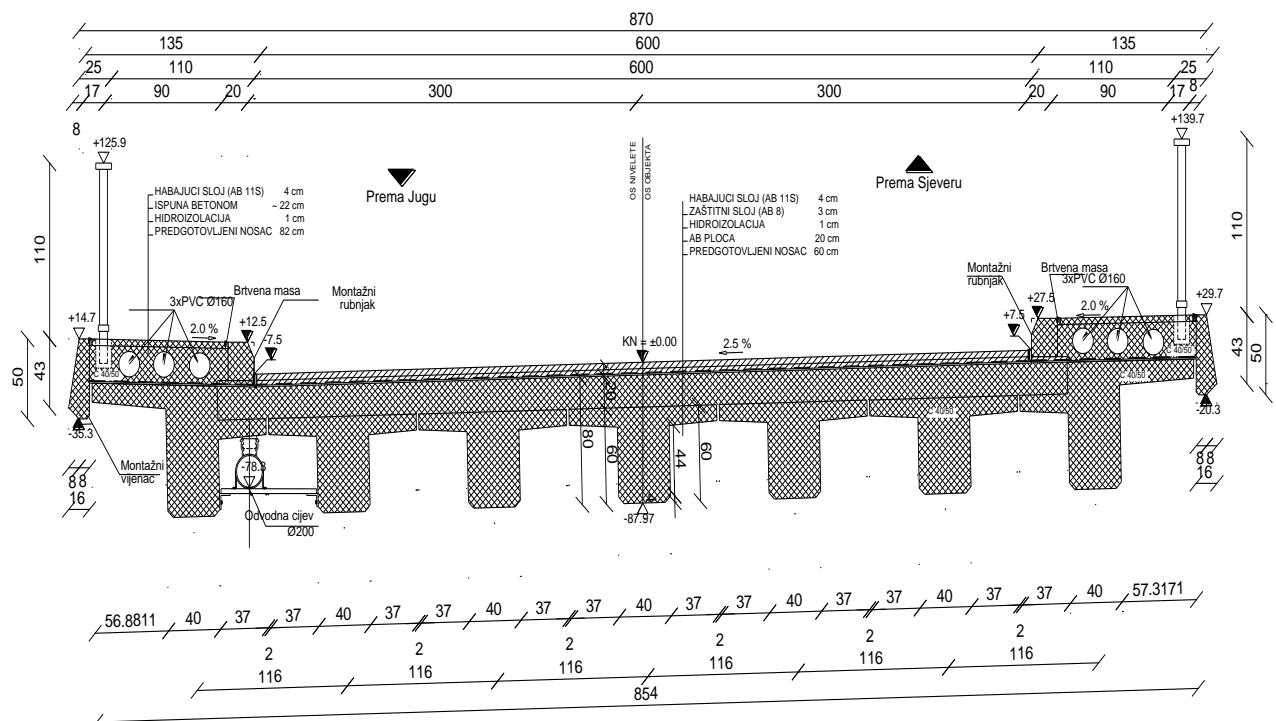
Za proračun rasponske konstrukcije na utjecaje prometnog opterećenja, korišten je prostorni štapni model konstrukcije.

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

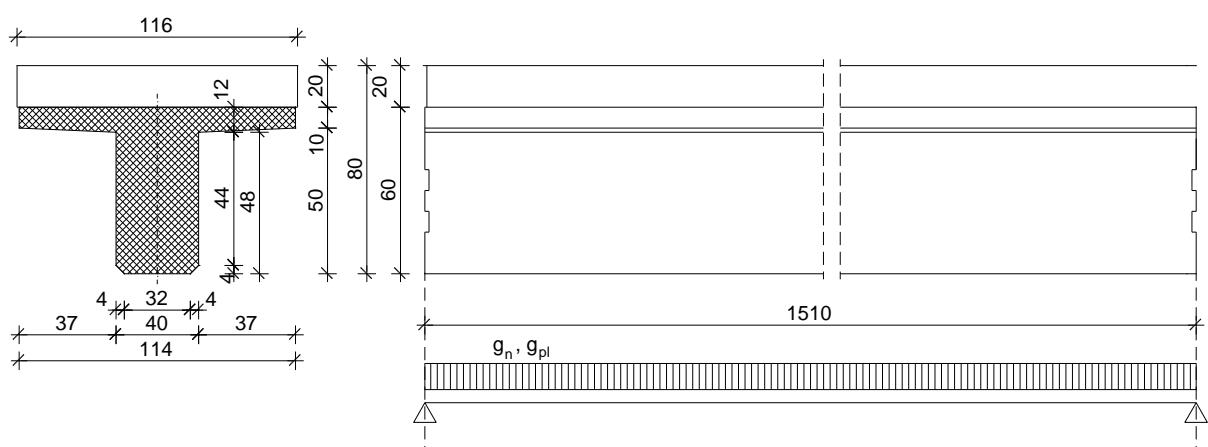
Za sve armirane elemente korištena je rebrasta armatura B 450C.

2.2. PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA

STANJE PRIJE SPREZANJA NOSAČA S KOLNIČKOM PLOČOM



Slika 1. Poprečna dispozicija mosta



Slika 2. Uzdužna i poprečna dispozicija jednog nosača

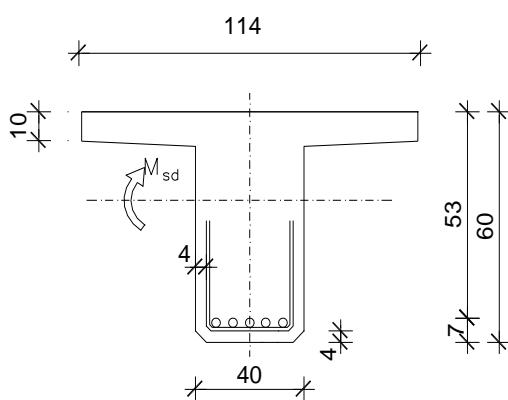
$$A_n = 0.320 \text{ m}^2$$

$$\gamma_n = 25.5 \text{ kN/m}^3$$

Sile od vlastite težine nosača	Sile od težine kolničke ploče (jedan nosač)
$g_n = 0.3200 \cdot 25.5 = 8.16 \text{ kN/m}'$ $R_{g1}^A = R_{g1}^B = \frac{g_n \cdot l}{2} = \frac{8.16 \cdot 15.10}{2} = 61.61 \text{ kN}$ $M_{g1}^{l/2} = \frac{g_n \cdot l^2}{8} = \frac{8.16 \cdot 15.10^2}{8} = 232.57 \text{ kNm}$ $V_{g1} = R_{g1}^A = 61.61 \text{ kN}$	$g_{pl} = 0.20 \cdot 1.16 \cdot 25.5 = 5.92 \text{ kN/m}'$ $R_{g2}^A = R_{g2}^B = \frac{g_{pl} \cdot l}{2} = \frac{5.92 \cdot 15.10}{2} = 44.7 \text{ kN}$ $M_{g2}^{l/2} = \frac{g_{pl} \cdot l^2}{8} = \frac{5.92 \cdot 15.10^2}{8} = 168.73 \text{ kNm}$ $V_{g2} = R_{g2}^A = 44.7 \text{ kN}$

Dimenzioniranje za fazu prije sprezanja nosača i ploče

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 40.0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40.0}{1.5} = 26.67 \text{ MPa}$$

$$B450C \Rightarrow f_{yk} = 450.0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$$

$$d = 53 \text{ cm}$$

$$b = 114 \text{ cm}$$

$$M_{g1} = 232,57 \text{ kNm}; \quad M_{g2} = 168,73 \text{ kNm}$$

$$M_{Ed} = \gamma_g \cdot (M_{g1} + M_{g2}) = 1.35 \cdot (232,57 + 168,73) = 541,76 \text{ kNm}$$

$$\mu_{Ed} = \frac{M_{Ed}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{541,76 \cdot 100}{114 \cdot 53^2 \cdot 2.67} = 0.063$$

za $\varepsilon_{s1} = 10\%$;

oci tan o: $\varepsilon_{c2} = 1.4\%$; $\xi = 0.138$; $\zeta = 0.950$

$$x = \xi \cdot d = 0.138 \cdot 53 = 7,314 \text{ cm} \approx h_{pl} = 6,5 \text{ cm}$$

$$A_{s1,1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{541,76 \cdot 100}{0.950 \cdot 53 \cdot 39.13} = 27,33 \text{ cm}^2$$

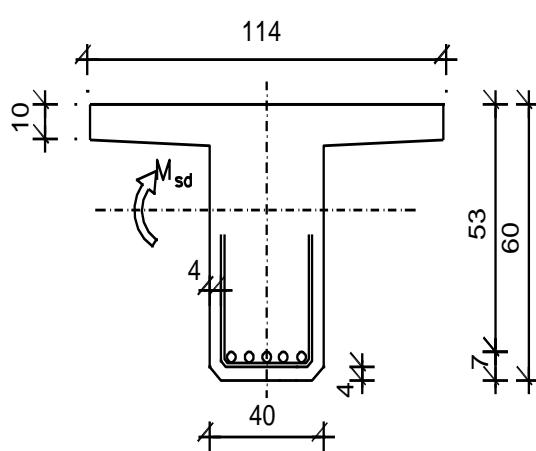
Tablice za dimenzioniranje na moment savijanja

Lom preko betona $\varepsilon_{s1}=3.5\%$											
Lom preko armature $\varepsilon_{s1}=5.0\%$											
Lom preko armature $\varepsilon_{s1}=10.0\%$											
ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\zeta=z/d$	ω_1	k_s	μ_{sd}	ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\zeta=z/d$	ω_1
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000	0.1	10.0	0.010	0.997	0.000
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001	0.2	10.0	0.020	0.997	0.002
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.685	0.002	0.3	10.0	0.029	0.990	0.003
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.938	0.003	0.4	10.0	0.038	0.987	0.006
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.539	0.005	0.5	10.0	0.048	0.984	0.009
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007	0.6	10.0	0.057	0.981	0.013
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009	0.7	10.0	0.065	0.977	0.017
0.8	20.0	0.038	0.987	0.011	9.457	0.011	0.8	10.0	0.074	0.974	0.022
0.9	20.0	0.043	0.985	0.014	8.515	0.014	0.9	10.0	0.083	0.971	0.027
1.0	20.0	0.048	0.983	0.017	7.765	0.017	1.0	10.0	0.091	0.968	0.031
1.1	20.0	0.052	0.982	0.020	7.154	0.020	1.1	10.0	0.099	0.965	0.038
1.2	20.0	0.057	0.980	0.023	6.647	0.023	1.2	10.0	0.107	0.962	0.044
1.3	20.0	0.061	0.978	0.026	6.221	0.026	1.3	10.0	0.115	0.959	0.050
1.4	20.0	0.065	0.977	0.030	5.858	0.029	1.4	10.0	0.123	0.956	0.056
1.5	20.0	0.070	0.975	0.033	5.546	0.033	1.5	10.0	0.130	0.953	0.062
1.6	20.0	0.074	0.973	0.037	5.275	0.036	1.6	10.0	0.138	0.950	0.069
1.7	20.0	0.078	0.971	0.041	5.038	0.039	1.7	10.0	0.145	0.947	0.075
1.8	20.0	0.083	0.970	0.044	4.830	0.043	1.8	10.0	0.153	0.944	0.082
1.9	20.0	0.087	0.968	0.048	4.646	0.046	1.9	10.0	0.160	0.941	0.088
2.0	20.0	0.091	0.966	0.052	4.483	0.050	2.0	10.0	0.167	0.938	0.094
2.1	20.0	0.095	0.964	0.055	4.338	0.053	2.1	10.0	0.174	0.934	0.101
2.2	20.0	0.099	0.962	0.059	4.207	0.056	2.2	10.0	0.180	0.931	0.107
2.3	20.0	0.103	0.960	0.062	4.080	0.060	2.3	10.0	0.187	0.928	0.113
2.4	20.0	0.107	0.958	0.063	3.983	0.063	2.4	10.0	0.194	0.925	0.119
2.5	20.0	0.111	0.957	0.067	3.885	0.066	2.5	10.0	0.200	0.922	0.125
2.6	20.0	0.115	0.956	0.073	3.795	0.069	2.6	10.0	0.206	0.919	0.130
2.7	20.0	0.119	0.953	0.076	3.713	0.073	2.7	10.0	0.213	0.916	0.136
2.8	20.0	0.123	0.951	0.079	3.636	0.076	2.8	10.0	0.219	0.913	0.142
2.9	20.0	0.127	0.949	0.083	3.565	0.079	2.9	10.0	0.225	0.910	0.147
3.0	20.0	0.130	0.947	0.086	3.499	0.082	3.0	10.0	0.231	0.907	0.153
3.1	20.0	0.134	0.945	0.090	3.437	0.085	3.1	10.0	0.237	0.904	0.158
3.2	20.0	0.138	0.944	0.093	3.379	0.088	3.2	10.0	0.242	0.901	0.163
3.3	20.0	0.142	0.942	0.096	3.325	0.090	3.3	10.0	0.248	0.908	0.168
3.4	20.0	0.145	0.940	0.099	3.274	0.093	3.4	10.0	0.254	0.895	0.173
3.5	20.0	0.149	0.938	0.102	3.225	0.096	3.5	10.0	0.259	0.892	0.178

Lom preko betona $\varepsilon_{s1}=20.0\%$											
ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\zeta=z/d$	ω_1	k_s	μ_{sd}	ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\zeta=z/d$	ω_1
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000	0.1	10.0	0.010	0.997	0.000
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001	0.2	10.0	0.020	0.997	0.002
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.685	0.002	0.3	10.0	0.029	0.990	0.003
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.938	0.003	0.4	10.0	0.038	0.987	0.006
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.539	0.005	0.5	10.0	0.048	0.984	0.009
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007	0.6	10.0	0.057	0.981	0.013
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009	0.7	10.0	0.065	0.977	0.017
0.8	20.0	0.038	0.987	0.011	9.457	0.011	0.8	10.0	0.074	0.974	0.022
0.9	20.0	0.043	0.985	0.014	8.515	0.014	0.9	10.0	0.083	0.971	0.027
1.0	20.0	0.048	0.983	0.017	7.765	0.017	1.0	10.0	0.091	0.968	0.031
1.1	20.0	0.052	0.982	0.020	7.154	0.020	1.1	10.0	0.099	0.965	0.038
1.2	20.0	0.057	0.980	0.023	6.647	0.023	1.2	10.0	0.107	0.962	0.044
1.3	20.0	0.061	0.978	0.026	6.221	0.026	1.3	10.0	0.115	0.959	0.050
1.4	20.0	0.065	0.977	0.030	5.858	0.029	1.4	10.0	0.123	0.956	0.056
1.5	20.0	0.070	0.975	0.033	5.546	0.033	1.5	10.0	0.130	0.953	0.062
1.6	20.0	0.074	0.973	0.037	5.275	0.036	1.6	10.0	0.138	0.950	0.069
1.7	20.0	0.078	0.971	0.041	5.038	0.039	1.7	10.0	0.145	0.947	0.075
1.8	20.0	0.083	0.970	0.044	4.830	0.043	1.8	10.0	0.153	0.944	0.082
1.9	20.0	0.087	0.968	0.048	4.646	0.046	1.9	10.0	0.160	0.941	0.088
2.0	20.0	0.091	0.966	0.052	4.483	0.050	2.0	10.0	0.167	0.938	0.094
2.1	20.0	0.095	0.964	0.055	4.338	0.053	2.1	10.0	0.174	0.934	0.101
2.2	20.0	0.099	0.962	0.059	4.207	0.056	2.2	10.0	0.180	0.931	0.107
2.3	20.0	0.103	0.960	0.062	4.080	0.060	2.3	10.0	0.187	0.928	0.113
2.4	20.0	0.107	0.958	0.063	3.983	0.063	2.4	10.0	0.194	0.925	0.119
2.5	20.0	0.111	0.957	0.067	3.885	0.066	2.5	10.0	0.200	0.922	0.125
2.6	20.0	0.115	0.956	0.073	3.795	0.069	2.6	10.0	0.206	0.919	0.130
2.7	20.0	0.119	0.953	0.076	3.713	0.073	2.7	10.0	0.213	0.916	0.136
2.8	20.0	0.123	0.951	0.079	3.636	0.076	2.8	10.0	0.219	0.913	0.142
2.9	20.0	0.127	0.949	0.083	3.565	0.079	2.9	10.0	0.225	0.910	0.147
3.0	20.0	0.130	0.947	0.086	3.499	0.082	3.0	10.0	0.231	0.907	0.153
3.1	20.0	0.134	0.945	0.090	3.437	0.085	3.1	10.0	0.237	0.904	0.158
3.2	20.0	0.138	0.944	0.093	3.379	0.088	3.2	10.0	0.242	0.901	0.163
3.3	20.0	0.142	0.942	0.096	3.325	0.090	3.3	10.0	0.248	0.908	0.168
3.4	20.0	0.145	0.940	0.099	3.274	0.093	3.4	10.0	0.254	0.895	0.173
3.5	20.0	0.149	0.938	0.102	3.225	0.096	3.5	10.0	0.259	0.892	0.178

Lom preko betona $\varepsilon_{s1}=20.0\%$											
ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\zeta=z/d$	ω_1	k_s	μ_{sd}	ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\zeta=z/d$	ω_1
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000	0.1	10.0	0.010	0.997	0.000
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001	0.2	10.0	0.020	0.997	0.002
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.685	0.002	0.3	10.0	0.029	0.990	0.003
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.938	0.003	0.4	10.0	0.038	0.987	0.006
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.539	0.005	0.5	10.0	0.048	0.984	0.009
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007	0.6	10.0	0.057	0.981	0.013
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009	0.7	10.0	0.		

Dimenzioniranje na poprečnu silu



$$\begin{aligned}
 V_{g1} &= 61,61 \text{ kN} & V_{g2} &= 44,7 \text{ kN} \\
 V_{Ed} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2}) = 1.35 \cdot (61,61 + 44,7) \\
 V_{Ed} &= 143,52 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k_1 = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{530}} = 1.61 < 2.0 \Rightarrow k = 1.61, k_1 = 0.15$$

$$\sigma_{cp} = N_{sd}/A_c = 0.0, C_{Rdc} = 0.18/\gamma_c = \frac{0.18}{1.5} = 0.12$$

$$\sum A_s \approx 29.39 \text{ cm}^2 \rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{27,50}{40 \cdot 60} = 0.011$$

$$V_{Rd,c} = [0.12 \cdot 1.61 \cdot (100 \cdot 0.011 \cdot 40)^{1/3} + 0.15 \cdot 0.0] \cdot 400 \cdot 530 = 142,8 \text{ kN}$$

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

$$k_1 = 0.15$$

$$v_{min} = 0.035 * k^{\frac{3}{2}} * f_{ck}^{1/2} = 0.444$$

$$\sigma_{cp} = N_{sd}/A_c = 0$$

$$V_{Rd,c} \geq 0.444 \cdot 400 \cdot 530$$

$$V_{Rd,c} \geq 94,13 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

$$V_{Rd,max} = 0.5 * v * b_w * d * f_{ca}$$

$$v = 0.6 \left[1.0 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0.6 \left[1 - \frac{40}{250} \right] = 0.504$$

$$V_{Rd,max} = 0.5 \times 0.504 \times 400 \times 530 \times 40 = 2136,96 \text{ kN}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{Ed} = 143,52 \text{ kN}$$

$$V_{Ed}/V_{Rd,max} = 143,52/2136,96 = 0.067 \quad V_{Ed} = 0.067 V_{Rd,max}$$

$$s_{w,max} = \min\{0.75 * 53; 30 \text{ cm}\} = \min\{39,8; 30\} \quad s_{w,max} = 30 \text{ cm}$$

$$g_{min} = 0.00121$$

$$A_{sw,min} = \frac{g_{min} \times s_{max} \times b_w}{2} = \frac{0.00121 \times 30 \times 40}{2} = 0.726 \text{ cm}^2$$

Odabrane spone $\varnothing 12/30$.

Ukupna nosivost betona i odabrane poprečne armature:

$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} ; \quad B450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.13 \text{ kN/cm}^2$$

$$V_{Rd} = V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{S_w} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot ctg\theta = \frac{1.13}{30} \cdot (0.9 \cdot 53) \cdot 39.13 \cdot 2 = 140,61 \text{ kN}$$

$$V_{Ed} \geq V_{Rd} \Rightarrow 143,52 > 140,61$$

$$s_{pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw,min} \cdot f_{yw,d} \cdot z}{V_{Ed}}$$

$$= \frac{2 \cdot 1.13 \cdot 39.13 \cdot 0.9 \cdot 53}{143,52} = 29.39 \text{ cm}$$

Odabrane spone $\varnothing 12/28$.

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)
τ_{Rd} (MPa)	Posmična čvrstoća	0.18	0.22	0.26	0.30	0.34	0.37	0.41	0.44	0.48

Klasa betona	C12/15	C16/20	C20/25	C25/30	C30/37	C35/45	C40/50	C45/55	C50/60
ρ_{min}	0.0007				0.0011			0.0013	

Broj	Računska poprečna sila V_{sd}	Maksimalni razmak spona u smjeru glavne vlačne armature $s_{w,max}$
1	$V_{sd} \leq 0.2 V_{Rd2}$	0.8 d; 30 cm
2	$0.2 V_{Rd2} < V_{sd} \leq 0.67 V_{Rd2}$	0.6 d; 30 cm
3	$V_{sd} > 0.67 V_{Rd2}$	0.3 d; 20 cm

Broj	Računska poprečna sila V_{sd}	Maksimalni razmak vertikalnih krakova spona u poprečnom smjeru
1	$V_{sd} \leq 0.2 V_{Rd2}$	1.0 d; 80 cm
2	$0.2 V_{Rd2} < V_{sd} \leq 0.67 V_{Rd2}$	0.6 d; 30 cm
3	$V_{sd} > 0.67 V_{Rd2}$	0.3 d; 20 cm

2.3. NUMERIČKI MODEL

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

Proračun nosive konstrukcije građevine provodi se pomoću Scia Engineer softwera.

Predmetna nosiva konstrukcija modelirana je štapnim elementima.

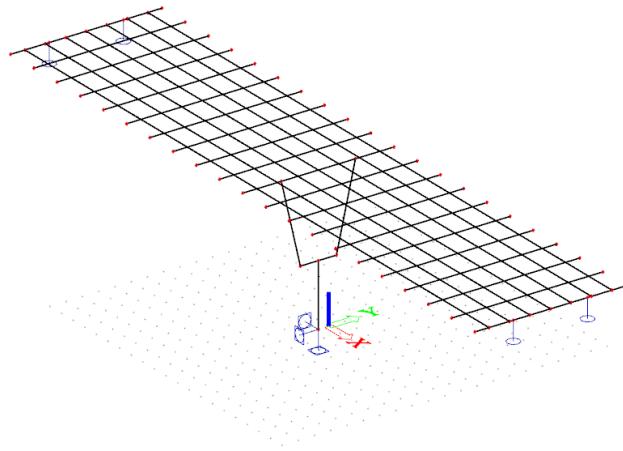
Gornji ustroj mosta modeliran je upinjanjem štapova u uzdužnom smjeru (koji predstavljaju uzdužni utjecaj montažnih grednih nosača spregnutih s AB pločom) sa štapovima u poprečnom smjeru (koji predstavljaju utjecaj AB ploče u poprečnom smjeru). Takvim načinom modeliranja postigli smo sustav nosača krutog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

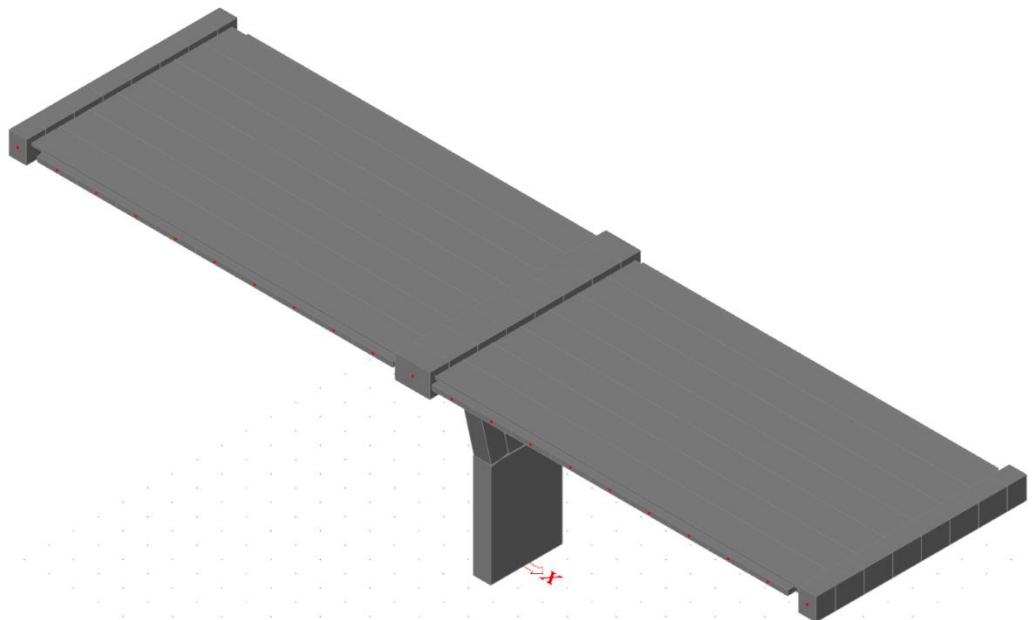
Modeliranje upornjaka nije potrebno jer je veza rasponske konstrukcije s upornjacima ostvarena preko ležajeva. Shodno tome modelirani su klizni ležajevi na pozicijama koje odgovaraju stvarnim pozicijama ležajeva na upornjacima.

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

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



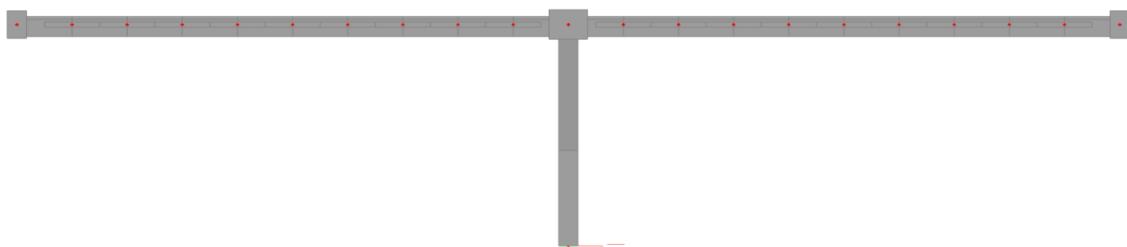
Slika 3. Prikaz numeričkog modela



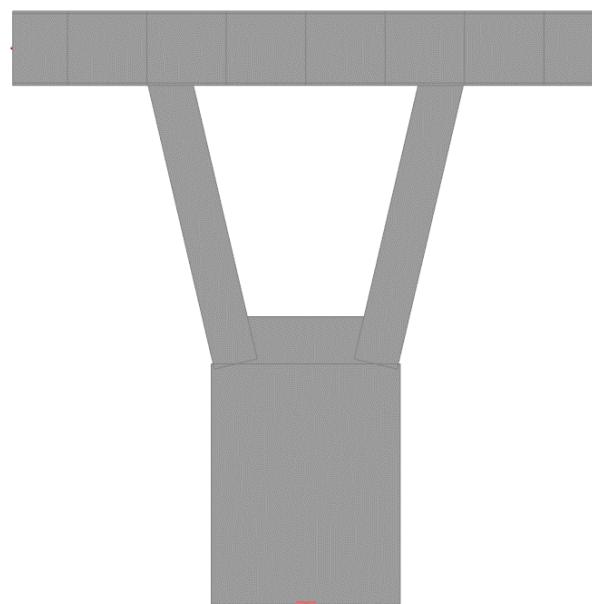
Slika 4. Prikaz renderiranog numeričkog modela



Slika 5. Tlocrt



Slika 6. Pogled na most

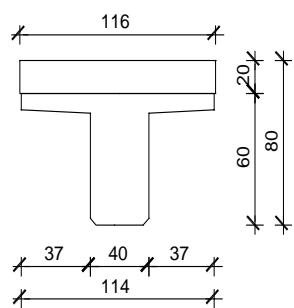


Slika 7. Pogled na stup

Za proračun rasponske konstrukcije na utjecaje ostalog stalnog tereta i prometnog opterećenja korišten je prostorni štapni model konstrukcije.

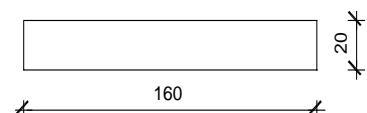
Geometrijske karakteristike:

Rasponski nosac:

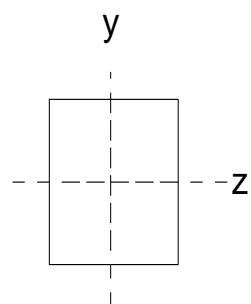


$$\begin{aligned} A &= 0.552 \text{ m}^2 \\ I_y &= 0.027 \text{ m}^4 \\ I_z &= 0.042 \text{ m}^4 \\ E &= 34000 \text{ MPa} \end{aligned}$$

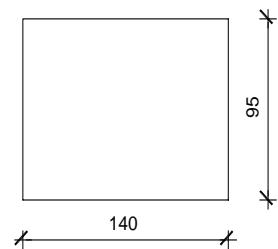
Kolnicka ploca:



$$\begin{aligned} A &= 0.320 \text{ m}^2 \\ I_y &= 0.0011 \text{ m}^4 \\ I_z &= 0.068 \text{ m}^4 \\ E &= 34000 \text{ MPa} \end{aligned}$$

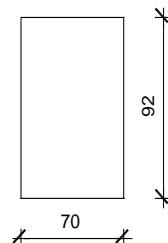


Poprecni nosac - stup:

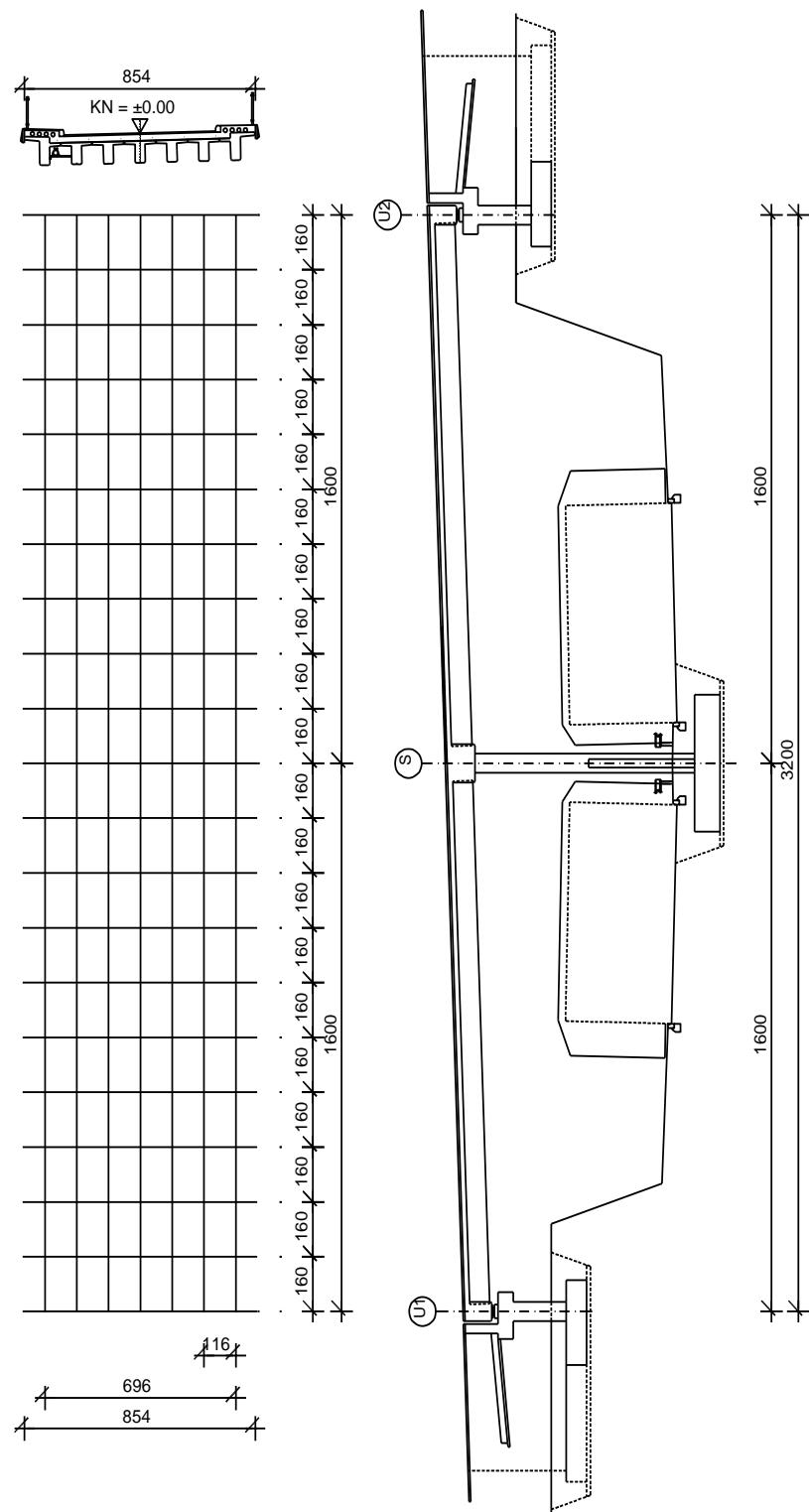


$$\begin{aligned} A &= 1.33 \text{ m}^2 \\ I_y &= 0.10 \text{ m}^4 \\ I_z &= 0.22 \text{ m}^4 \\ E &= 34000 \text{ MPa} \end{aligned}$$

Poprecni nosac - upornjak:



$$\begin{aligned} A &= 0.64 \text{ m}^2 \\ I_y &= 0.05 \text{ m}^4 \\ I_z &= 0.03 \text{ m}^4 \\ E &= 34000 \text{ MPa} \end{aligned}$$



Slika 8. Prikaz proračunskog modela

2.4. OPTEREĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA

U obzir su uzeta sljedeća osnovna opterećenja:

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

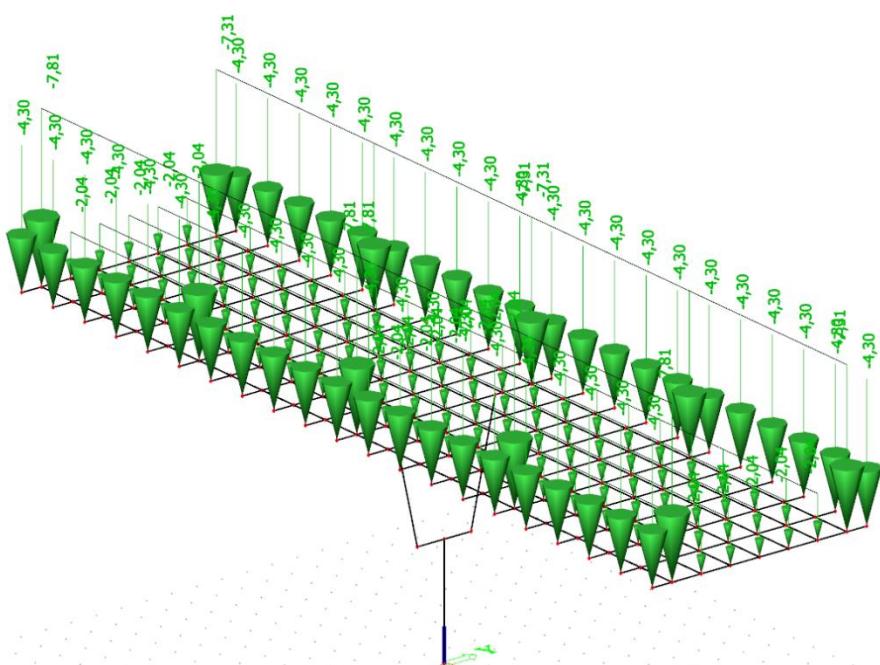
DODATNO STALNO OPTEREĆENJE

Sile od dodatnog stalnog opterećenja:

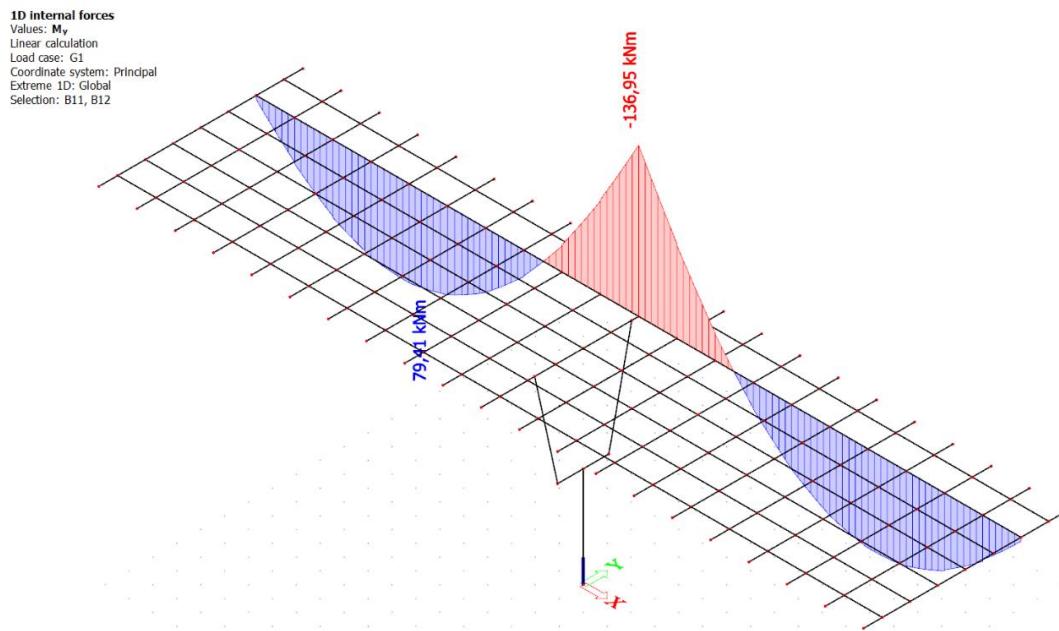
- Kolnički zastor $0,08 \cdot 22 = 1,76 \text{ kN/m}^2$
 - Pješačka staza $0,3 \cdot 25 = 7,5 \text{ kN/m}^2$
 - Ograda $= 0,65 \text{ kN/m}^2$
 - Cijev za odvodnju $= 0,5 \text{ kN/m'}$
 - Vijenac $= 1,5 \text{ kN/m'}$

Prepostavlja se da se ukupno opterećenje raspodjeljuje na uzdužne nosače:

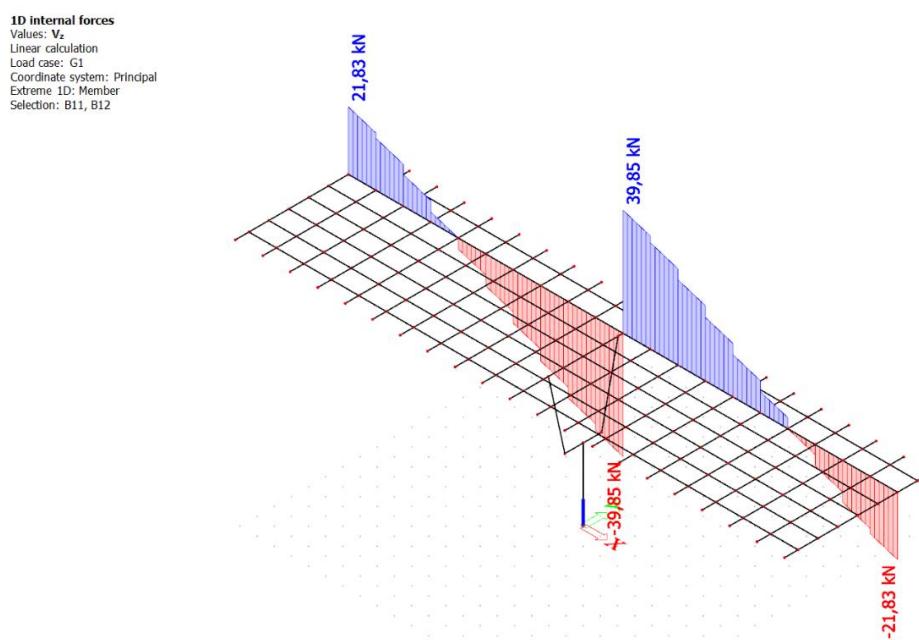
- Srednji nosač $1,76 \cdot 1,16 = 2,04 \text{ kN/m}'$
 - Krajnji nosač (lijevo) $7,5 \cdot (1,16 + 0,79)/2 + 0,5 = 7,81 \text{ kN/m}'$
 - Krajnji nosač (desno) $7,5 \cdot (1,16 + 0,79)/2 = 7,31 \text{ kN/m}'$
 - Rubovi $(1,5 + 0,65) \cdot 2,0 = 4,30 \text{ kN}$



Slika 9. Dodatno stalno opterećenje



Slika 10. Dodatno stalno opterećenje – momenti (M_y) u kNm



Slika 11. Dodatno stalno opterećenje – poprečne sile (V_z) u kN

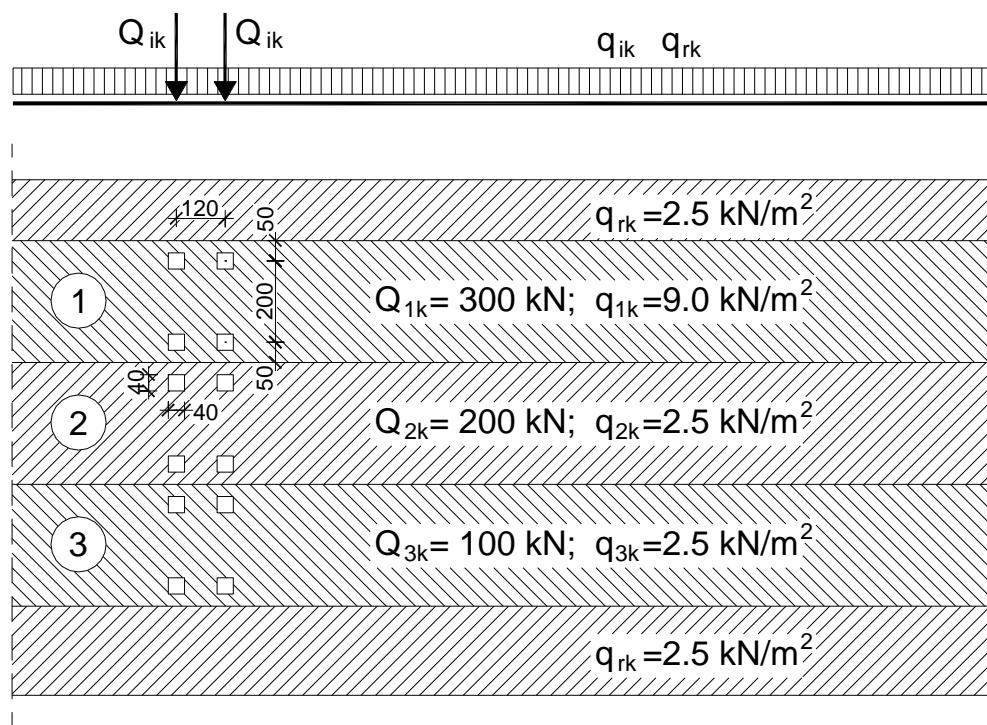
POKRETNO OPTEREĆENJE

Pokretna opterećenja na mostu zamjenjuju se tipskim opterećenjima na način propisan 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 12 gdje broj 1 predstavlja glavni trak širine 3 m postavljen uz rubnjak. Ostatak mosta opterećen je kao na slici.

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

Proračuni su prikazani u nastavku.



Slika 12. Prikaz načina opterećivanja mosta pokretnim opterećenjem

Kontinuirano opterećenje uzdužnim nosačima (s lijeva na desno):

nosač 1: $q = 5,83 \text{ kN/m}'$

nosač 2: $q = 10,44 \text{ kN/m}'$

nosač 3: $q = 10,44 \text{ kN/m}'$

nosač 4: $q = 4,91 \text{ kN/m}'$

nosač 5, 6: $q = 2,9 \text{ kN/m}'$

nosač 7: $q = 3,43 \text{ kN/m}'$

Koncentrirano sile od tipskog vozila:

$F_1 = 58,09 \text{ kN}$

$F_2 = 91,81 \text{ kN}$

$F_3 = 99,57 \text{ kN}$

$F_4 = 70,26 \text{ kN}$

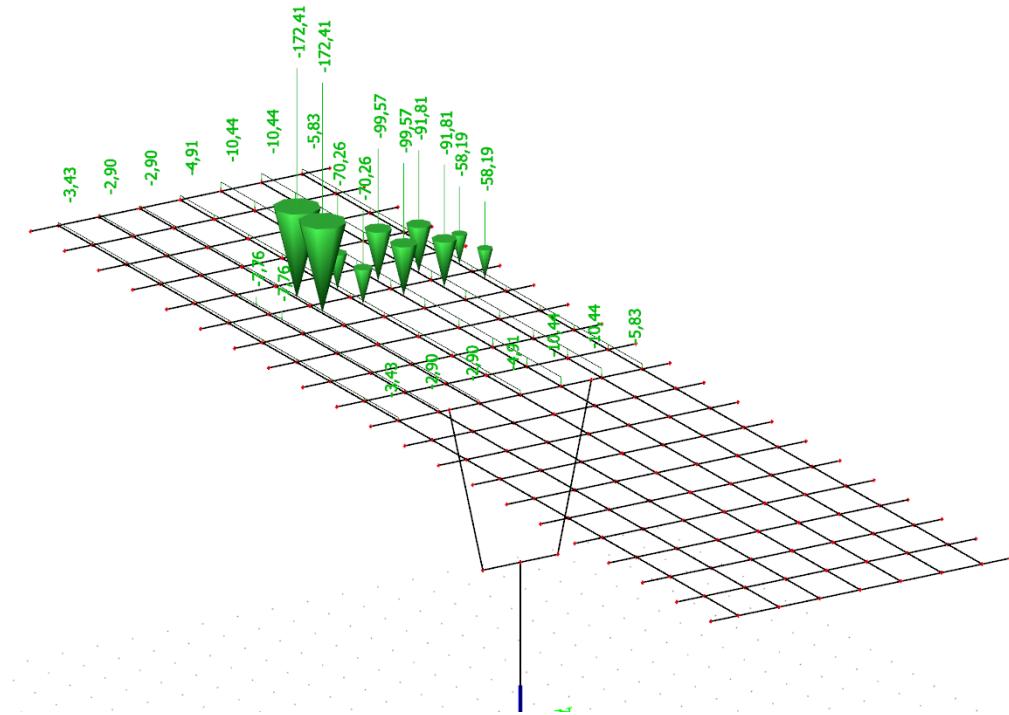
$F_5 = 172,41 \text{ kN}$

$F_6 = 7,76 \text{ kN}$

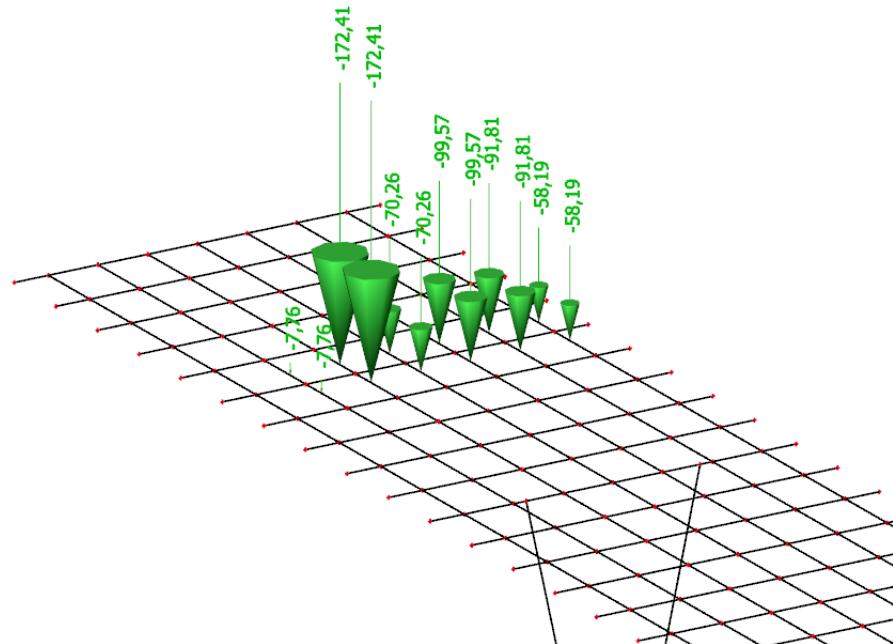
$F_7 = 0.00 \text{ kN}$

POKRETNO OPTEREĆENJE

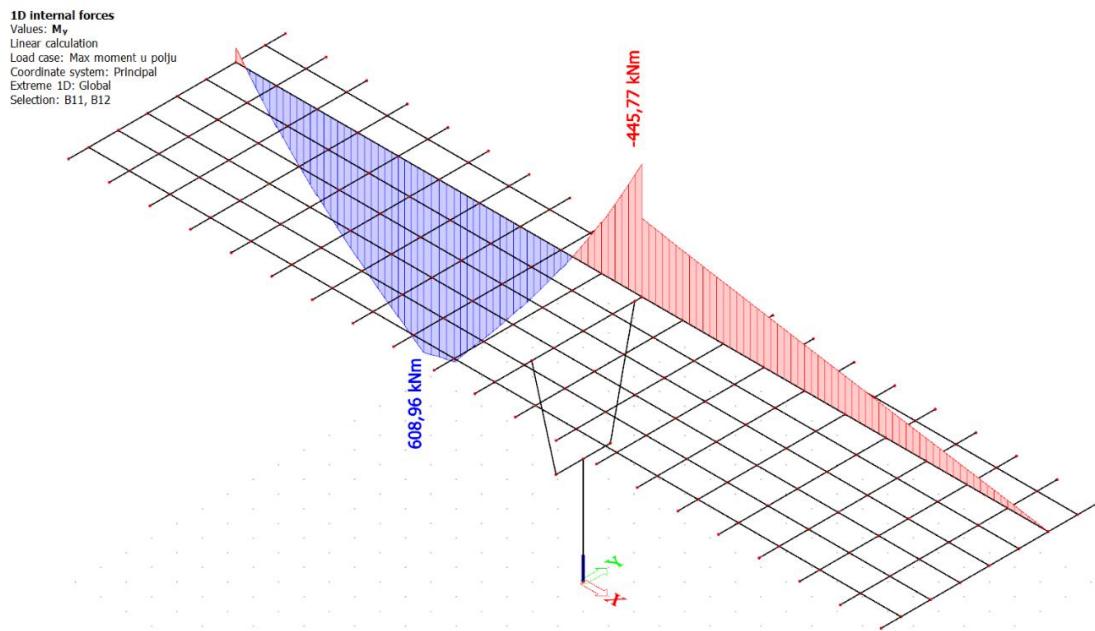
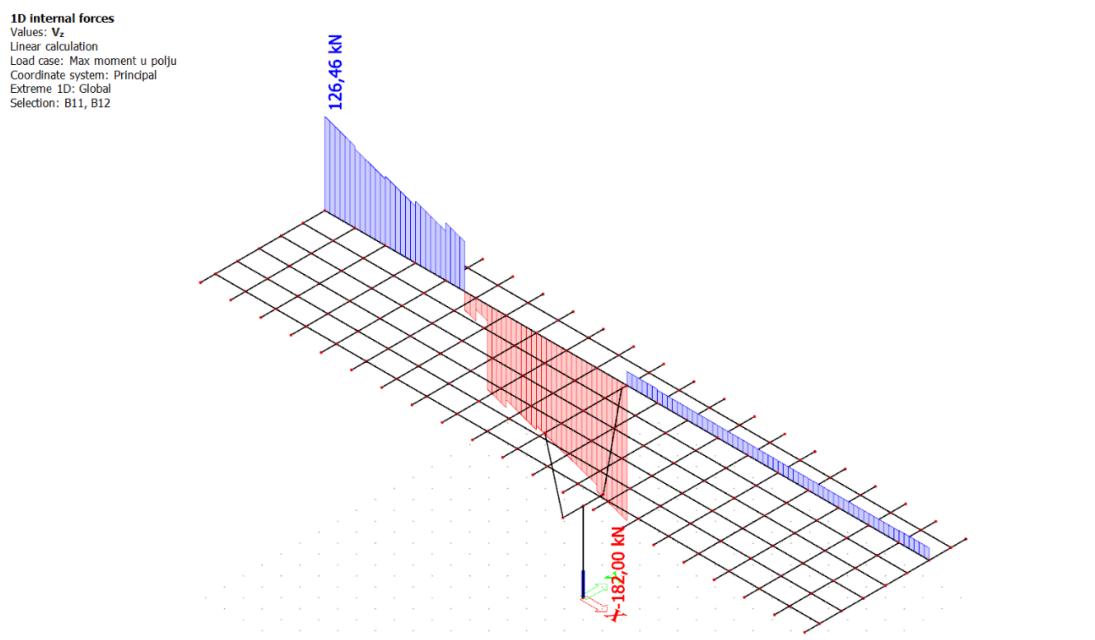
(za maksimalni moment u prvom polju)



Slika 13. Pokretno opterećenje za maksimalni moment u prvom polju

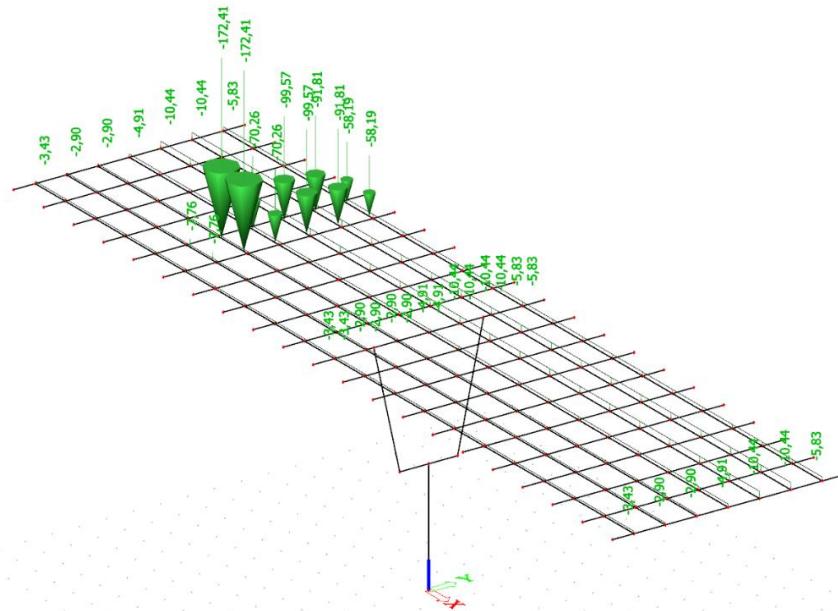


Slika 14. Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment u prvom polju

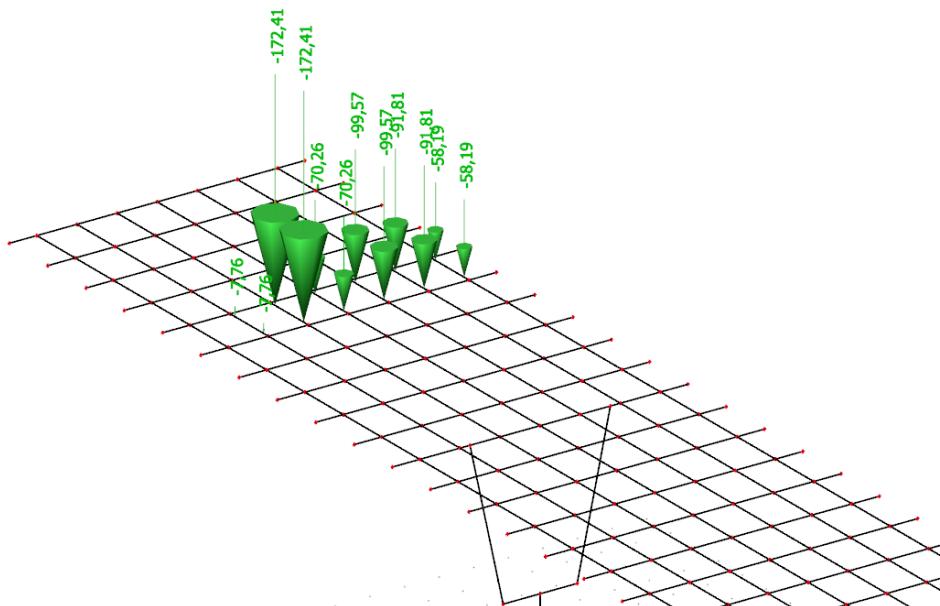
15. Pokretno- maksimalni moment u prvom polju – momenti- (M_y) u kNm16. Pokretno- maksimalni moment u prvom polju – poprečne sile (V_z) u kN

POKRETNO OPTEREĆENJE

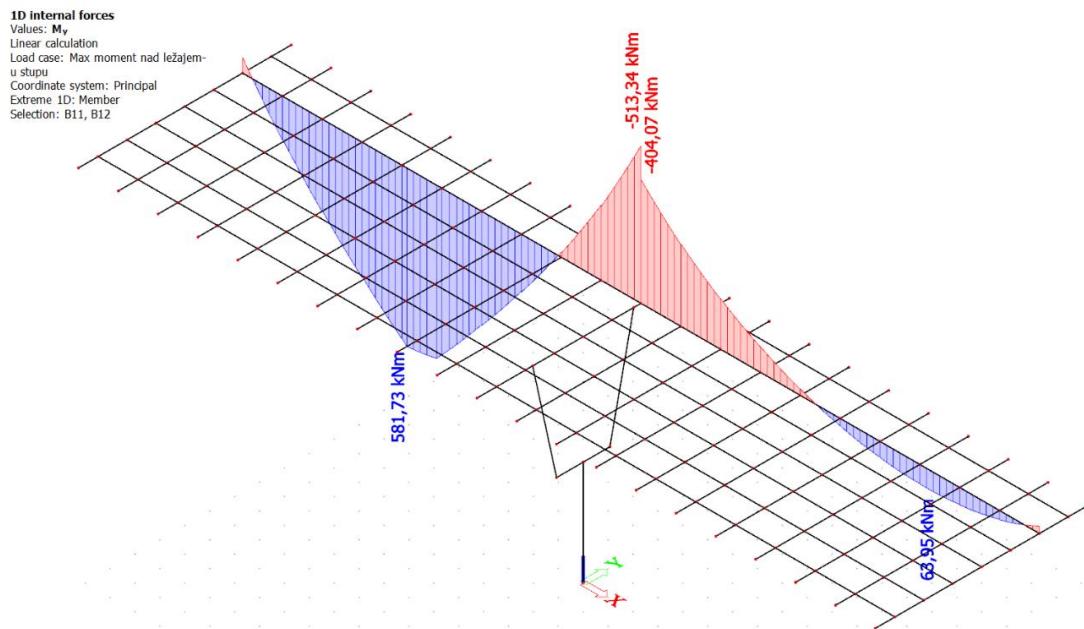
(za maksimalni moment na ležaju – nad stupom)



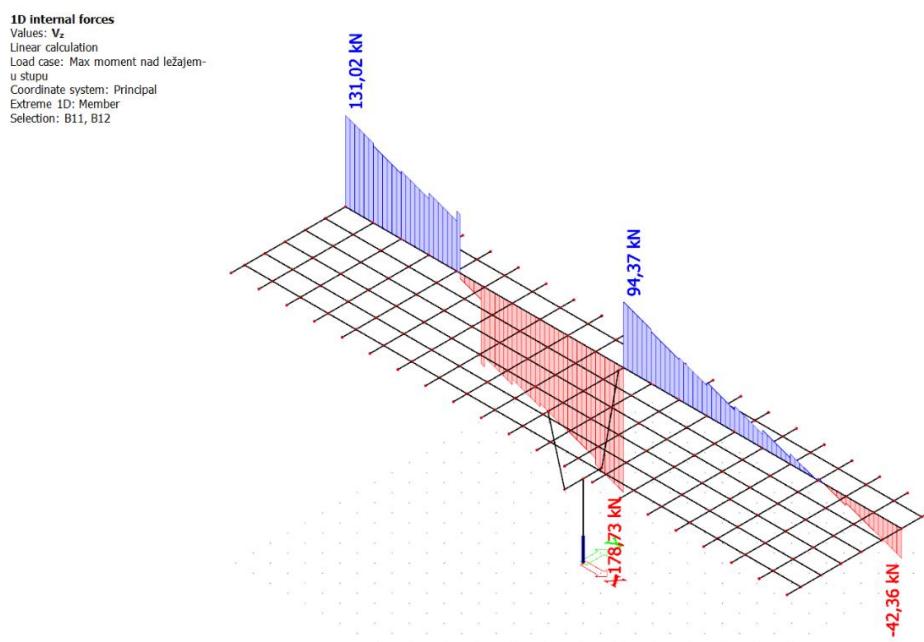
Slika 17. Pokretno opterećenje za maksimalni moment nad stupom



Slika 18. Prikaz opterećenja vozila za maksimalni moment nad stupom



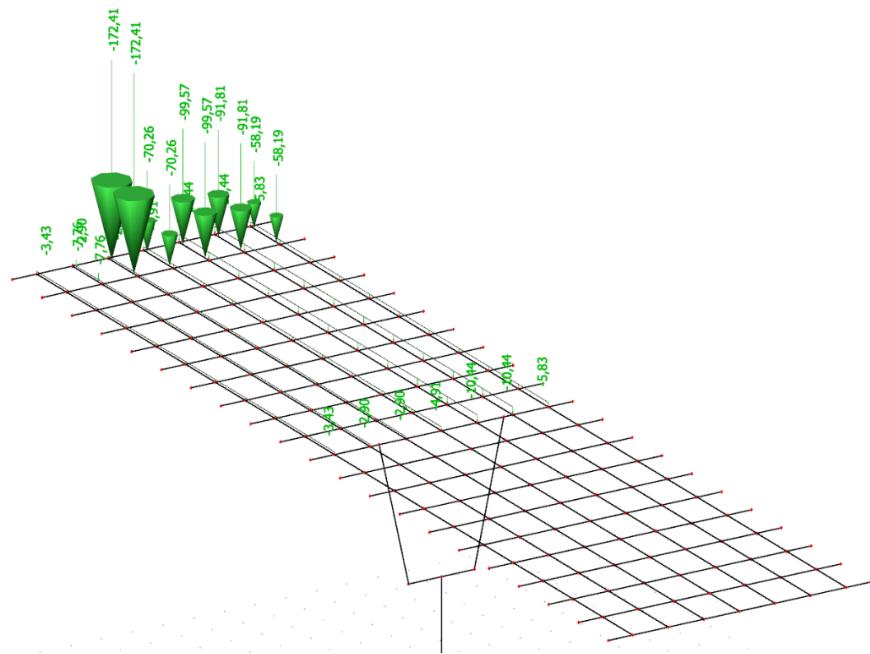
Slika 19. Pokretno – maksimalni moment nad stupom – momenti (M_y) u kNm



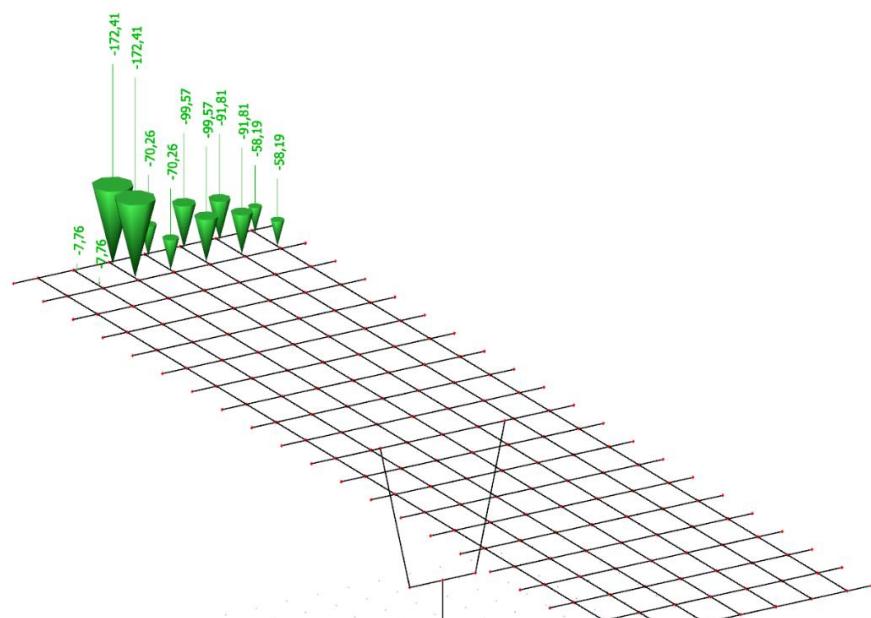
Slika 20. Pokretno – maksimalni moment nad stupom – poprečne sile (V_z) u kN

POKRETNO OPTEREĆENJE

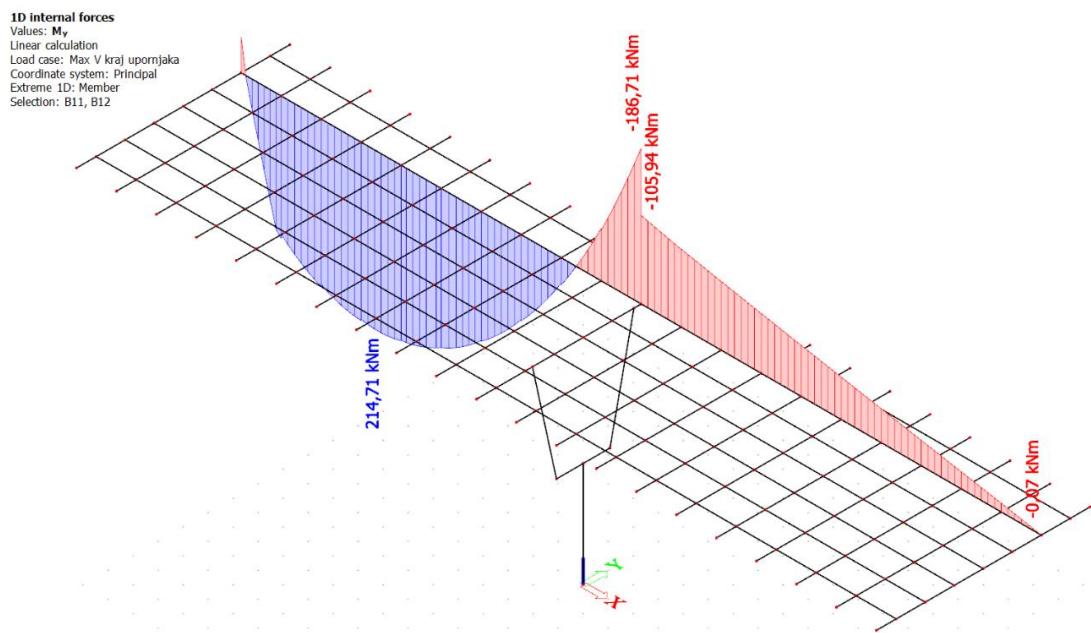
(za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku)



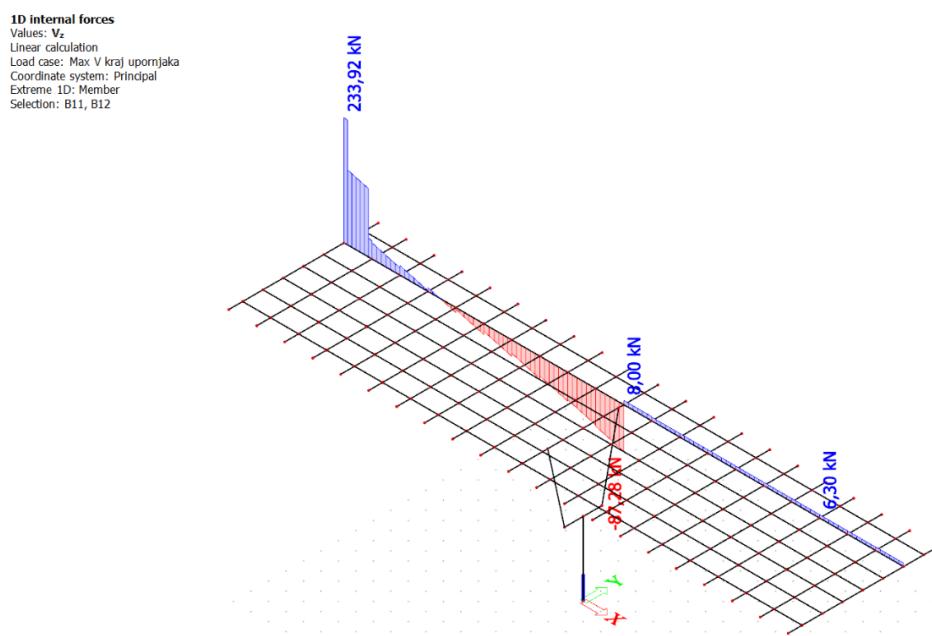
Slika 21. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku



Slika 22. Prikaz opterećenja tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku



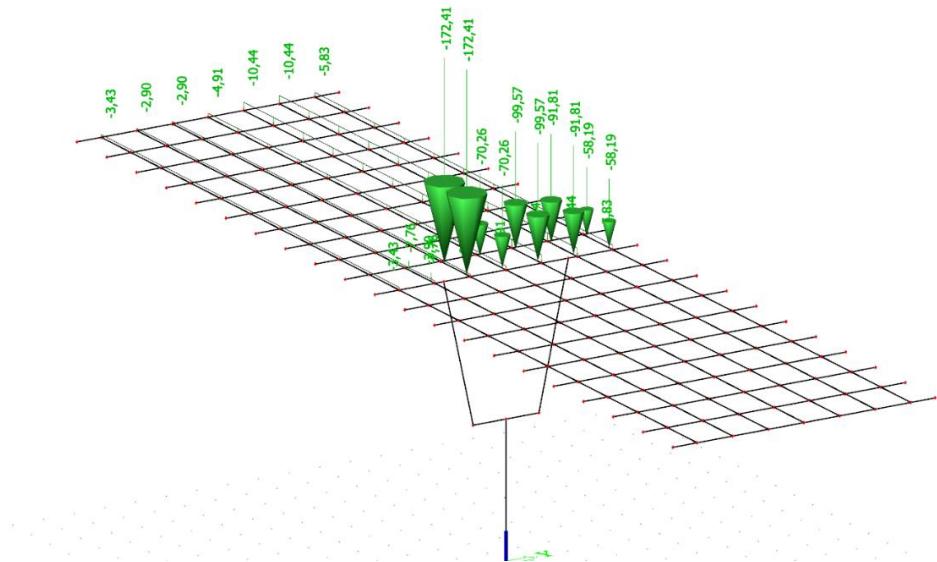
Slika 23. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku- momenti (M_y) u kNm



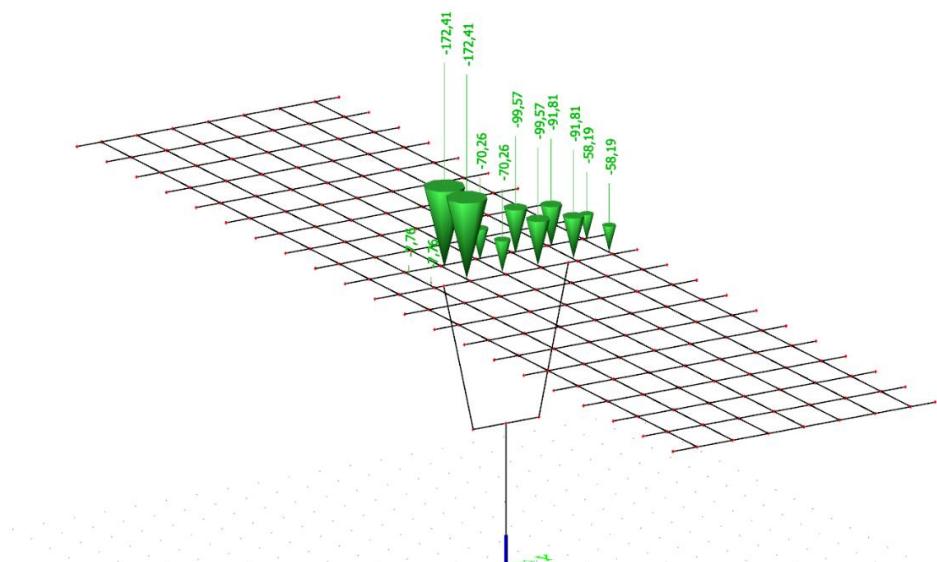
Slika 24. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku – poprečne sile (V_z)

POKRETNO OPTEREĆENJE

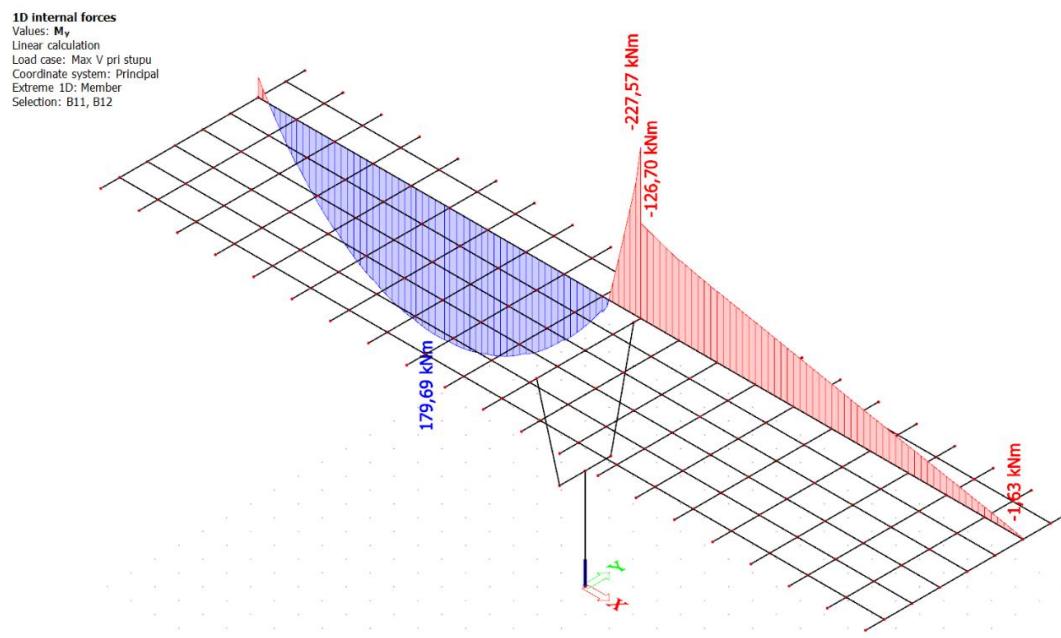
(za maksimalnu poprečnu silu pri stupu)



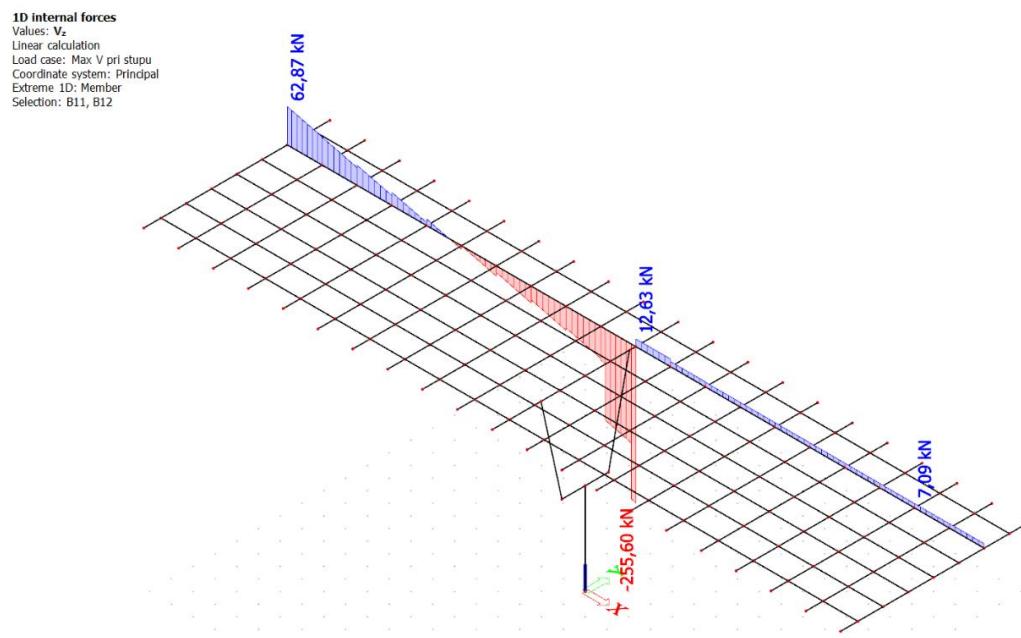
Slika 25. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri stupu



Slika 26. Prikaz opterećenja tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri stupu

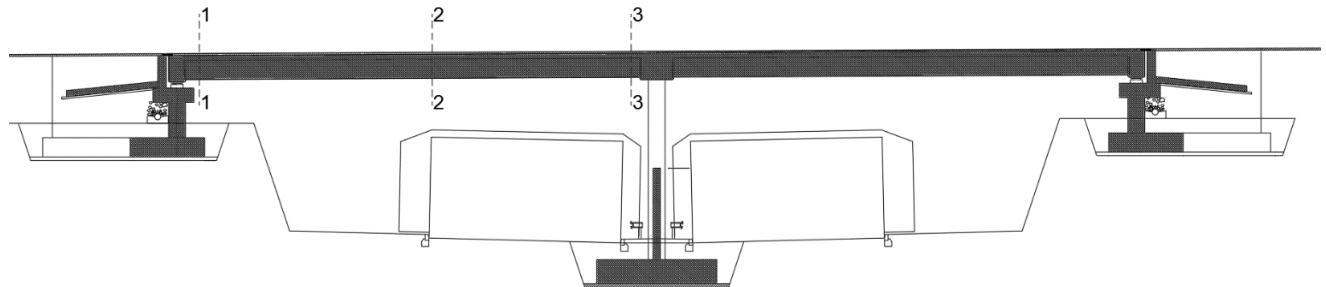


Slika 27. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri stupu- momenti (M_y) u kNm



Slika 28. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri stupu- poprečne sile (V_z) u kN

2.5. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA S PLOČOM



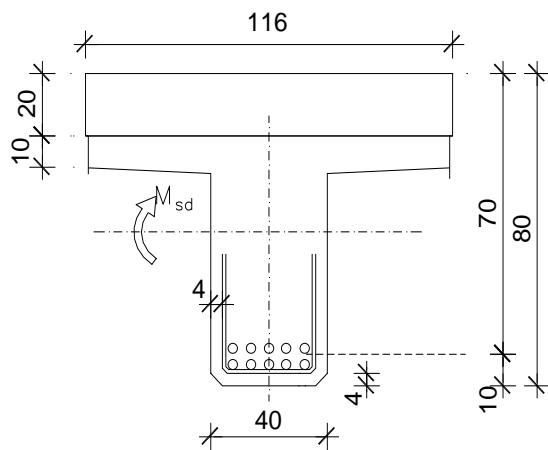
Slika 29. Uzdužna dispozicija mosta

Utjecaj		1-1	2-2	3-3
Vlastita težina nosača	M_{g1} [kNm]	0.0	232.57	0.0
	V_{g1} [kN]	61.61	0.0	61.61
Težina kolničke ploče	M_{g2} [kNm]	0.0	168.73	0.0
	V_{g2} [kN]	44.7	0.0	44.7
Dodatni stalni teret	$M_{\Delta g}$ [kNm]	0.0	79.41	136.95
	$V_{\Delta g}$ [kN]	21.83	0.0	39.85
Najnepovoljnije prometno opterećenje	M_q [kNm]	0.0	608.96	513.34
	V_q [kN]	233.92	0.0	255.60

POTREBNA ARMATURA OD SAVIJANJA ZA FAZU NAKON SPREZANJA NOSAČA

(i) PRESJEK U POLJU

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C\ 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 40.0 \text{ MPa}$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40.0}{1.5} = 26.67 \text{ MPa}$$

$$B450C \Rightarrow f_{yk} = 450.0 \text{ MPa}$$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$$

$$d = 70 \text{ cm}$$

$$b = 116 \text{ cm}$$

$$M_{\Delta g} = 79.41 \text{ kNm}; \quad M_q = 608.96 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 79.41 + 1.50 \cdot 608.96 = 1020.64 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{1020.64 \cdot 100}{116 \cdot 70^2 \cdot 2.67} = 0.067$$

za $\varepsilon_{s1} = 10\%$;

oci tan o: $\varepsilon_{c2} = 1.7\%$; $\xi = 0.145$; $\zeta = 0.947$

$$x = \xi \cdot d = 0.145 \cdot 70 = 10.15 \text{ cm} < h_{pl} = 30.0 \text{ cm}$$

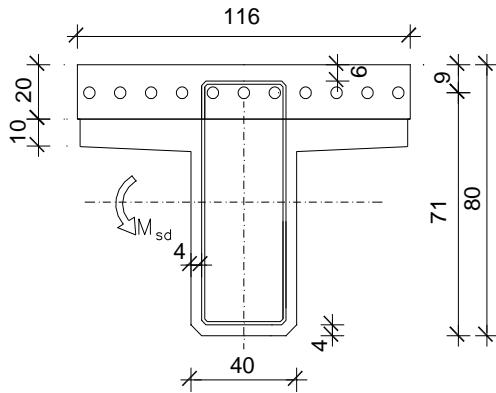
$$A_{s1,2} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1020.64 \cdot 100}{0.947 \cdot 70 \cdot 39.1} = 39.38 \text{ cm}^2$$

$$A_{s1,1} = 27.50 \text{ cm}^2$$

$$A_{s1} = A_{s1,1} + A_{s1,2} = 27.50 + 39.38 = 66.88 \text{ cm}^2$$

Odabrano: 10Ø30 = 70.69 cm²

(i) PRESJEK IZNAD STUPA
Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C\ 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 40.0 \text{ MPa}$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40.0}{1.5} = 26.67 \text{ MPa}$$

$$B450C \Rightarrow f_{yk} = 450.0 \text{ MPa}$$

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$$

$$d = 71 \text{ cm}$$

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

$$M_{\Delta g} = 136.95 \text{ kNm}; \quad M_q = 513.34 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 136.95 + 1.50 \cdot 513.34 = 954.89 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{954.89 \cdot 100}{40 \cdot 71^2 \cdot 2.67} = 0.177$$

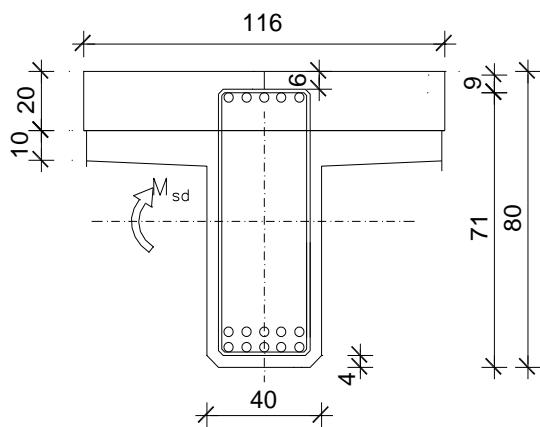
$$\text{za } \varepsilon_{s1} = 10\%;$$

$$\text{oci tan o: } \varepsilon_{c2} = 3.5\%; \quad \zeta = 0.892$$

$$M_{Rd,lim} = \mu_{sd,lim} \cdot b \cdot d^2 \cdot f_{cd} = 0.159 \cdot 40 \cdot 71^2 \cdot 2.67 = 856.02 \text{ kNm}$$

$$A_{s,2} = \frac{M_{Rd,lim}}{\zeta_{lim} d f_{yd}} + \frac{M_{Ed} - M_{Rd,lim}}{(d - d_2) f_{yd}} = \frac{856.02}{0.892 \cdot 71 \cdot 39.1} + \frac{954.89 - 856.02}{(71 - 6) \cdot 39.1} = 38.46 \text{ cm}^2$$

Odabrano: 11Ø22 = 41.81cm²

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

$$\begin{aligned}
 V_{g1} &= 61.61 \text{ kN} & V_{g2} &= 44.7 \text{ kN} \\
 V_{\Delta g} &= 39.85 \text{ kN} & V_q &= 255.60 \text{ kN} \\
 && &= 1.35 \cdot (61.61 + 44.7 + 39.85) \\
 V_{sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q \\
 &= 1.35 \cdot 255.60 = 580.716 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{160}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{160}{710}} = 1.47 \leq 2.0 \rightarrow k = 1.47$$

$$k_1 = 0.15$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0.0$$

$$C_{Rdc} = 0.18 / \gamma_c = 0.18 / 1.5 = 0.12$$

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{66.88}{40 * 71} = 0.02$$

$$V_{Rd,c} = \left[0.12 * 1.47 * (100 * 0.02 * 40)^{1/3} + 0.15 * 0 \right] * 400 * 710$$

$$V_{Rd,c} = 215864.016 \text{ N} = 215.9 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća:

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

$$v_{min} = 0.035 * k^{3/2} * f_{ck}^{1/2} = 0.035 * 1.47^{3/2} * 40^{1/2} = 0.39$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0.0$$

$$V_{Rd,c} \geq 0.39 * 400 * 710$$

$$V_{Rd,c} \geq 110760 \text{ N} = 110.76 \text{ kN}$$

$$V_{Ed,max} = V_{Ed} = 580.716 \text{ kN}$$

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

$$v = 0.6 * \left[1.0 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0.6 * \left[1.0 - \frac{40}{250} \right] = 0.504$$

$$V_{Rd,max} = 0.5 * 0.504 * 400 * 710 * 26.7 = 1910865.6 \text{ N} = 1910.87 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

$$\frac{V_{Ed,max}}{V_{Rd,max}} = \frac{580.716}{1910.87} \approx 0.3 \rightarrow V_{Ed,max} = 0.3V_{Rd,max}$$

$$s_{max} = \min(0.75 * d, 30 \text{ cm}) = \min(0.75 * 710 = 532.5; 30) \rightarrow s_{max} = 30 \text{ cm}$$

Potrebna računska poprečna armatura:

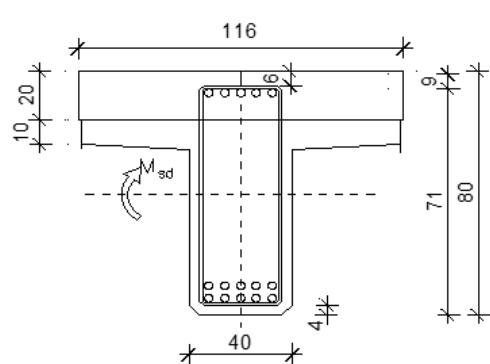
$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} * s_w * b_w}{m} = \frac{0.00121 * 30 * 40}{2} = 0.73 \text{ cm}^2$$

Odabrane minimalne spone: **φ12** ($A_{sw} = 1.13 \text{ cm}^2$)

$$s_w \leq \frac{m * A_{sw} * f_{ywd} * z}{V_{Ed}} = \frac{4 * 1.13 * 39.1 * (0.9 * 71)}{580.716} = 19.45 \text{ cm}$$

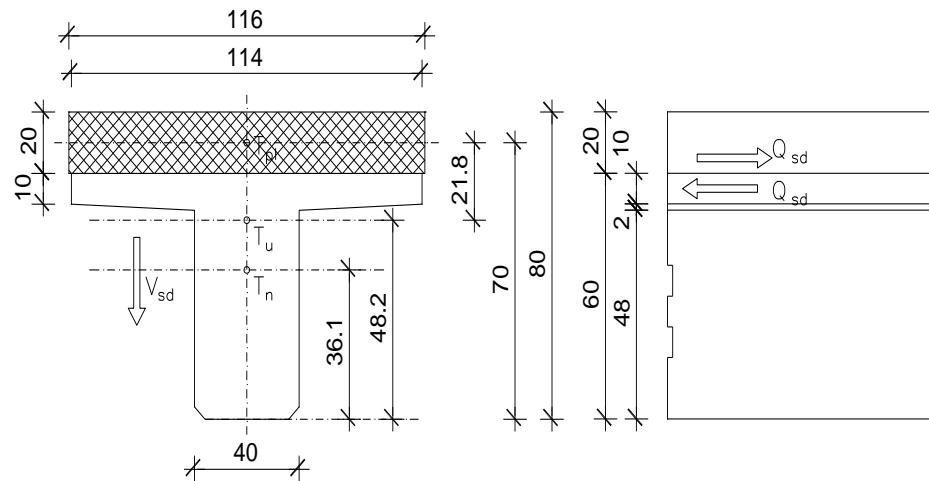
Postaviti spone: **φ12/15** ($A_{sw} = 1.13 \text{ cm}$) – **4-rezne pri stupu.**

2.6. ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE



$$\begin{aligned}
 V_{g1} &= 61.61 \text{ kN} & V_{g2} &= 44.7 \text{ kN} \\
 V_{\Delta g} &= 39.85 \text{ kN} & V_q &= 255.60 \text{ kN} \\
 V_{sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q = \\
 &= 1.35 \cdot (61.61 + 44.7 + 39.85) \\
 &+ 1.5 \cdot 255.60 = 580.716 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

Slika 30. Poprečni presjek spregnutog T nosača



$$\begin{aligned}
 A_n &= 0.321 \text{ m}^2 & h_{t,n} &= 0.361 \text{ m} \\
 A_{pl} &= 0.228 \text{ m}^2 & h_{t,pl} &= 0.70 \text{ m} \\
 S &= A_{pl} \cdot (h_{t,pl} - h_{t,u}) = 0.228 \cdot 0.219 = 0.050 \text{ m}^3 \\
 I_u &= 0.0267 \text{ m}^4
 \end{aligned}$$

$V_{sd,max}$

$$Q_{sd} = \frac{V_{sd,max}}{I_u} = \frac{580.716 \cdot 0.050}{0.0267} = 1087.483 \text{ kN/m}$$

$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.1 \text{ kN/cm}^2$$

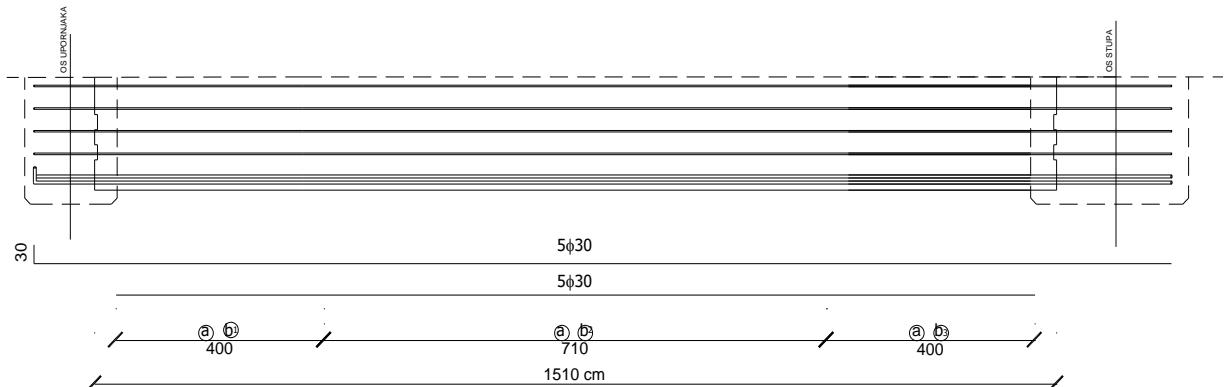
$$A_{s,req} = \frac{Q_{sd}}{f_{yw,d}} = \frac{1087.483}{39.1} = 27.81 \text{ cm}^2$$

$$\text{Odabrano: } 4\varnothing 12/15 + 2\varnothing 10/15 = (4 \cdot 1.13 \cdot \frac{100}{15} + 2 \cdot 0.79 \cdot \frac{100}{15}) = 40.67 \text{ cm}^2.$$

2.7. SKICA ARMATURE SREDNJEG NOSAČA

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

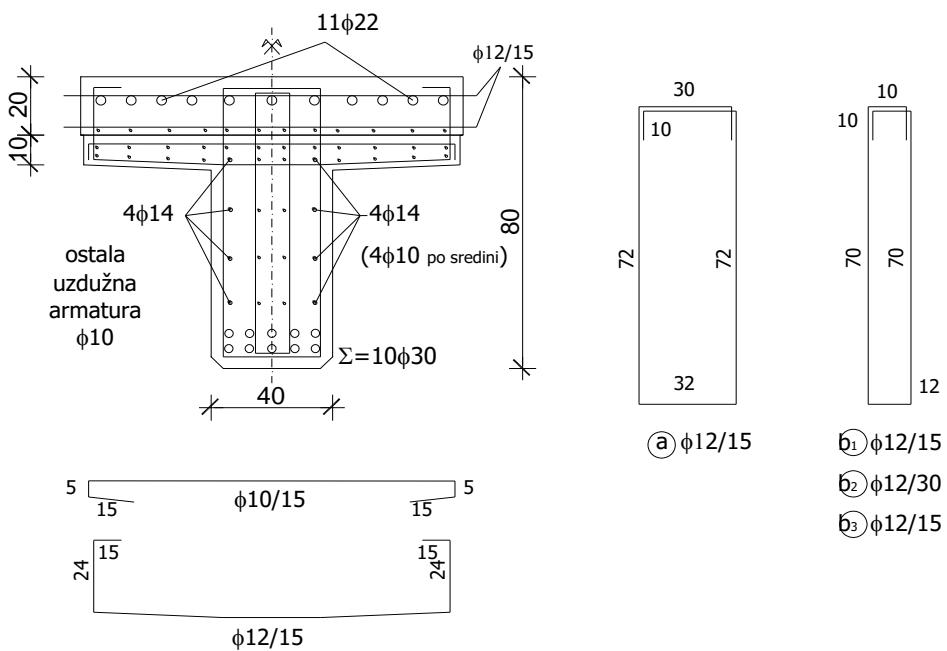
UZDUŽNI PRESJEK NOSAČA



Slika 31. Prikaz armiranja uzdužnog nosača u polju

POPREČNI PRESJEK NOSAČA a-a

POPRECNI PRESJEK NOSACA



Slika 32. Prikaz armiranja nosača u presjeku a-a

3. PREDMJER RADOVA

3.1. DONJI USTROJ

3.A. ZEMLJANI RADOVI

3.A.1 Iskop za temelj stupa

$$7,10 \times 6,00 \times 1,85 = 78,814 \text{ m}^3$$

78,81 m³

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

$$(3.A.1) - (3.B.1 + 3.B.2) = 42,615 \text{ m}^3$$

42,615 m³

3.B. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

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

$$5,90 \times 7,00 \times 0,15 = 6,30 \text{ m}^3$$

6,195 m³

3.B.2 Beton C25/30 temelja stupa

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

30,00m³

3.B.3 Beton C35/45 tijela stupa

$$2 \times 8,66 \times 0,70 + 2,8 \times 0,30 = 12,964 \text{ m}^3$$

12,964 m³

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

1944 kg

3.C. OSTALI RADOVI

3.C.1 Elastomerni ležajevi iznad upornjaka

AEL Ø350/54

4kom

3.2. GORNJI USTROJ

3.A. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

3.A.1 Predgotovljeni uzdužni rasponski T nosači

3.A.1.1 Srednji nosač $l = 15,10 \text{ m}$

3.A.1.1.1 Beton C40/50

$$0,320 \times 15,10 = 4,832$$

$$4,832 \text{ m}^3$$

3.A.1.1.2 Betonski čelik B 450C

$$1208\text{kg}$$

Ukupno nosača

5 kom

3.A.1.2 Rubni nosač $l = 15,10 \text{ m}$

3.A.1.2.1 Beton C40/50

$$0,444 \times 15,10 = 6,70 \text{ m}^3$$

$$6,70 \text{ m}^3$$

3.A.1.2.2 Betonski čelik B 450C

$$1675\text{kg}$$

Ukupno nosača

2 kom

3.A.2 Beton C35/45 poprečnih nosača iznad stupova i upornjaka

$$1,40 \times 0,75 \times 7,50 + 2 \times 0,70 \times 0,90 \times 7,50 = 17,33 \text{ m}^3$$

$$17,33 \text{ m}^3$$

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

$$(32,00 + 0,70/2) \times 2 \times 0,20 \times 6 = 77,64 \text{ m}^3$$

$$77,64 \text{ m}^3$$

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

$$2 \times (1,07 \times 0,28) \times 42,8 - 6 \times 0,12^2 \times \pi / 4 \times 42,80 = 22,74 \text{ m}^3$$

$$22,74 \text{ m}^3$$

3.A.5 Predgotovljeni armiranobetonski elementi vijenca,
beton C40/50

$$2 \times 42,8 = 85,60 \text{ m`}$$

$$85,60 \text{ m`}$$

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

$$237342,5 \text{ kg}$$

3.B. OSTALI RADOVI

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

4.B.1.1 Srednji nosač $l = 15,10 \text{ m}$

10 kom

4.B.1.2 Rubni nosač $l = 15,10 \text{ m}$

4 kom

3.B.2 Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenca

$85,6 \text{ m`}$

3.B.3 PVC cijevi $\phi 160 \text{ mm}$ za smještaj elektro i TK instalacija

$2 \times 4 \times 42,8 = 256,8 \text{ m`}$

$256,8 \text{ m`}$

3.B.4 Prijelazne naprave nad upornjacima s mogućnošću dilatiranja $\pm 40 \text{ mm}$

$8,54 \times 2 = 17,8 \text{ m`}$

$17,8 \text{ m`}$

3.B.5 Hidroizolacija kolničke ploče

$8,54 \times (16 + 0,70/2) \times 2 = 279,26 \text{ m}^2$

$279,26 \text{ m}^2$

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

$6,00 \times (16 + 0,70/2) \times 2 = 196,2 \text{ m}^2$

$196,2 \text{ m}^2$

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

$6,00 \times (16 + 0,70/2) \times 2 = 196,2 \text{ m}^2$

$196,2 \text{ m}^2$

3.B.8 Klasična metalna ograda prema projektu

$42,8 \times 2 = 85,8 \text{ m`}$

$85,8 \text{ m`}$

4. TROŠKOVNIK

Redni broj	Opis rada	Jedinica mjere	Količina rada	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	78.81		
3.A.2	Strojno zatrpanje 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	42.62		
UKUPNO ZA ZEMLJANE RADOVE:					

3.B.	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI			
3.B.1	Betoniranje sloja podložnog betona ispod temelja stupa betonom C12/15. Deblijina 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	6.20	
3.B.2	Betoniranje temelja stupa betonom C25/30 u temeljnoj jami bez oplate (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 dašćanoj oplati. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	12.96	
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	1944.60	
UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:				
3.C.	OSTALI RADOVI			
3.C.1	Elastomerni ležajevi AEL Ø350/54	kom	4	
UKUPNO ZA OSTALE RADOVE:				
REKAPITULACIJA DONJEG USTROJA:				
	ZEMLJANI RADOVI			
	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:			
	OSTALI RADOVI:			
	UKUPNO ZA DONJI USTROJ:			

GORNI 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 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 15,10 m				
3.A.1.1.1	Beton C40/50	m3	4.83		
3.A.1.1.2	Armatura B 450C	kg	1208.00		
	Obračun za svaki pravilno izvedeni srednji uzdužni nosač	kom	10		
3.A.1.2	Rubni nosač duljine 15,10 m				
3.A.1.2.1	Beton C40/50	m3	6.70		
3.A.1.2.2	Armatura B 450C	kg	1675.00		
	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	17.33		
3.A.3	Betoniranje monolitne koloničke ploče betonom C40/50 direktno iznad gornjeg pojasa uzdužnih rasporskih 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	77.64		
3.A.4	Betoniranje monolitnog dijela pješačkih hodnika betonom C40/50. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II, točka 7.4.2.9. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	22.74		
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	85.60		
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	23742.50		
UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:					

9987-35

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 $l = 15,1$ m	kom	10		
3.B.1.2	Rubni nosači duljine $l = 15,1$ 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	85.60		
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^1 ispravno ugrađene cijevi.	m1	256.80		
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	17.20		
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	279.26		
3.B.6	Izrada donjeg zaštitnog sloja asfalt betona AB-8 debljine 3 cm na kolničkoj ploči. Kao vezivo primjeniti modificirani bitumen PmB 60-90. Kvaliteta materijala i izrada prema važećim propisima i pravilima struke. Uz rubove kolnika, te na spolu 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	196.20		

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^2 ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.		m2	196.20	
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^1 ispravno izvedene i preuzete ograde.		m1	85.60	
REKAPITULACIJA GORNJEG USTROJA:					
BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:					
OSTALI RADOVI:					
UKUPNO ZA GORNJI USTROJ:					
SVEUKUPNA REKAPITULACIJA:					
DONJI USTROJ:					
GORNI USTROJ:					
SVEUKUPNO:					

5. GRAFIČKI PRILOZI

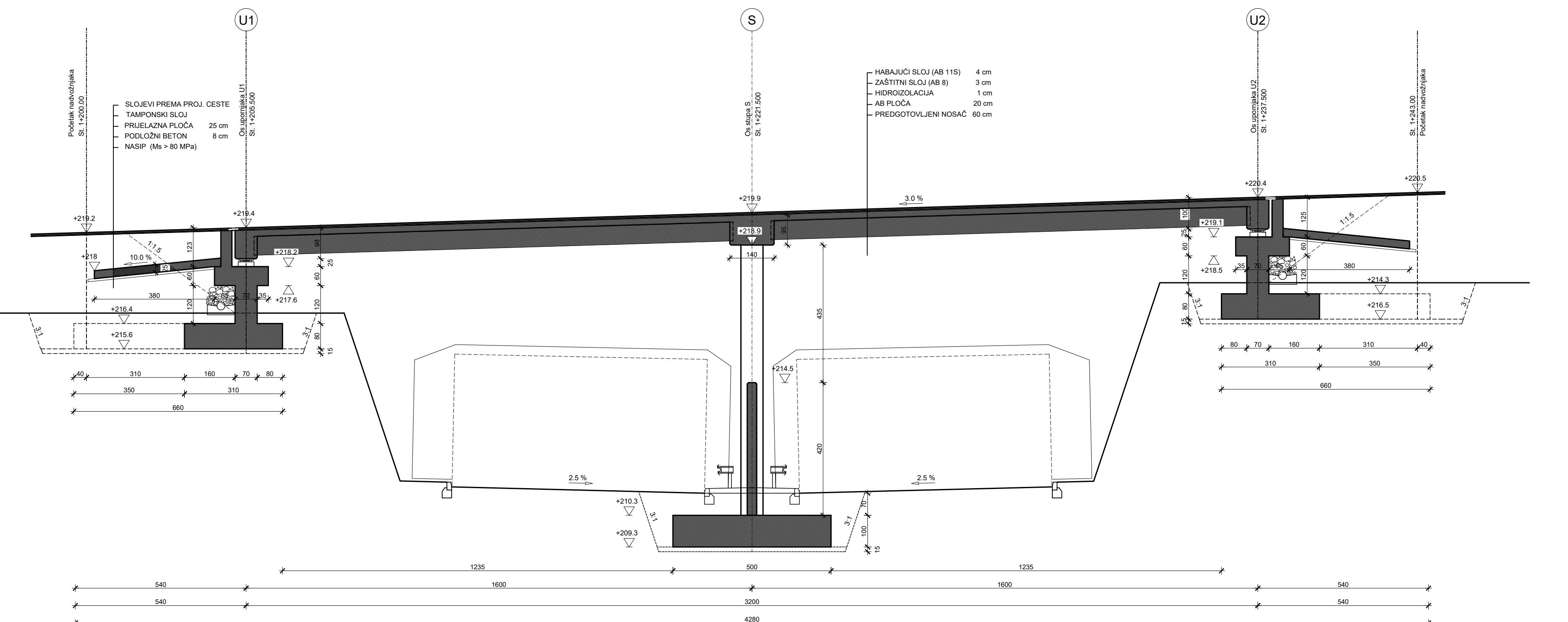
- | | |
|---|---------------|
| • List 1 - Uzdužni presjek mosta | MJ 1:100 |
| • List 2 – Pogled na most | MJ 1:100 |
| • List 3 – Normalni poprečni presjek rasponskog mosta | MJ 1:25 |
| • List 4 – Tlocrt mosta | MJ 1:100 |
| • List 5 – Plan oplate rasponskog nosača | MJ 1:20 |
| • List 6 – Plan oplate stupa | MJ 1:50 |
| • List 7 – Plan oplate uponjaka | 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 | |

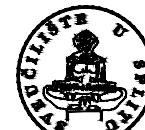
6. LITERATURA

- [1] D. Matešan, J. Radnić: Predavanja i vježbe s kolegija Mostovi
- [2] A. Harapin, J. Radnić: Predavanja i vježbe s kolegija Osnove betonskih konstrukcija

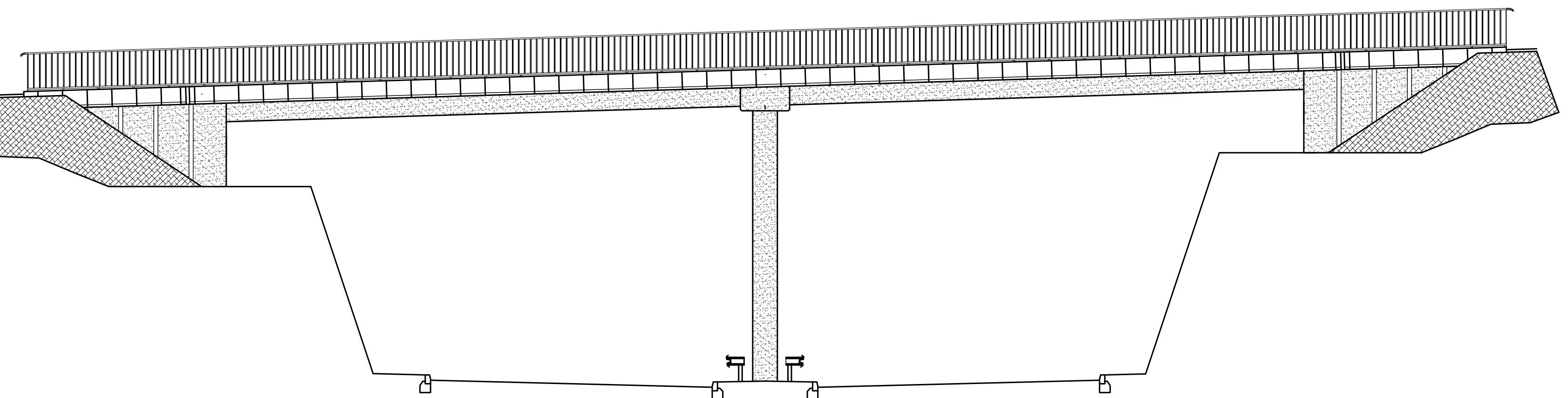
UZDUŽNI PRESJEK OSI MOSTA

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		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		VV-01	
SADRŽAJ: <h2 style="text-align: center;">UZDUŽNI PRESJEK U OSI MOSTA</h2>			
PROJEKTANT: MARTIN KRNDELJ		MJERILO: 1:100	
		DATUM: lipanj 2023.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 1	
OZNAKA DOKUMENTA:			
Most - predlozak.dwg			

POGLED NA MOST
1:100



GRADEVINA:

HAC d.o.o.
Vončinina 2
10000 Zagreb

GRADENIĆA:

Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik
Dionica: Prgomet-Dugopolje
Vijadukt ABC

VRSTA PROJEKTA:

Projekt konstrukcije

RAZINA PROJEKTA:

GLAVNI PROJEKT

SADRŽAJ:

POGLED NA MOST

PROJEKTANT:

Martin Krndelj

MJERILO:

1:100

DATUM:

lipanj 2023.

MAPA:

C1

BROJ PROJEKTA:

C1-01-04/07

BROJ PRILOGA:

2

OZNAKA DOKUMENTA:

Most - predlozak.dwg

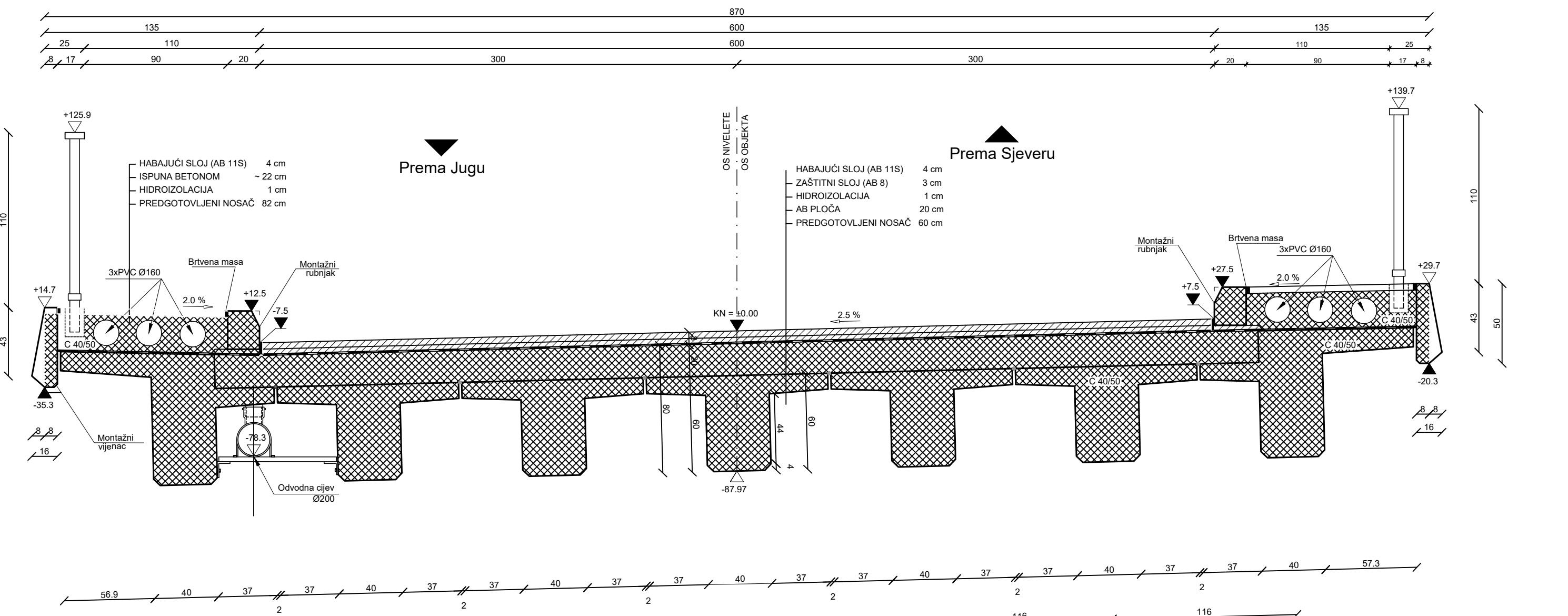
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	SVUČULISTE U SPLITU, GRADENIĆSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 314943; tel + 385 (0)21 303333; fax + 385 (0)21 465117	SVEUČULISTE GRADENIĆSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET DIONICA: PRGOMET-DUGOPOLJE VIJADUKT ABC
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ: POGLED NA MOST		

PROJEKTANT:	Martin Krndelj	MJERILO:	1:100
DATUM:	lipanj 2023.		
MAPA:	C1		
BROJ PROJEKTA:	C1-01-04/07		
BROJ PRILOGA:	2		
OZNAKA DOKUMENTA:	Most - predlozak.dwg		

NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA

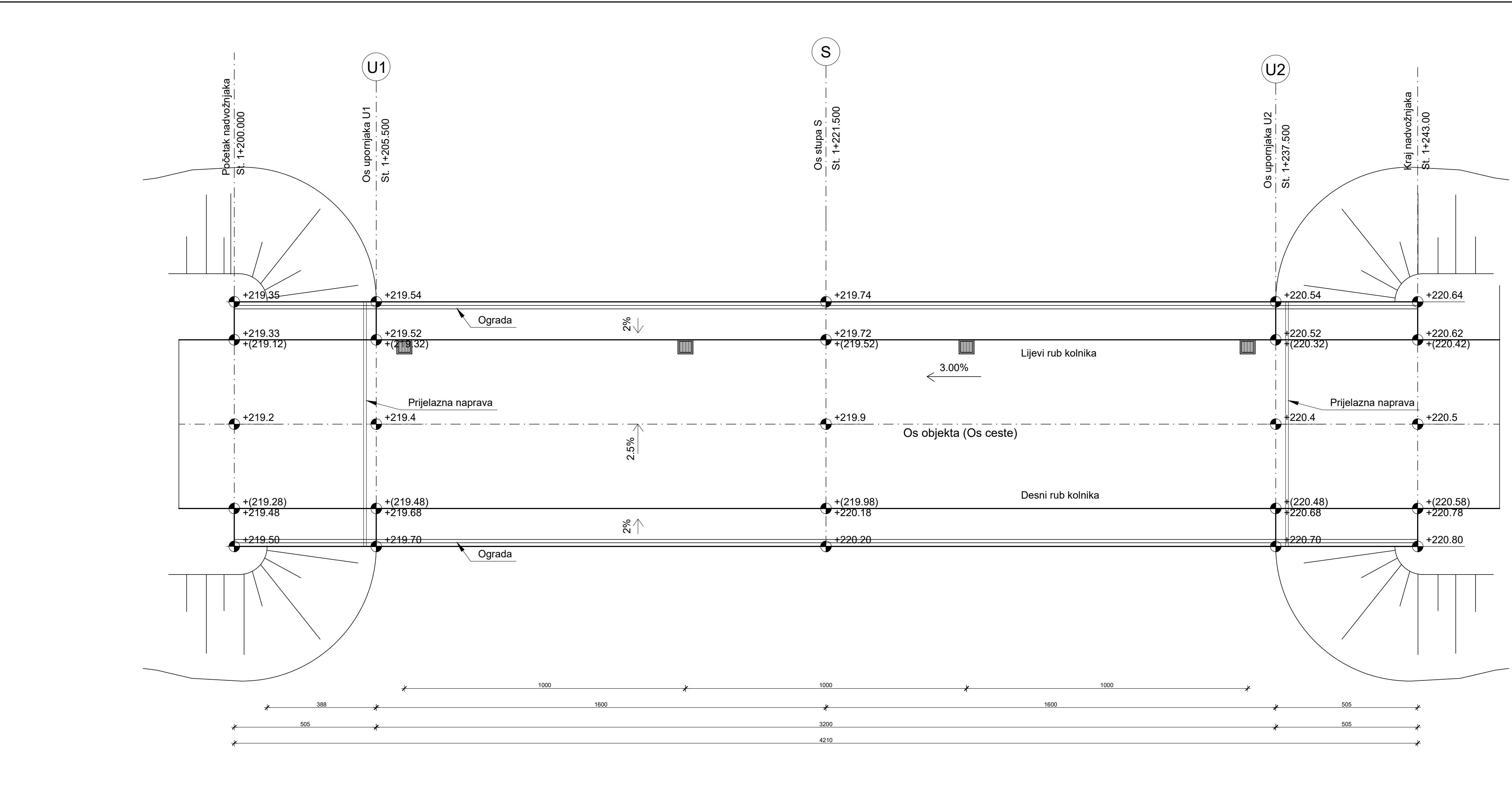
1:25



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA VV-01	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ: <h2 style="text-align: center;">NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA</h2>			
PROJEKTANT: MARTIN KRNDELJ		MJERILO:	1:25
		DATUM:	lipanj 2023.
		MAPA:	C1
		BROJ PROJEKTA:	C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA:	3
OZNAKA DOKUMENTA:			
Most - program.dwg			

TLOCRT MOST

1:100



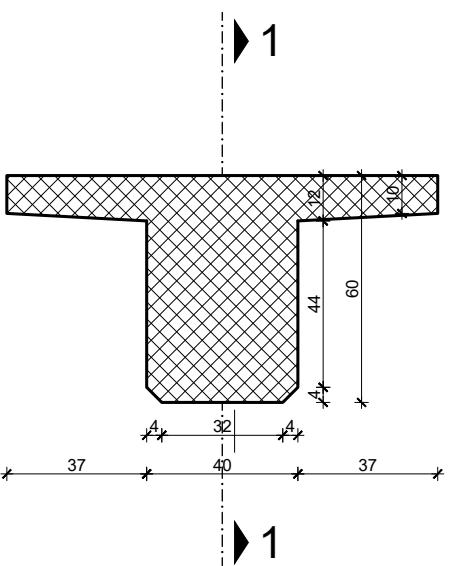
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: + 385 (0)21 303333; fax: + 385 (0)21 4651	
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA VV-01	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije			
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ:			
TLOCRT MOSTA			
PROJEKTANT: Martin Krndelj		MJERILO: 1:100	
		DATUM: lipanj 2023.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 4	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

4

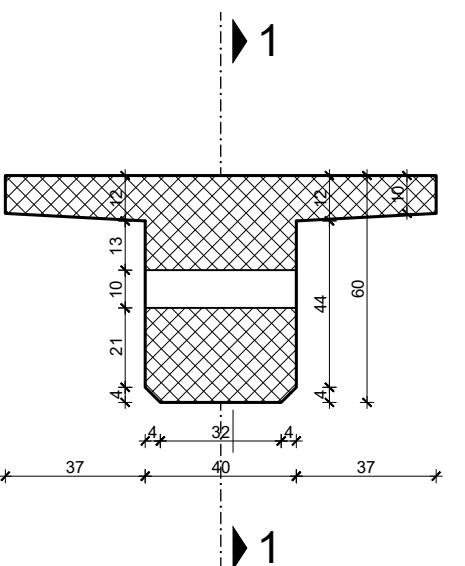
PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA

1:20

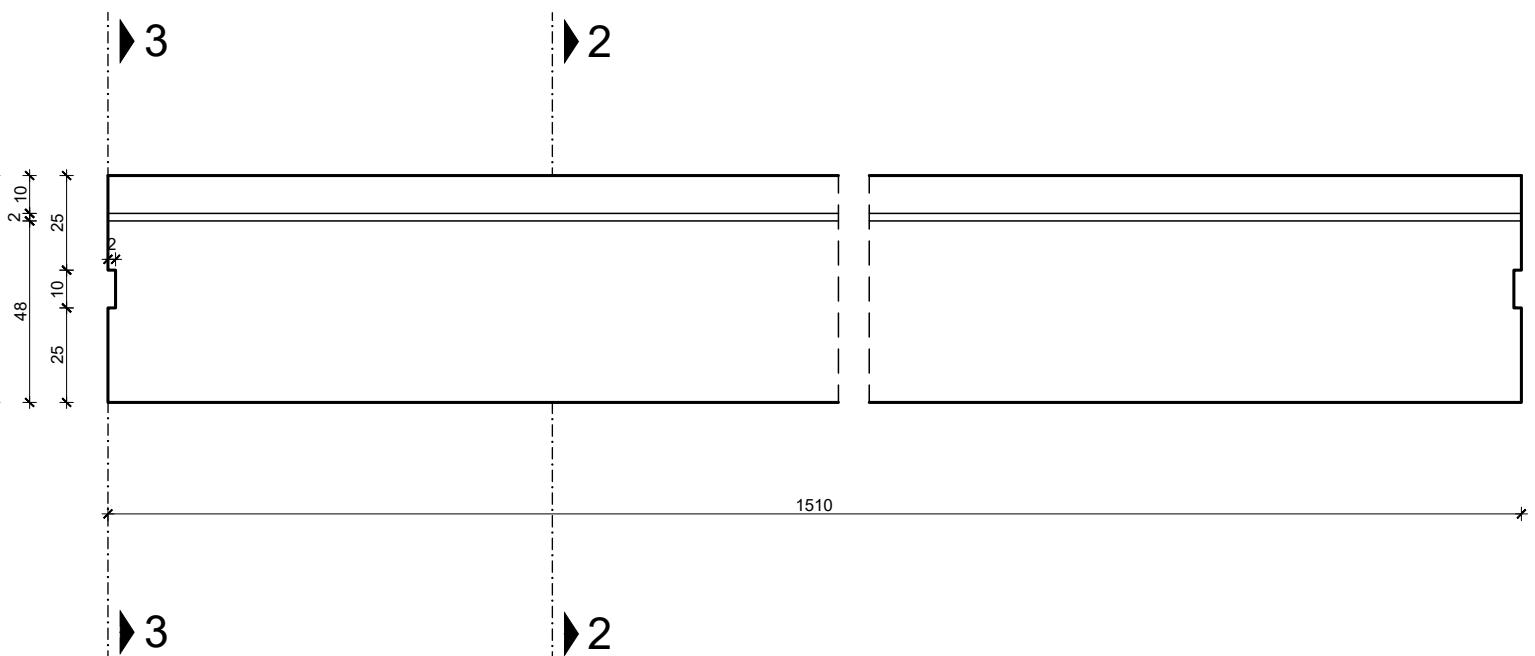
Presjek 2-2



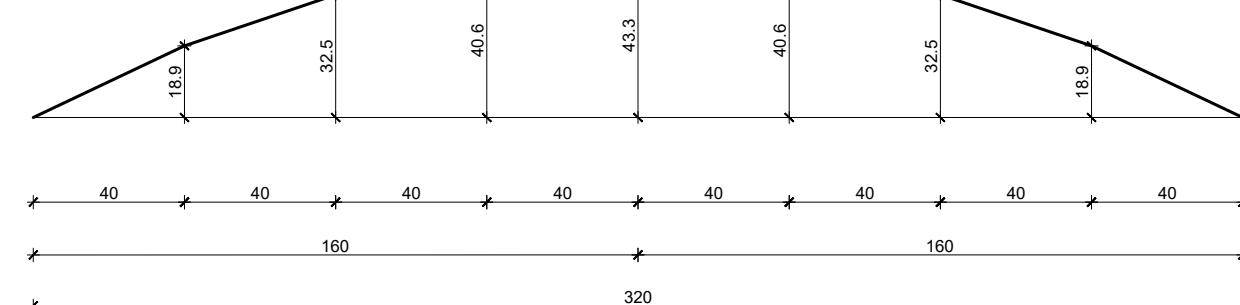
Presjek 3-3



Presjek 1-1



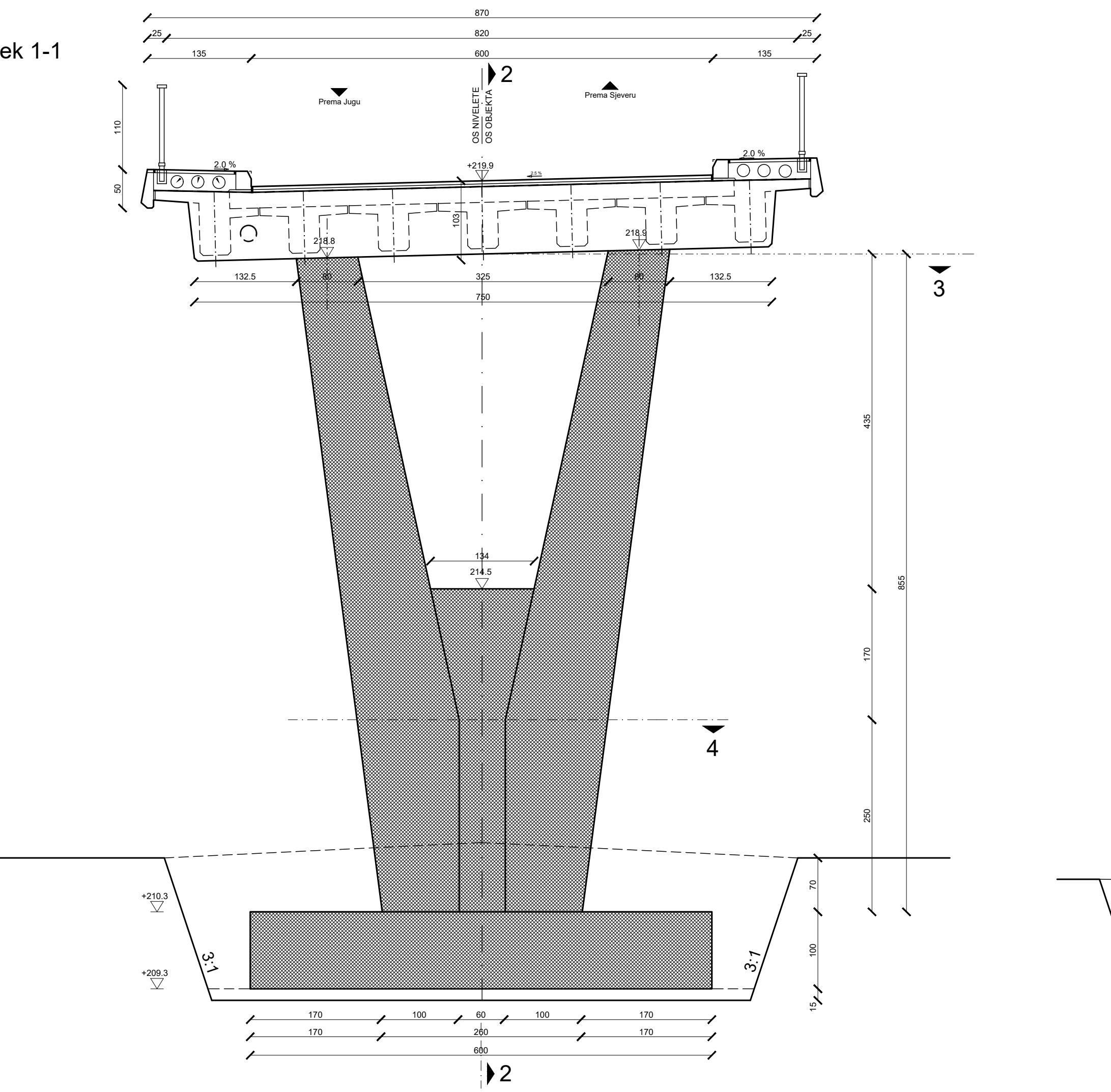
SHEMA NADVIŠENJA OPLATE NOSAČA



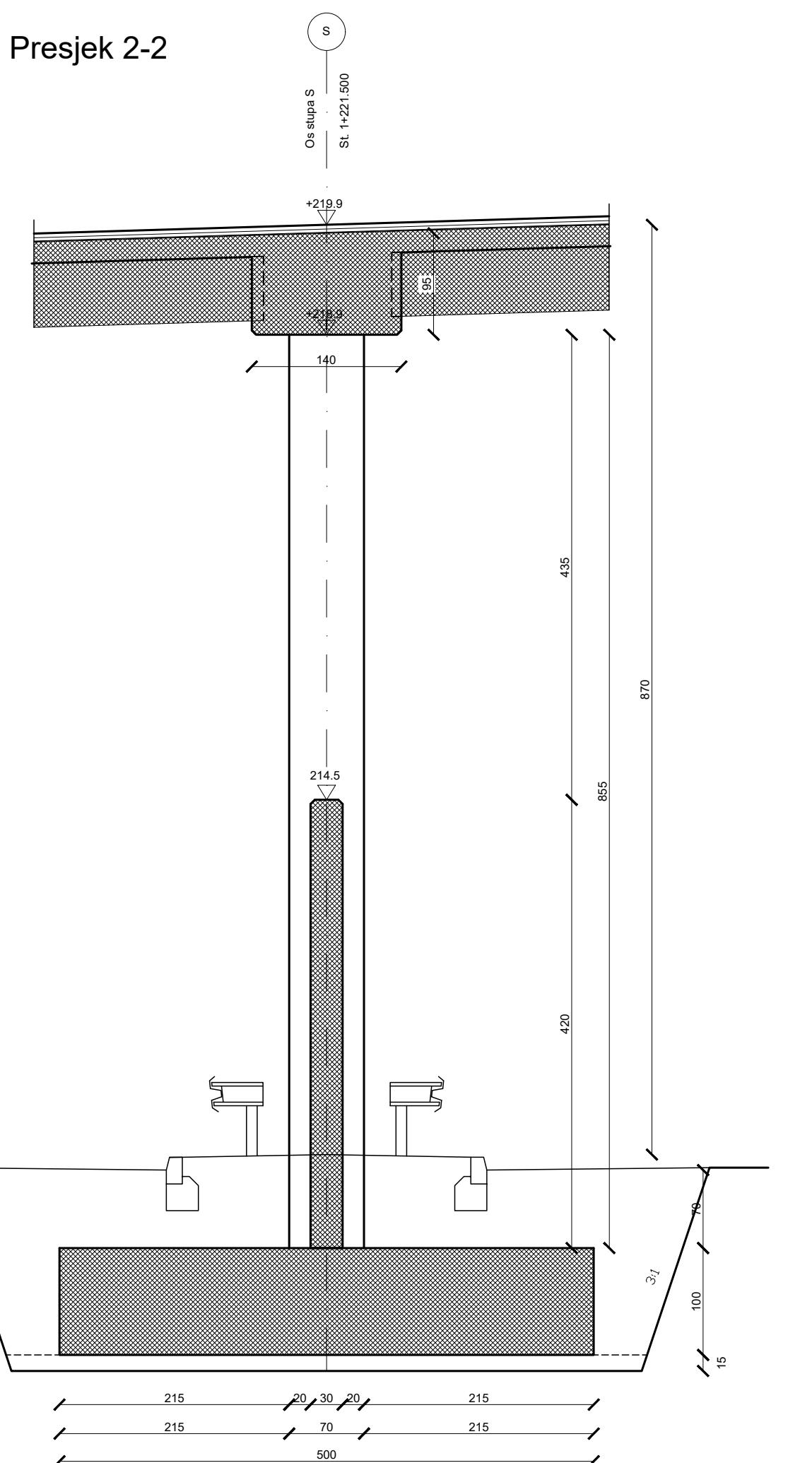
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRADEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; 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: PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA	
PROJEKTANT: Martin Krndelj	MJERILO: 1:20
	DATUM: lipanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 5
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

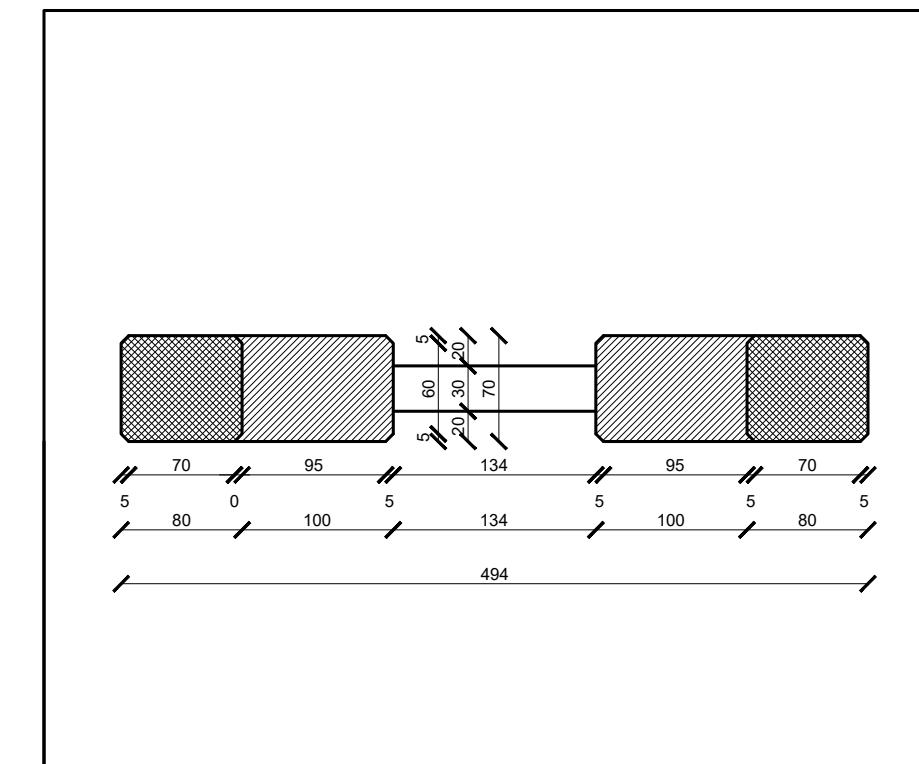
Presjek 1-1



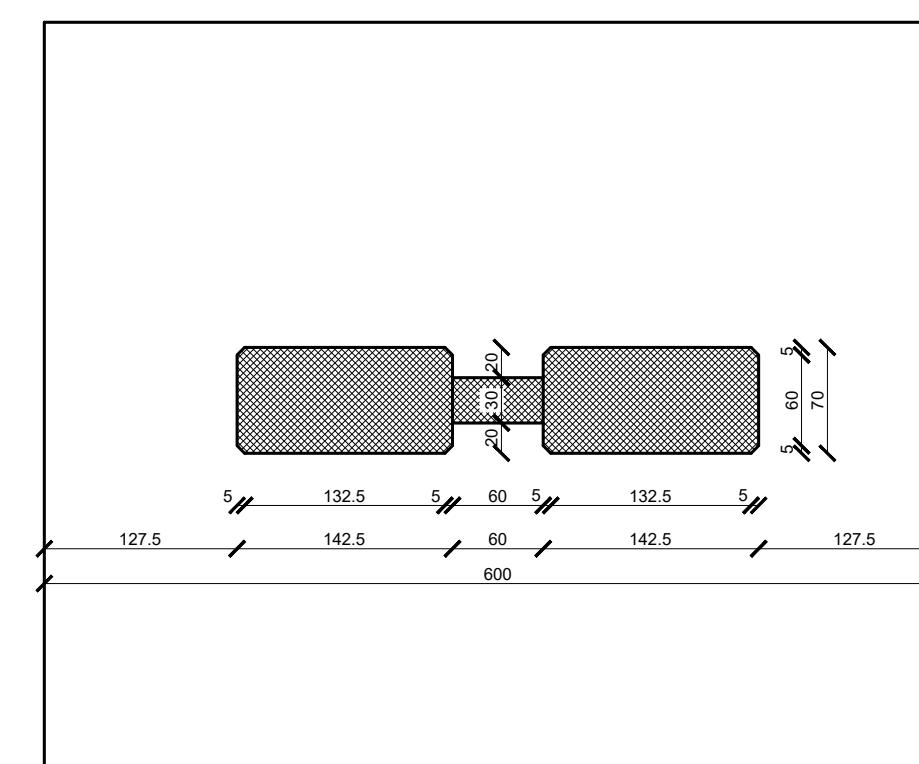
2



Presjek 3-3



Presjek 4-4

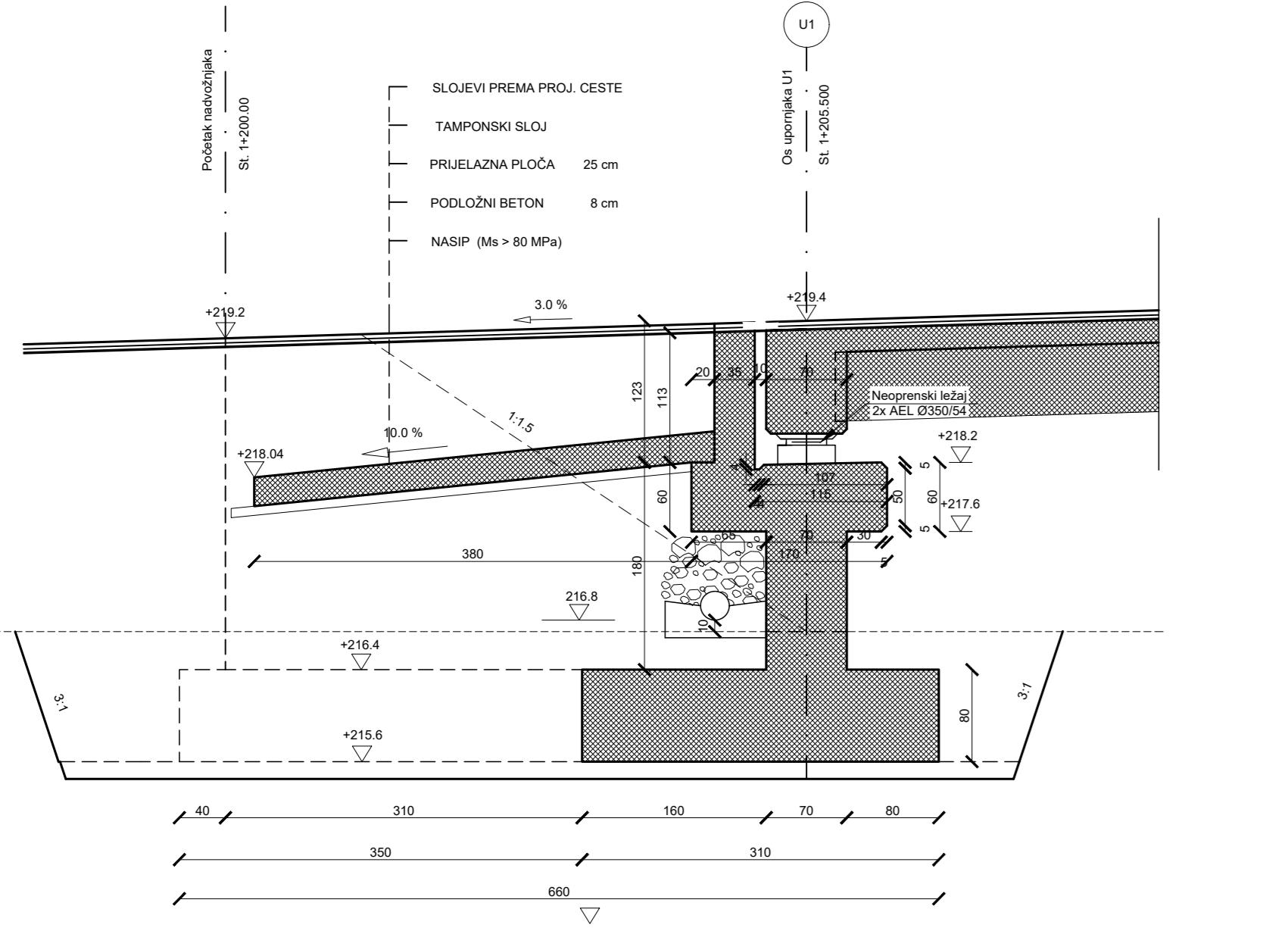


PLAN OPLATE STUPA

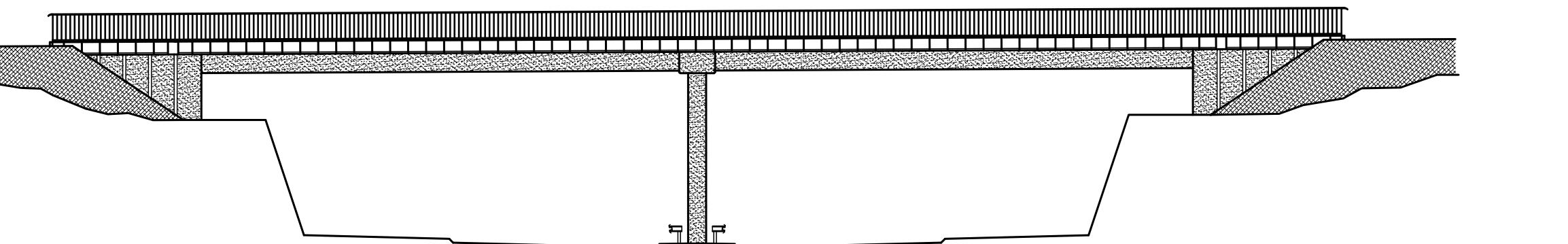
1:50

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI KULTURT 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 4630000	
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC			
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKT	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		VV-01	
SADRŽAJ:			
PLAN OPLATE STUPA			
PROJEKTANT: MARTIN KRNDELJ		MJERILO: 1:50	
		DATUM: lipanj 2023.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 6	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

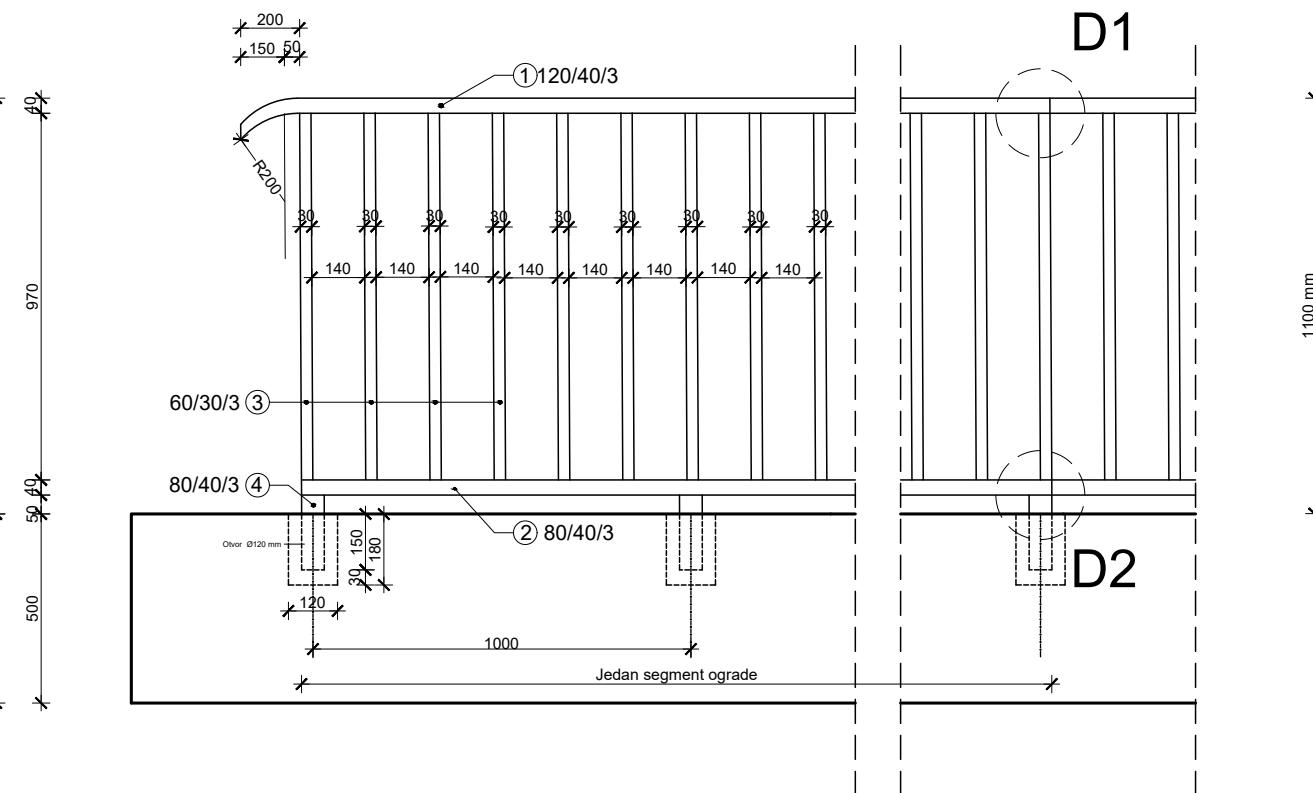
Presjek 2-2



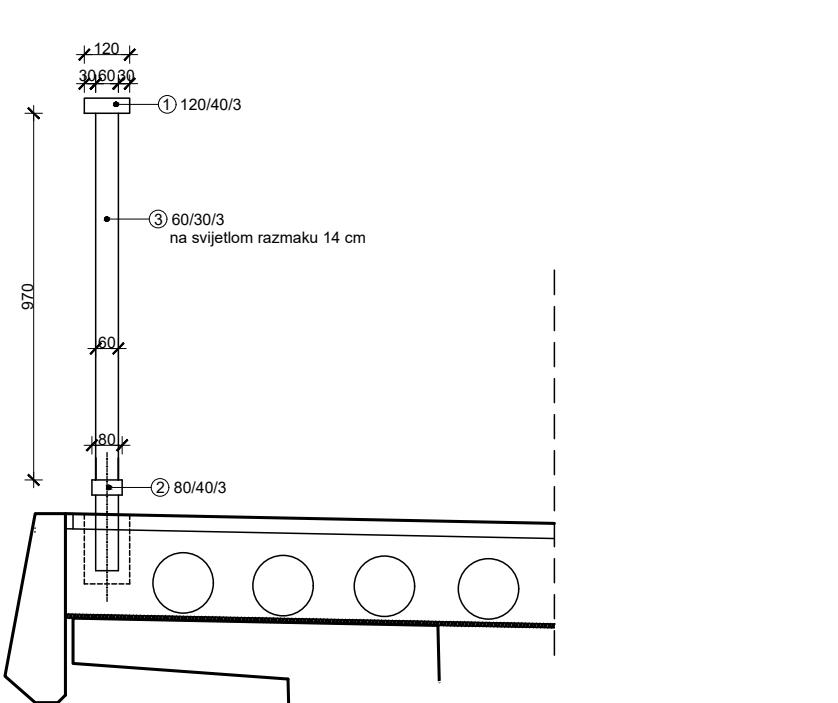
POGLED NA MOST
1:200



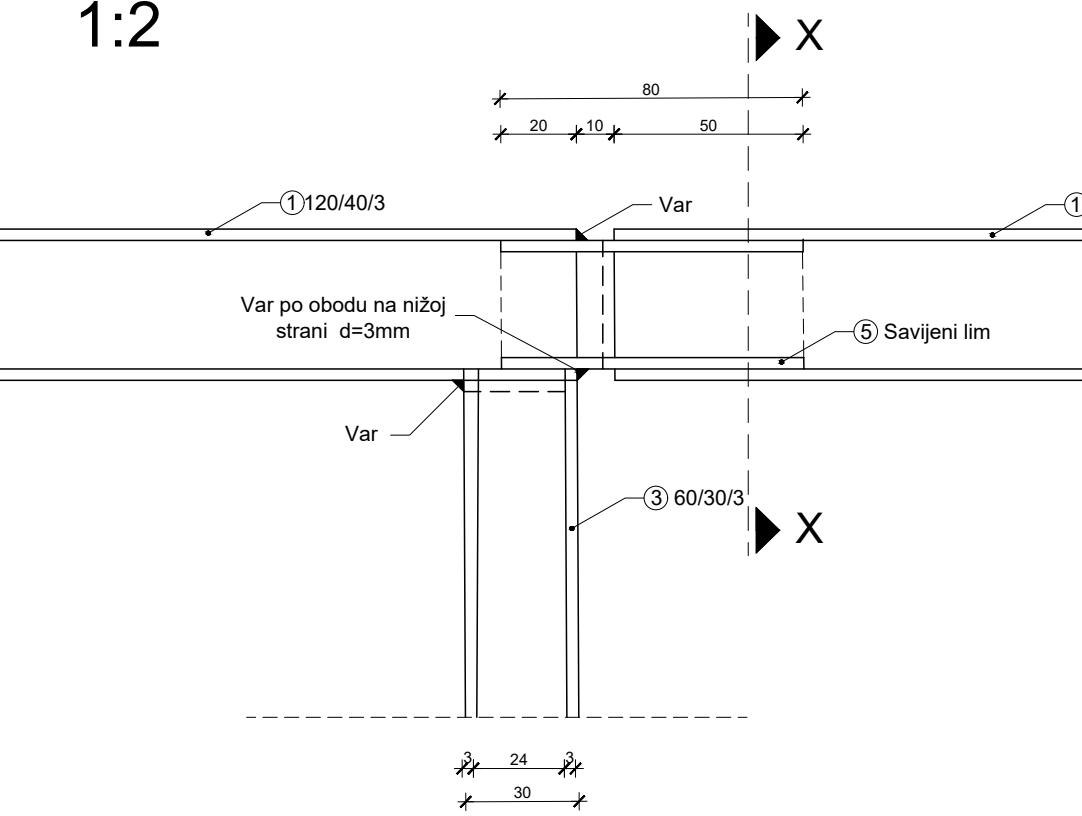
POGLED
1:20



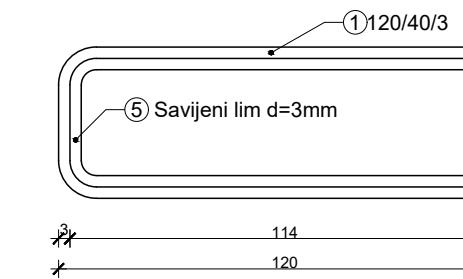
PRESJEK



DETALJ D1
1:2



PRESJEK X-X



DETALJI OGRADA
1:200 ; 1:20 ; 1:2

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

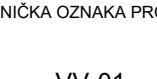
INVESTITOR / NARUČITELJ:
HAC d.o.o.
Vončinina 2
10000 Zagreb



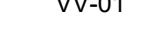
GRADEVINA:
Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik
Dionica: Prgomet-Dugopolje
Vijadukt ABC



VRSTA PROJEKTA:
Projekt konstrukcije

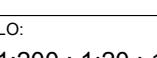


RAZINA PROJEKTA:
GLAVNI PROJEKT

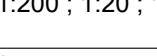


SADRŽAJ:
DETALJI OGRADA

PROJEKTANT: MARTIN KRNDELJ MJERILO:
1:200 ; 1:20 ; 1:2



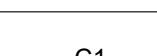
DATUM:
lipanj 2023.



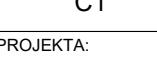
MAPA:
C1



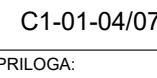
BROJ PROJEKTA:
C1-01-04/07



BROJ PRILOGA:
8



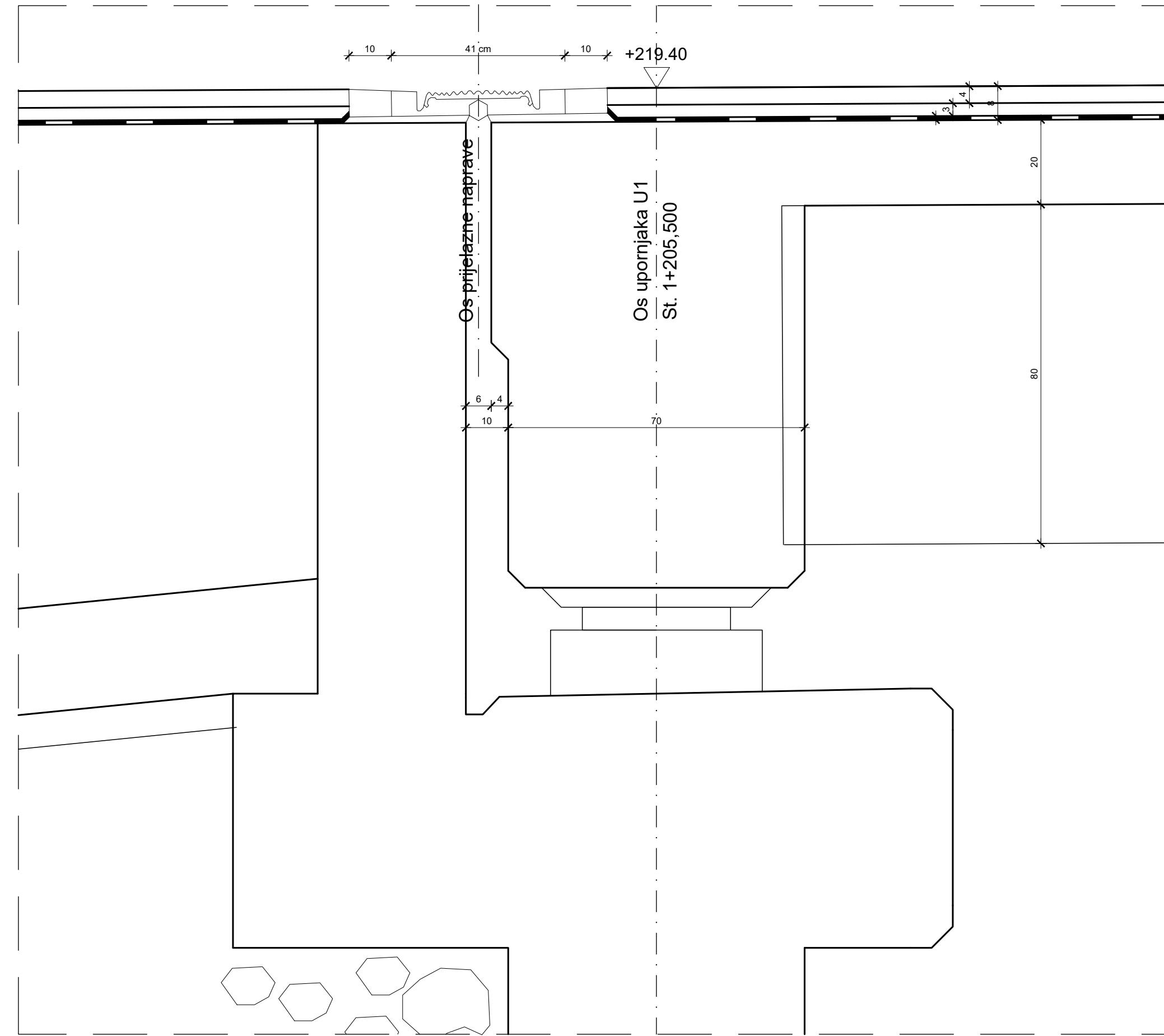
OZNAKA DOKUMENTA:
Most - predlozak.dwg



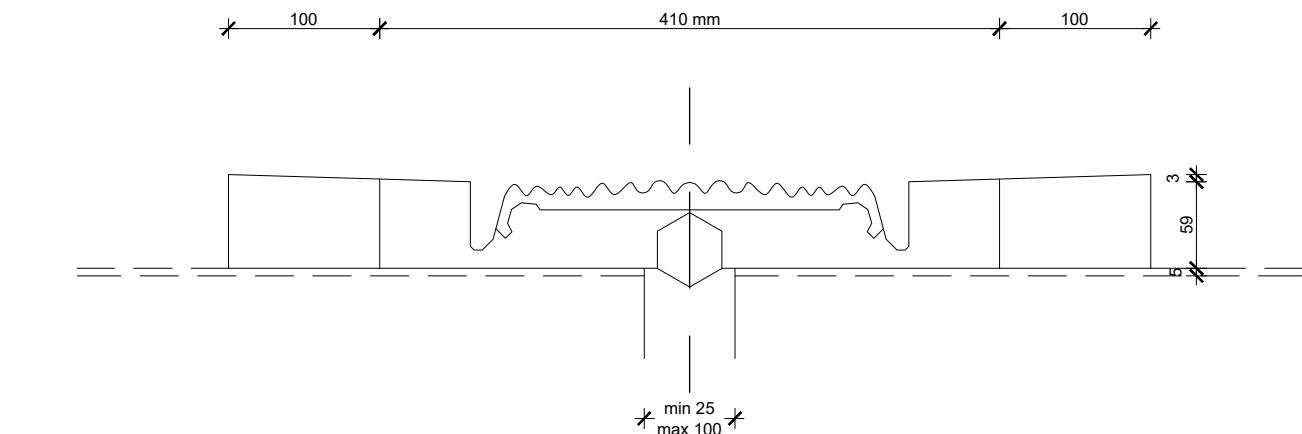
Most - predlozak.dwg



DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10



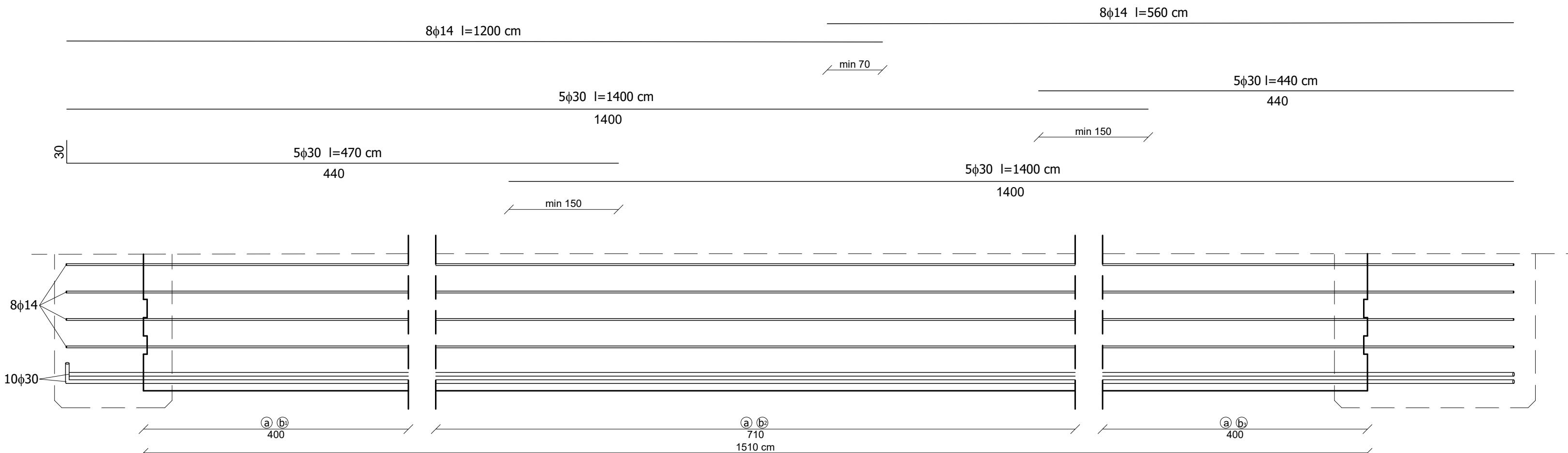
DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:5



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

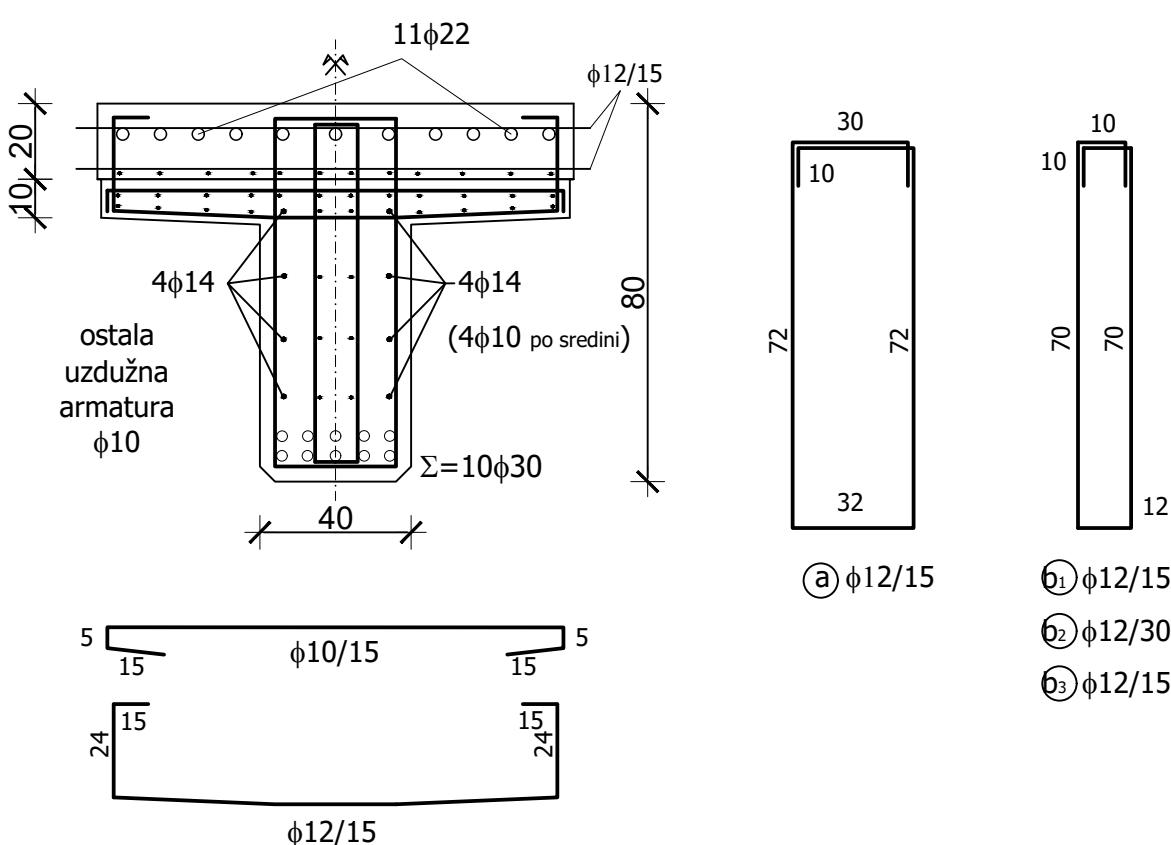
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10 ; 1:5	
PROJEKTANT: MARTIN KRNDLJ	MJERILO: 1:10 ; 1:5
	DATUM: lipanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 9
OZNAKA DOKUMENTA:	Most - predlozak.dwg

PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

POPREČNI PRESJEK NOSAČA



INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRADEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; 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: PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA	
PROJEKTANT: MARTIN KRNDLJ	MJERILO: 1:20
	DATUM: lipanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 10
OZNAKA DOKUMENTA:	Most - predlozak.dwg