

Projekt tipskog nadvožnjaka

Šišević, Helena

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:123:326753>

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

Helena Šišević

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 jednak raspona (16 m) i polumontažne je izvedbe. Stup između dva polja projektiran je kao "V"stup. Niveleta nadvožnjaka je oko 9 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 consist of two equal span (16 m). Middle pier is V-shaped. Elevation of the overpass is cca. 9 m above highway elevation and therefore leaves enough space for traffic beneath the overpass. The work includes the calculation of the longitudinally, transversely span 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: **Helena Šišević**
JMBAG: **0083225675**
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 autoseste. 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	2
1.1. OPĆENITO	2
1.2. NOSIVA KONSTRUKCIJA	2
1.3. OPREMA I JOŠ NEKA RJEŠENJA	4
2. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG RASPONSKOG NOSAČA	7
2.1. PREDGOVOR	7
2.2. PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA PRIJE SPREZANJA S KOLNIČKOM PLOČOM	8
2.3. NUMERIČKI MODEL	14
2.4. OPTEREĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA	19
2.5. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA S PLOČOM	32
2.6. ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE	37
2.7. 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	45
6. LITERATURA	46

1. TEHNIČKI OPIS

A. Općenito

Nadvožnjak "Split" omogućava prijelaz lokalne ceste preko autocese. Os lokalne ceste, odnosno os nadvožnjaka, siječe os autocese pod kutom 90° . Na mjestu prijelaza autosesta je u usjeku ~ 8.00 m.

Nadvožnjak ima dva raspona veličine $16 + 16 = 32$ m, sa stupom lociranim u osi autocese. U odnosu na os lokalne ceste, početak objekta je na ST $0+000.00$ i završetak na ST $0+044.74$, pa ukupna duljina nadvožnjaka iznosi 44.74 m.

U poprečnoj dispoziciji objekt ima dvije prometne trake širine po 4.17 m, te dvije uzdignute pješačke staze širine po 0.9 m i prostore širine od po 0.25 m za smještaj ograda. Širina kolnika na objektu iznosi 8.34 m, širina objekta između ograda iznosi 10.14 m, dok ukupna širina nadvožnjaka iznosi 10.64 m. Kolnik ima jednostrešni poprečni nagib od 2% , kao i pješačke staze uzdignute za 0.20 m iznad razine kolnika.

B. Nosiva konstrukcija

B.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 0.6 m. S monolitnom pločom iznad njih debljine 0.20 m, ukupna visina ovih nosača iznosi 0.8 m. Rubni nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.8 m.

Širina gornje pojasnice unutrašnjih nosača iznosi 1.23 m, dok je širina gornje pojasnice rubnih nosača 1.44 m. Širina hrbita 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 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 0.8 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 0.93 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.

B.2 Stup

Predviđen je relativno jednostavan i racionalan stup, s naglaskom na njegovo oblikovanje. Visine stupa u osi iznosi 8.85 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 podlage izvesti sloj podbetona (C12/15) debljine 0.15 m.

B.3 Upornjaci

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

C. Oprema i još neka rješenja

C.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.

C.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.

C.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.

C.4 Prijelazne naprave

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

C.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 rasporskih nosača, njihovo odizanje i izmjena ležajeva.

C.6 Odvodnja

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

C.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 ovise ukupni estetski dojam objekta.

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

C.8 Vođenje elektro i TT instalacija

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

C.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 atmosferilja, uz primjeran izgled i uklapanje u okoliš.

C.10 Uređenje okoliša

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

C.11 Probno opterećenje

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

C.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 dostačne sigurnosti građevine.

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

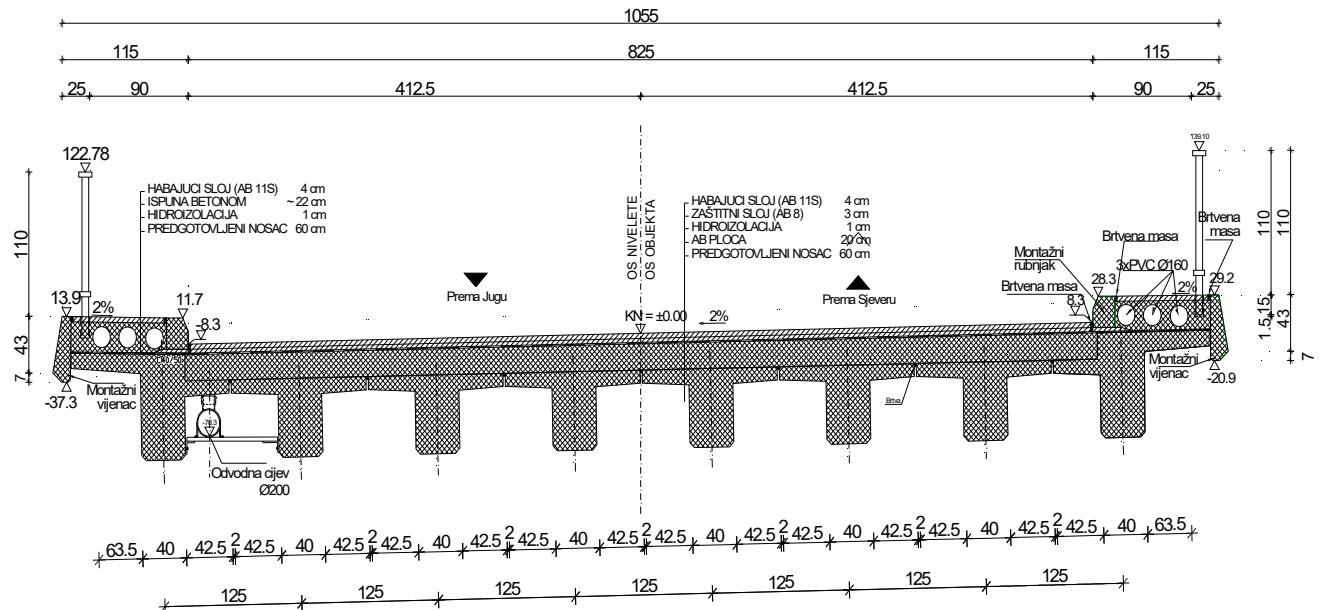
Pri dimenzioniranju pojedinih elemenata konstrukcije, dio sila je određen u skladu s teorijom preraspodjele (adaptacije), a sva su dimenzioniranja provedena prema graničnim stanjima.

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

2.2 PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA

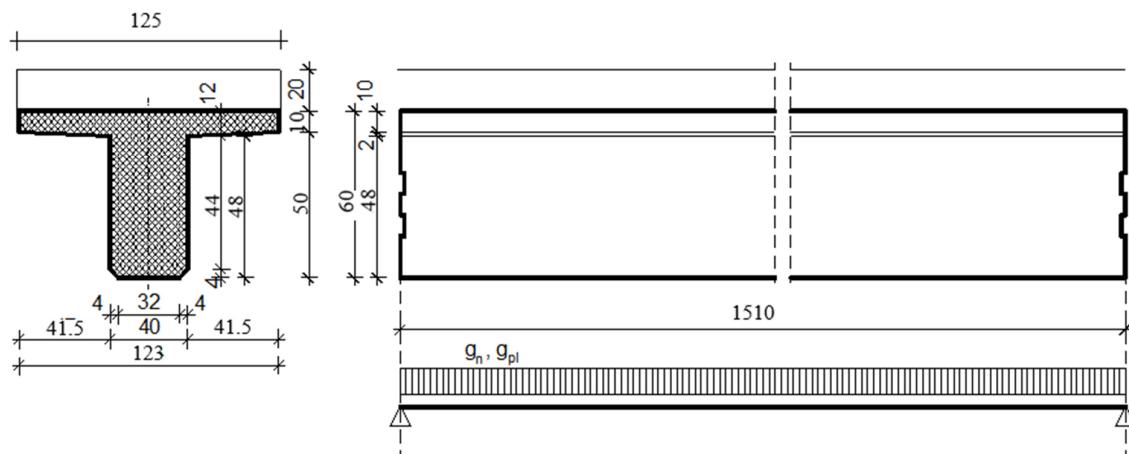
STANJE PRIJE SPREZANJA NOSAČA S KOLNIČKOM PLOČOM

- POPREČNI PRESJEK RASPONSKE KONSTRUKCIJE



Slika 1. Poprečna dispozicija mosta

- UZDUŽNA I POPREČNA DISPOZICIJA JEDNOG NOSAČA



Slika 2. Uzdužna i poprečna dispozicija jednog nosača

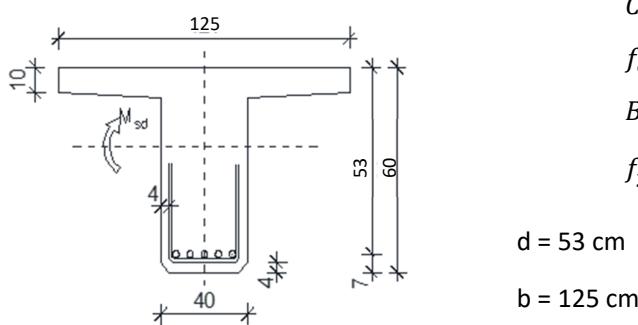
$$A_n = 0.323 m^2$$

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

Sile od vlastite težine nosača	Sile od težine kolničke ploče (jedan nosač)
$g_n = 0.323 \cdot 25.5 = 8.22 \text{ kN/m}'$ $R_{g1}^A = R_{g1}^B = \frac{g_n \cdot l}{2} = \frac{8.22 \cdot 15.10}{2} = 62.06 \text{ kN}$ $M_{g1}^{l/2} = \frac{g_n \cdot l^2}{8} = \frac{8.22 \cdot 15.10^2}{8} = 234.28 \text{ kNm}$ $V_{g1} = R_{g1}^A = 62.06 \text{ kN}$	$g_{pl} = 0.20 \cdot 1.25 \cdot 25.5 = 6.38 \text{ kN/m}'$ $R_{g2}^A = R_{g2}^B = \frac{g_{pl} \cdot l}{2} = \frac{6.38 \cdot 15.10}{2} = 48.13 \text{ kN}$ $M_{g2}^{l/2} = \frac{g_{pl} \cdot l^2}{8} = \frac{6.38 \cdot 15.10^2}{8} = 181.84 \text{ kNm}$ $V_{g2} = R_{g2}^A = 48.13 \text{ kN}$

Dimenzioniranje za fazu prije sprezanja nosača i ploče

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C\ 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 35.0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

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

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

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450.0}{1.15} = 392.3 \text{ MPa}$$

$$M_{g1} = 234.28 \text{ kNm}; \quad M_{g2} = 181.84 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot (M_{g1} + M_{g2}) = 1.35 \cdot (234.28 + 181.84) = 561.76 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{561.76 \cdot 100}{125 \cdot 53^2 \cdot 2.67} = 0.060$$

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

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

$$x = \xi \cdot d = 0.145 \cdot 53 = 7.69 \text{ cm} \approx h_{pl} = 8 \text{ cm}$$

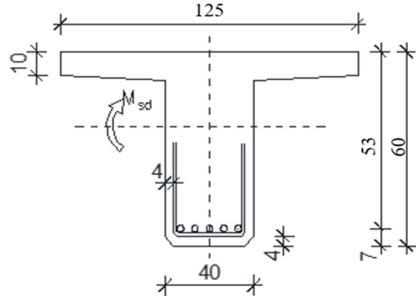
$$A_{s1,1} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{561.76 \cdot 100}{0.947 \cdot 53 \cdot 39.2} = 28.55 \text{ cm}^2$$

Lom preko armature $\varepsilon_s = 10.0 \%$									
ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\xi=z/d$	α_1	k_d	μ_{eds}	ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000	0.1	10.0	0.010
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001	0.2	10.0	0.020
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.695	0.002	0.3	10.0	0.029
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.988	0.003	0.4	10.0	0.038
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.569	0.005	0.5	10.0	0.048
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007	0.6	10.0	0.057
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009	0.7	10.0	0.065
0.8	20.0	0.038	0.987	0.011	9.457	0.011	0.8	10.0	0.074
0.9	20.0	0.043	0.985	0.014	8.451	0.014	0.9	10.0	0.083
1.0	20.0	0.048	0.983	0.017	7.765	0.017	1.0	10.0	0.091
1.1	20.0	0.052	0.982	0.020	7.154	0.020	1.1	10.0	0.099
1.2	20.0	0.057	0.980	0.023	6.647	0.023	1.2	10.0	0.107
1.3	20.0	0.061	0.978	0.026	6.221	0.026	1.3	10.0	0.115
1.4	20.0	0.065	0.977	0.030	5.858	0.029	1.4	10.0	0.123
1.5	20.0	0.070	0.975	0.033	5.546	0.033	1.5	10.0	0.130
1.6	20.0	0.074	0.973	0.037	5.275	0.036	1.6	10.0	0.138
1.7	20.0	0.078	0.971	0.041	5.038	0.039	1.7	10.0	0.145
1.8	20.0	0.083	0.970	0.044	4.830	0.043	1.8	10.0	0.153
1.9	20.0	0.087	0.968	0.048	4.646	0.046	1.9	10.0	0.160
2.0	20.0	0.091	0.966	0.052	4.483	0.050	2.0	10.0	0.167
2.1	20.0	0.095	0.964	0.055	4.338	0.053	2.1	10.0	0.174
2.2	20.0	0.099	0.962	0.059	4.207	0.056	2.2	10.0	0.180
2.3	20.0	0.103	0.960	0.060	4.090	0.060	2.3	10.0	0.187
2.4	20.0	0.107	0.958	0.066	3.983	0.063	2.4	10.0	0.194
2.5	20.0	0.111	0.957	0.069	3.885	0.066	2.5	10.0	0.200
2.6	20.0	0.115	0.955	0.073	3.795	0.069	2.6	10.0	0.206
2.7	20.0	0.119	0.953	0.076	3.713	0.073	2.7	10.0	0.213
2.8	20.0	0.123	0.951	0.080	3.636	0.076	2.8	10.0	0.219
2.9	20.0	0.127	0.949	0.083	3.565	0.079	2.9	10.0	0.225
3.0	20.0	0.130	0.947	0.086	3.499	0.082	3.0	10.0	0.231
3.1	20.0	0.134	0.945	0.090	3.437	0.085	3.1	10.0	0.237
3.2	20.0	0.138	0.944	0.093	3.379	0.088	3.2	10.0	0.242
3.3	20.0	0.142	0.942	0.096	3.325	0.090	3.3	10.0	0.248
3.4	20.0	0.145	0.940	0.099	3.274	0.093	3.4	10.0	0.254
3.5	20.0	0.149	0.938	0.102	3.225	0.096	3.5	10.0	0.259

Lom preko armature $\varepsilon_s = 20.0 \%$									
ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\xi=z/d$	α_1	k_d	μ_{eds}	ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000	0.1	10.0	0.010
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001	0.2	10.0	0.020
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.695	0.002	0.3	10.0	0.029
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.988	0.003	0.4	10.0	0.038
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.569	0.005	0.5	10.0	0.048
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007	0.6	10.0	0.057
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009	0.7	10.0	0.065
0.8	20.0	0.038	0.987	0.011	9.457	0.011	0.8	10.0	0.074
0.9	20.0	0.043	0.985	0.014	8.451	0.014	0.9	10.0	0.083
1.0	20.0	0.048	0.983	0.017	7.765	0.017	1.0	10.0	0.091
1.1	20.0	0.052	0.982	0.020	7.154	0.020	1.1	10.0	0.099
1.2	20.0	0.057	0.980	0.023	6.647	0.023	1.2	10.0	0.107
1.3	20.0	0.061	0.978	0.026	6.221	0.026	1.3	10.0	0.115
1.4	20.0	0.065	0.977	0.030	5.858	0.029	1.4	10.0	0.123
1.5	20.0	0.070	0.975	0.033	5.546	0.033	1.5	10.0	0.130
1.6	20.0	0.074	0.973	0.037	5.275	0.036	1.6	10.0	0.138
1.7	20.0	0.078	0.971	0.041	5.038	0.039	1.7	10.0	0.145
1.8	20.0	0.083	0.970	0.044	4.830	0.043	1.8	10.0	0.153
1.9	20.0	0.087	0.968	0.048	4.646	0.046	1.9	10.0	0.160
2.0	20.0	0.091	0.966	0.052	4.483	0.050	2.0	10.0	0.167
2.1	20.0	0.095	0.964	0.055	4.338	0.053	2.1	10.0	0.174
2.2	20.0	0.099	0.962	0.059	4.207	0.056	2.2	10.0	0.180
2.3	20.0	0.103	0.960	0.060	4.090	0.060	2.3	10.0	0.187
2.4	20.0	0.107	0.958	0.066	3.983	0.063	2.4	10.0	0.194
2.5	20.0	0.111	0.957	0.069	3.885	0.066	2.5	10.0	0.200
2.6	20.0	0.115	0.955	0.073	3.795	0.069	2.6	10.0	0.206
2.7	20.0	0.119	0.953	0.076	3.713	0.073	2.7	10.0	0.213
2.8	20.0	0.123	0.951	0.080	3.636	0.076	2.8	10.0	0.219
2.9	20.0	0.127	0.949	0.083	3.565	0.079	2.9	10.0	0.225
3.0	20.0	0.130	0.947	0.086	3.499	0.082	3.0	10.0	0.231
3.1	20.0	0.134	0.945	0.090	3.437	0.085	3.1	10.0	0.237
3.2	20.0	0.138	0.944	0.093	3.379	0.088	3.2	10.0	0.242
3.3	20.0	0.142	0.942	0.096	3.325	0.090	3.3	10.0	0.248
3.4	20.0	0.145	0.940	0.099	3.274	0.093	3.4	10.0	0.254
3.5	20.0	0.149	0.938	0.102	3.225	0.096	3.5	10.0	0.259

Lom preko armature $\varepsilon_s = 10.0 \%$									
ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$	$\xi=z/d$	α_1	k_d	μ_{eds}	ε_{c2} [%]	ε_{s1} [%]	$\xi=x/d$
0.1	20.0	0.005	0.998	0.000	69.409	0.000	0.1	10.0	0.010
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	35.119	0.001	0.2	10.0	0.020
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	23.695	0.002	0.3	10.0	0.029
0.4	20.0	0.020	0.993	0.003	17.988	0.003	0.4	10.0	0.038
0.5	20.0	0.024	0.992	0.005	14.569	0.005	0.5	10.0	0.048
0.6	20.0	0.029	0.990	0.007	12.293	0.007	0.6	10.0	0.057
0.7	20.0	0.034	0.988	0.009	10.670	0.009	0.7	10.0	0.065
0.8	20.0	0.038	0.987	0.011	9.457	0.011	0.8	10.0	0.074
0.9	20.0	0.043	0.985	0.014	8.451	0.014	0.9	10.0	0.083
1.0	20.0	0.048	0.983	0.017	7.765	0.017	1.0	10.0	0.091
1.1	20.0	0.052	0.982	0.020	7.154	0.020	1.1	10.0	0.099
1.2	20.0	0.057	0.980	0.023	6.647	0.023	1.2	10.0	0.107
1.3	20.0	0.061	0.978	0.026	6.221	0.026	1.3	10.0	0.115
1.4	20.0	0.065	0.977	0.030	5.858	0.029	1.4	10.0	0.123
1.5	20.0	0.070	0.975	0.033	5.546	0.033	1.5	10.0	0.130
1.6	20.0	0.074	0.973	0.037	5.275	0.036	1.6	10.0	0.138
1.7	20.0	0.078	0.971	0.041	5.038	0.039	1.7	10.0	0.145
1.8	20.0	0.083	0.970	0.044	4.830	0.043	1.8	10.0	0.153
1.9	20.0	0.087	0.968	0.048	4.646	0.046	1.9	10.0	0.160
2.0	20.0	0.091	0.966	0.052	4.483	0.050	2.0	10.0	0.167
2.1	20.0	0.095	0.964	0.055	4.338	0.053	2.1	10.0	0.174
2.2	20.0	0.099	0.962	0.059	4.207	0.056	2.2	10.0	0.180
2.3	20.0	0.103	0.960	0.060	4.090	0.060	2.3	10.0	0.187
2.4	20.0	0.107	0.958	0.066	3.983	0.063	2.4	10.0	0.194
2.5	20.0	0.111	0.957	0.069	3.885	0.066	2.5	10.0	0.200
2.6	20.0	0.115	0.955	0.073	3.795	0.069	2.6	10.0</td	

Dimenzioniranje na poprečnu silu



$$V_{g1} = 62.06 \text{ kN} \quad V_{g2} = 48.13 \text{ kN}$$

$$V_{sd} = \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2}) = 1.35 \cdot (62.06 + 48.13) = 148.76 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{530}} = 1.63 \leq 2.0 \rightarrow k = 1.63$$

$$k_1 = 0.15$$

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

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

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{28.55}{40 * 53} = 0.0135$$

$$V_{Rd,c} = \left[0.12 * 1.63 * (100 * 0.0135 * 40)^{1/3} + 0.15 * 0 \right] * 400 * 530$$

$$V_{Rd,c} = 156736.19 \text{ N} = 156.74 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća:

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

$$v_{min} = 0.035 * k^{3/2} * f_{ck}^{1/2} = 0.035 * 1.63^{3/2} * 40^{1/2} = 0.461$$

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

$$V_{Rd,c} \geq 0.461 * 400 * 530$$

$$V_{Rd,c} \geq 97944 \text{ N} = 97.944 \text{ kN}$$

$$V_{Ed,max} = V_{Ed} = 148.76 \text{ kN}$$

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

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

$$V_{Rd,max} = 0.5 * 0.504 * 400 * 530 * 26.67 = 1424818.08 \text{ N} = 1424.82 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

$$\frac{V_{Ed,max}}{V_{Rd,max}} = \frac{148.76}{1424.82} \approx 0.104 \rightarrow V_{Ed,max} = 0.104 V_{Rd,max}$$

$$s_{max} = \min(0.75 * d, 30 \text{ cm}) = \min(0.75 * 530 = 397.5 ; 30) \rightarrow s_{max} = 30 \text{ cm}$$

Potrebna računska poprečna armatura:

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

Odobrane minimalne spone: **Φ10/30** ($A_{sw} = 0.79 \text{ cm}^2$)

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

$$V_{Rd,s} = \frac{0.79}{30} * (0.9 * 53) * 39.13 * 2 = 98.30 \text{ kN}$$

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

Na mjestu maksimalne poprečne sile:

$$s_w \leq \frac{m * A_{sw} * f_{ywd} * z}{V_{Ed}} = \frac{2 * 0.79 * 39.13 * (0.9 * 53)}{148.76} = 19.82 \text{ cm}$$

Postaviti spone: **Φ10/15** ($A_{sw} = 0.79 \text{ cm}^2$)

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)	Cvrstoca na valjku	12	16	20	25	30	35	40	45	50
$f_{c,cub}$ (MPa)	Cvrstoca 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)	Posmicna cvrstoca	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	Racunska poprecna 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	Racunska poprecna 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 NUMERČKI 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.

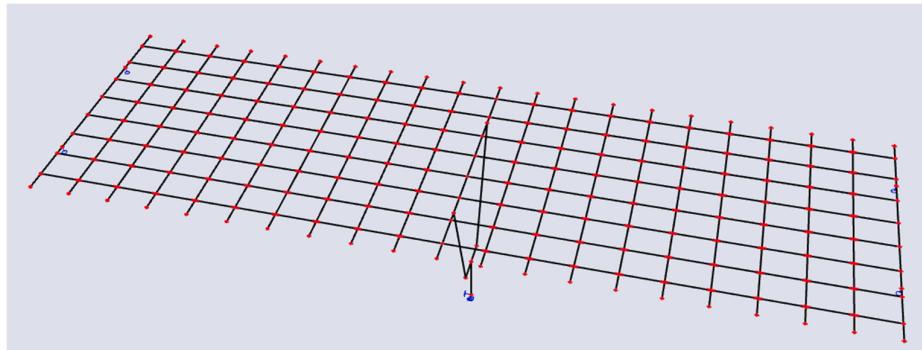
Gornji ustroj mosta modeliran je upinjanjem štapova u uzdužnom smjeru (koji predstavljaju uzdužni utjecaj montažnih grednih nosača spregnutih s AB pločom) sa štapovima u poprečnom smjeru (koji predstavljaju utjecaj AB ploče u poprečnom smjeru). Takvim načinom modeliranja postigli smo sustav nosača krutog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

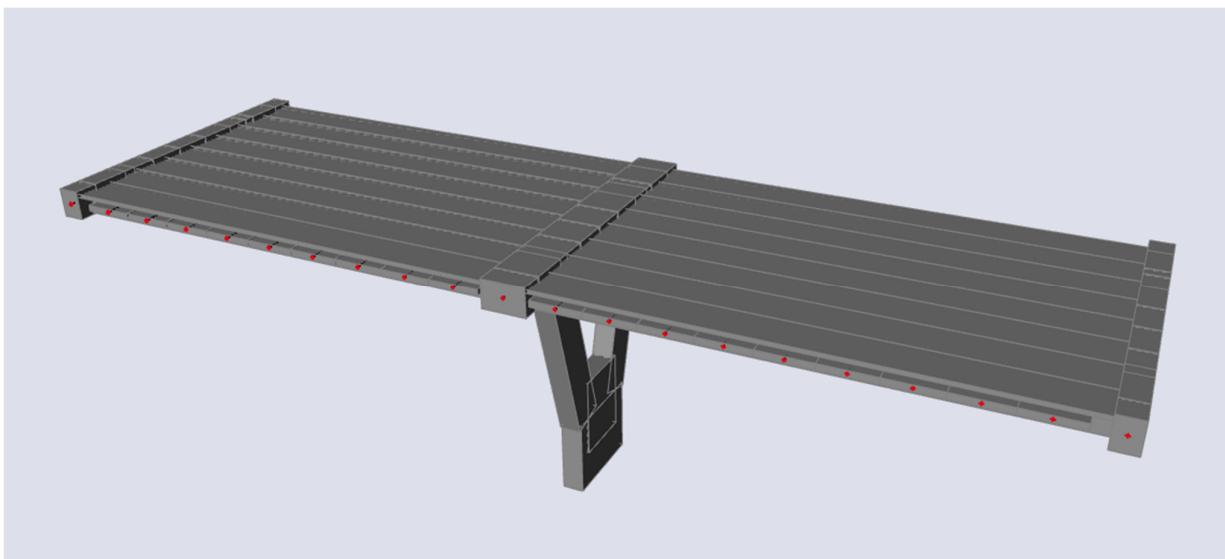
Modeliranje upornjaka nije potrebno jer je veza rasponske konstrukcije s upornjacima ostvarena preko ležajeva. Shodno tome modelirani su klizni ležajevi na pozicijama koje odgovaraju stvarnim pozicijama ležajeva na upornjacima.

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

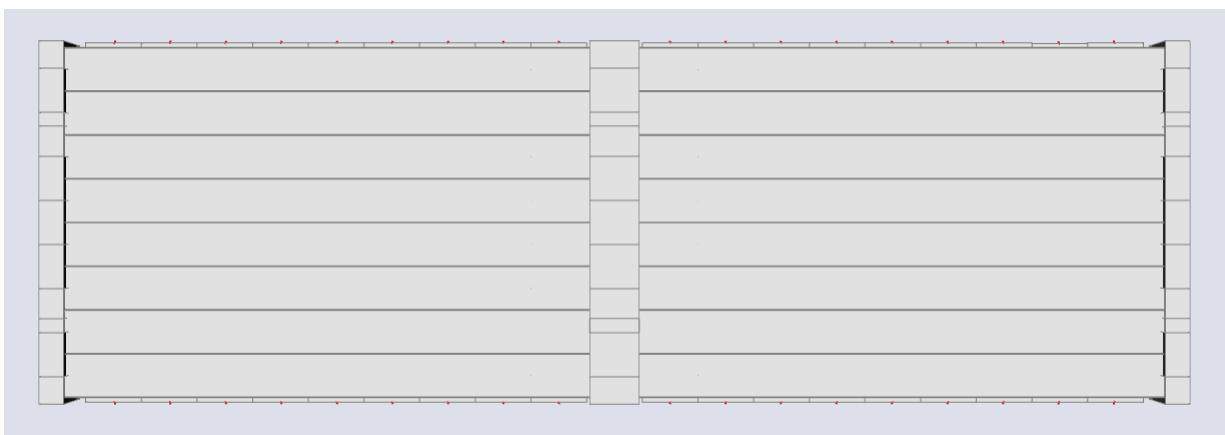
Osnovni gabariti proračunskog modela, svojstva materijala i poprečnih presjeka prikazani su u nastavku.



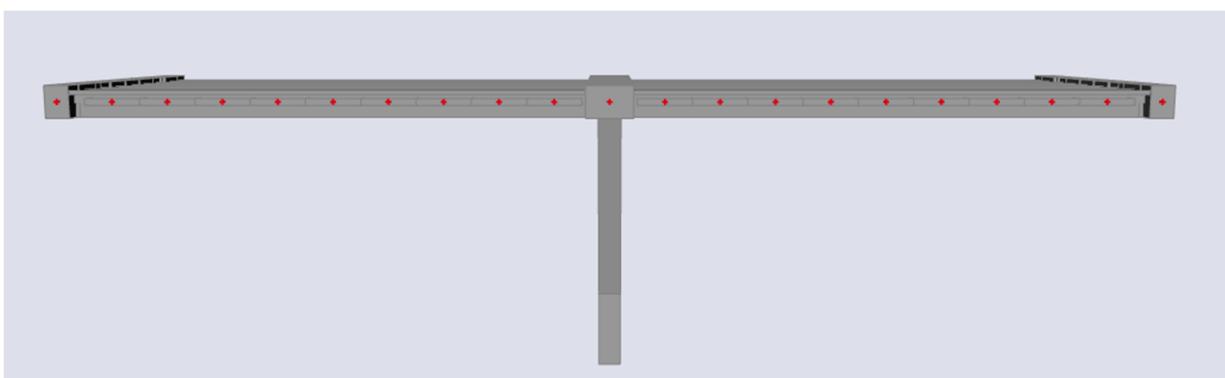
Slika 3. Prikaz numeričkog modela



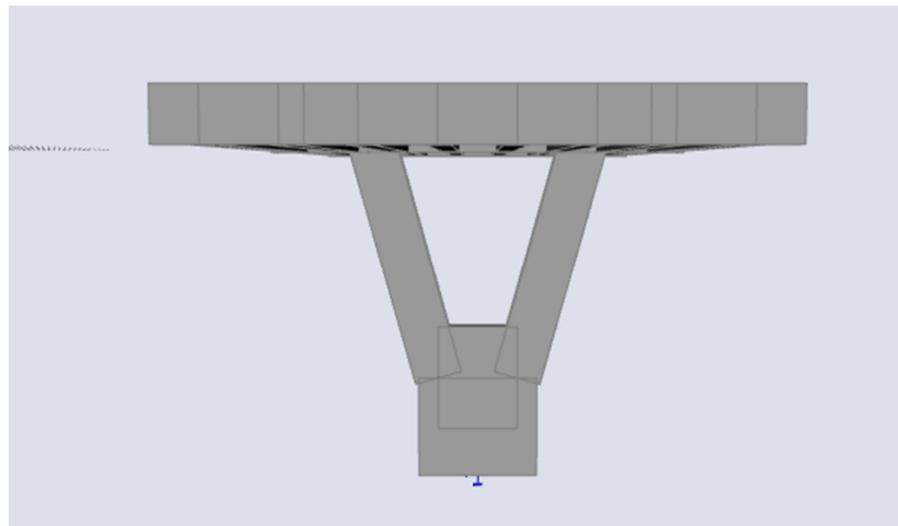
Slika 4. Prikaz renderiranog numeričkog modela



Slika 5. Tlocrt

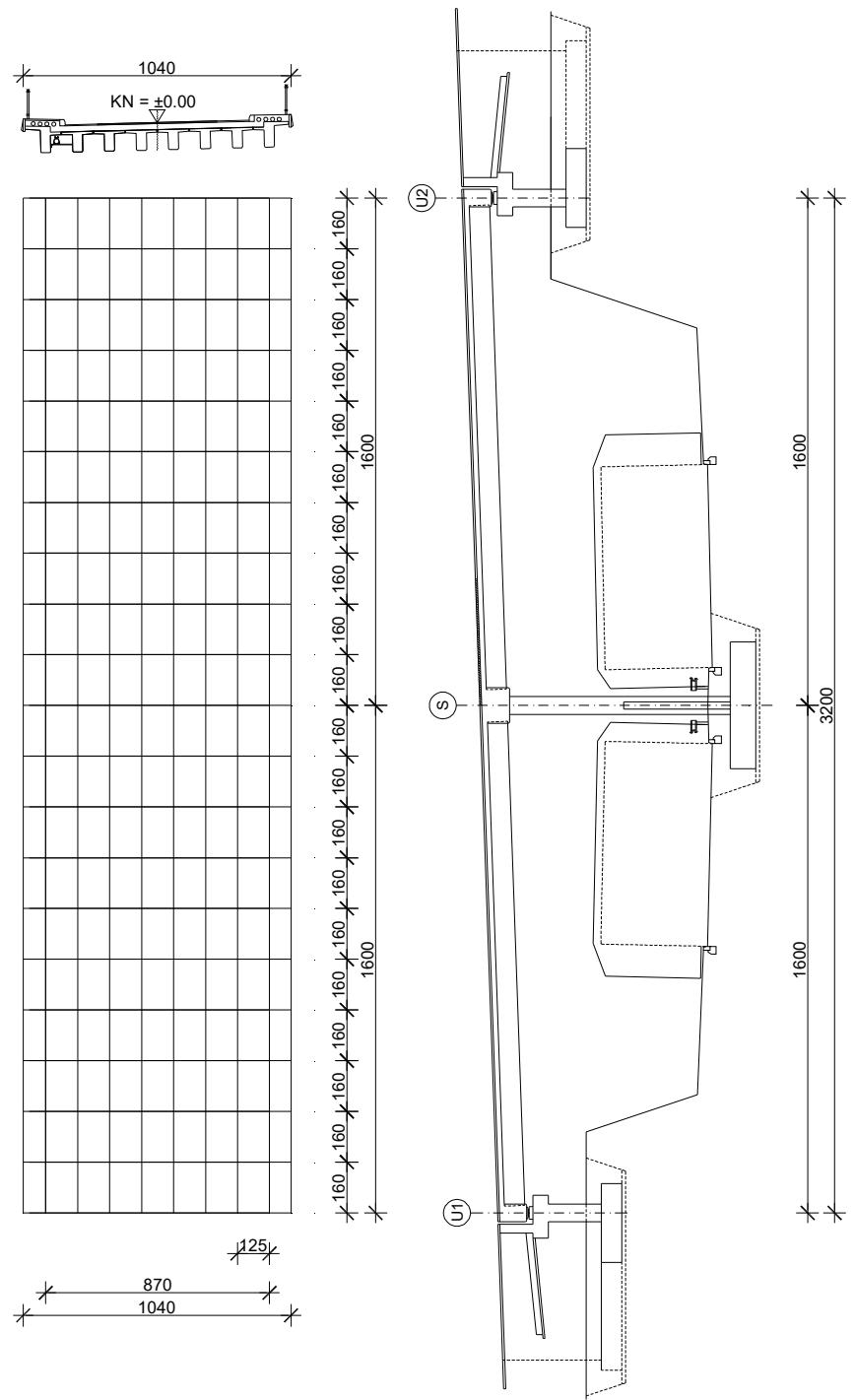


Slika 6. Pogled na most



Slika 7. Pogled na stup

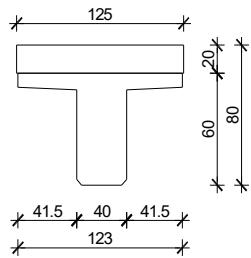
Za proračun rasponske konstrukcije na utjecaje ostalog stalnog tereta i prometnog opterećenja korišten je prostorni štapni model konstrukcije.



Slika 8. Prikaz proračunskog modela

Geometrijske karakteristike:

Raspontski nosac:



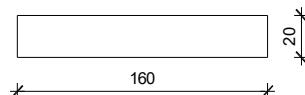
$$A = 0.563 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.054 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.017 \text{ m}^4$$

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

Kolnicka ploca:

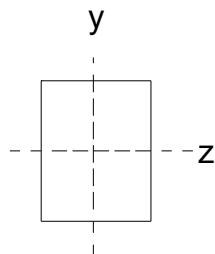


$$A = 0.32 \text{ m}^2$$

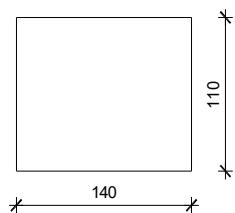
$$I_y = 0.0011 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0683 \text{ m}^4$$

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



Poprecni nosac - stup:



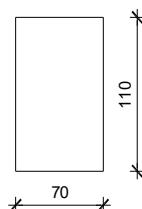
$$A = 1.54 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.156 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.252 \text{ m}^4$$

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

Poprecni nosac - upornjak:



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

$$I_y = 0.078 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.031 \text{ m}^4$$

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

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

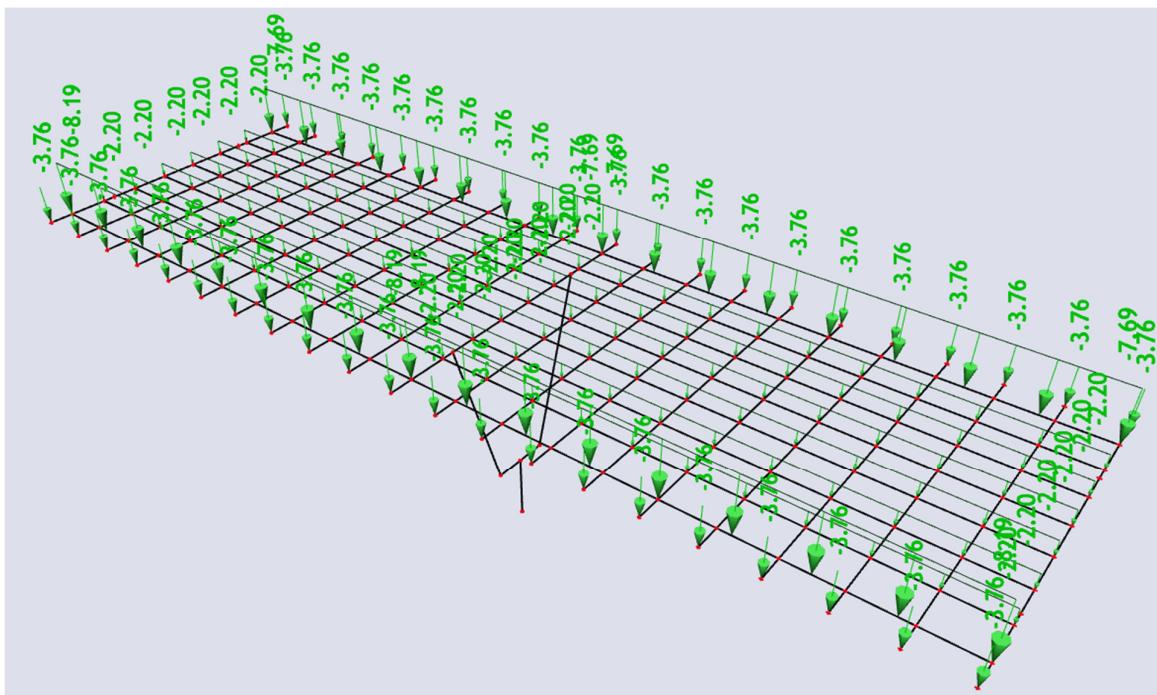
DODATNO STALNO OPTEREĆENJE

Sile od dodatnog stalnog opterećenja:

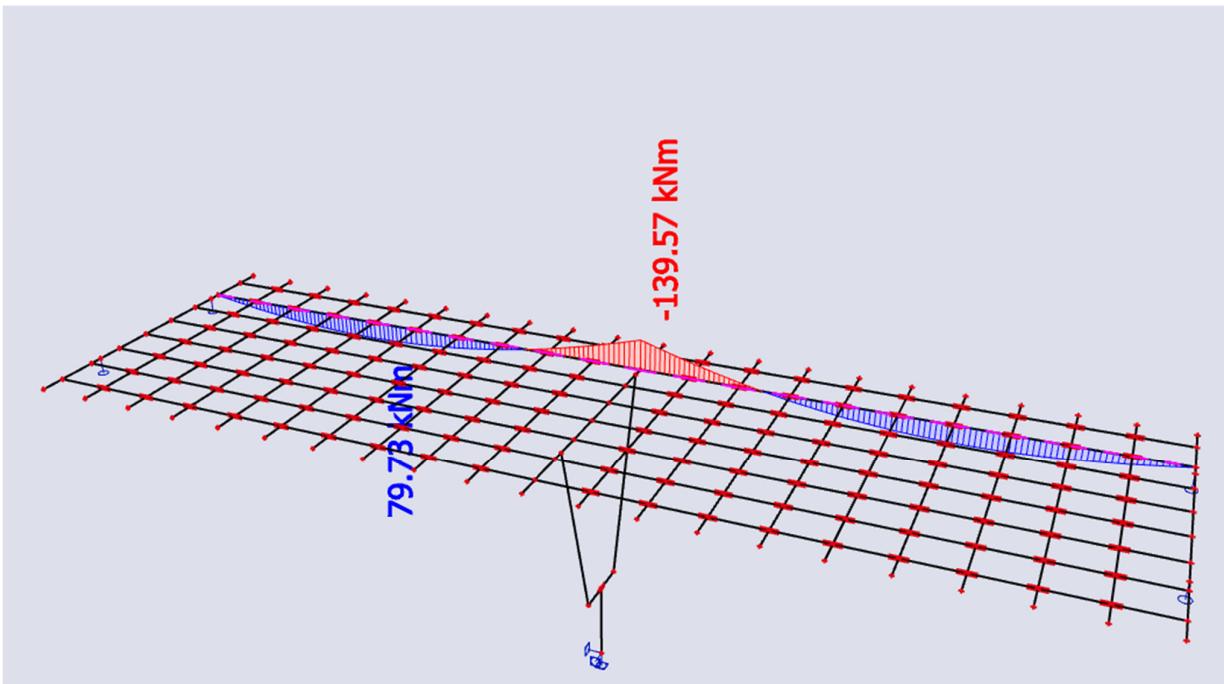
- Kolnički zastor $0,08 \cdot 22 = 1,76 \text{ kN/m}^2$
 - Pješačka staza $0,3 \cdot 25 = 7,5 \text{ kN/m}^2$
 - Ograda $= 0,65 \text{ kN/m}^2$
 - Cijev za odvodnju $= 0,5 \text{ kN/m}'$
 - Vijenac $= 1,5 \text{ kN/m}'$

Prepostavlja se da se ukupno opterećenje raspodjeljuje na uzdužne nosače:

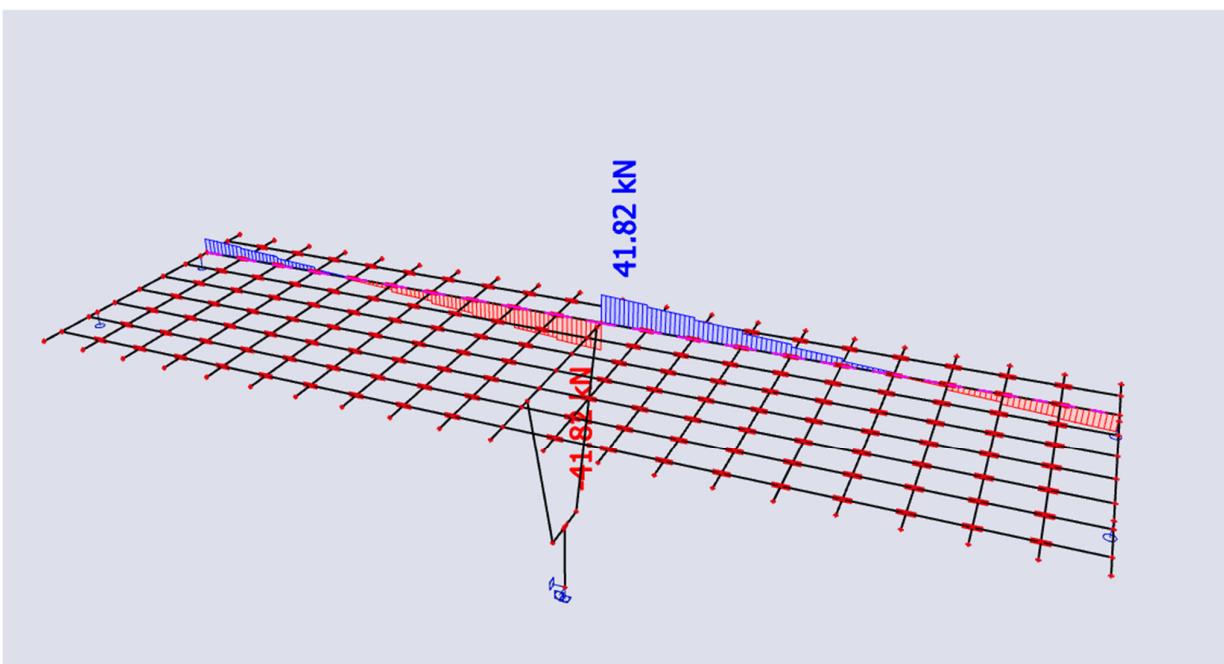
- Srednji nosač $1,76 \cdot 1,25 = 2,2 \text{ kN/m}'$
 - Krajnji nosač (lijevo) $7,5 \cdot (1,25 + 0,8) / 2 + 0,5 = 8,19 \text{ kN/m}'$
 - Krajnji nosač (desno) $7,5 \cdot (1,26 + 0,8) / 2 = 7,69 \text{ kN/m}'$
 - Rubovi $(1,5 + 0,65) \cdot 2,0 = 3,76 \text{ kN}$



Slika 10. Dodatno stalno opterećenje



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



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

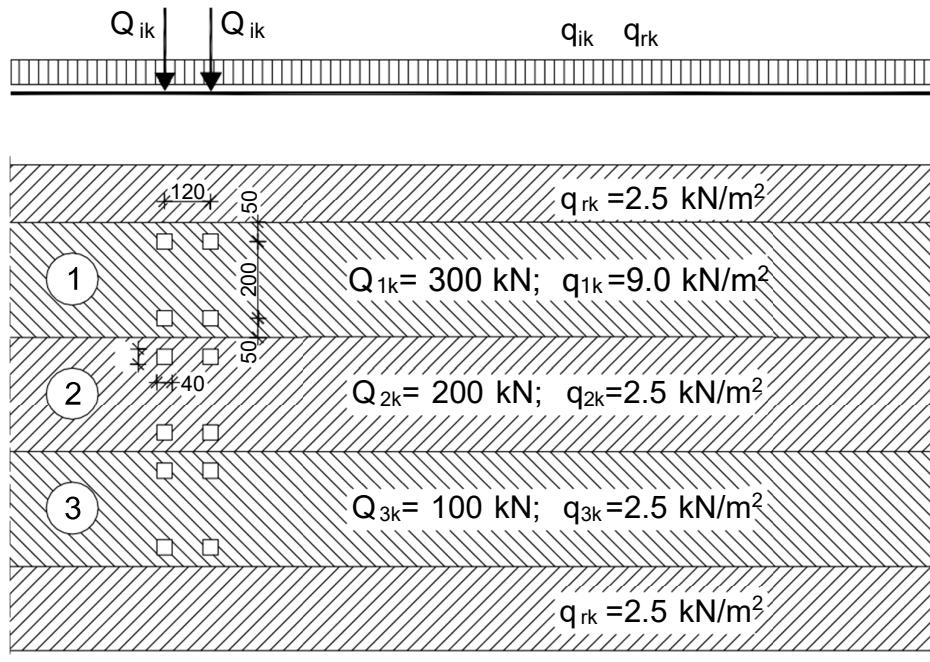
POKRETNO OPTEREĆENJE

Pokretna opterećenja na mostu zamjenjuju se tipskim 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 jena slici 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 13. Prikaz načina opterećivanja mosta pokretnim opterećenjem

Kontinuirano opterećenje uzdužnim nosačima (s lijeva na desno)

nosač 1: $q = 7.11 \text{ kN/m}'$

nosač 2,3: $q = 11.25 \text{ kN/m}'$

nosač 4: $q = 4.04 \text{ kN/m}'$

nosač 5,6,7: $q = 3.13 \text{ kN/m}'$

nosač 8: $q = 3.60 \text{ kN/m}'$

Koncentrirano sile od tipskog vozila

$$F_1 = 105.36 \text{ kN}$$

$$F_2 = 51.97 \text{ kN}$$

$$F_3 = 172.73 \text{ kN}$$

$$F_4 = 69.91 \text{ kN}$$

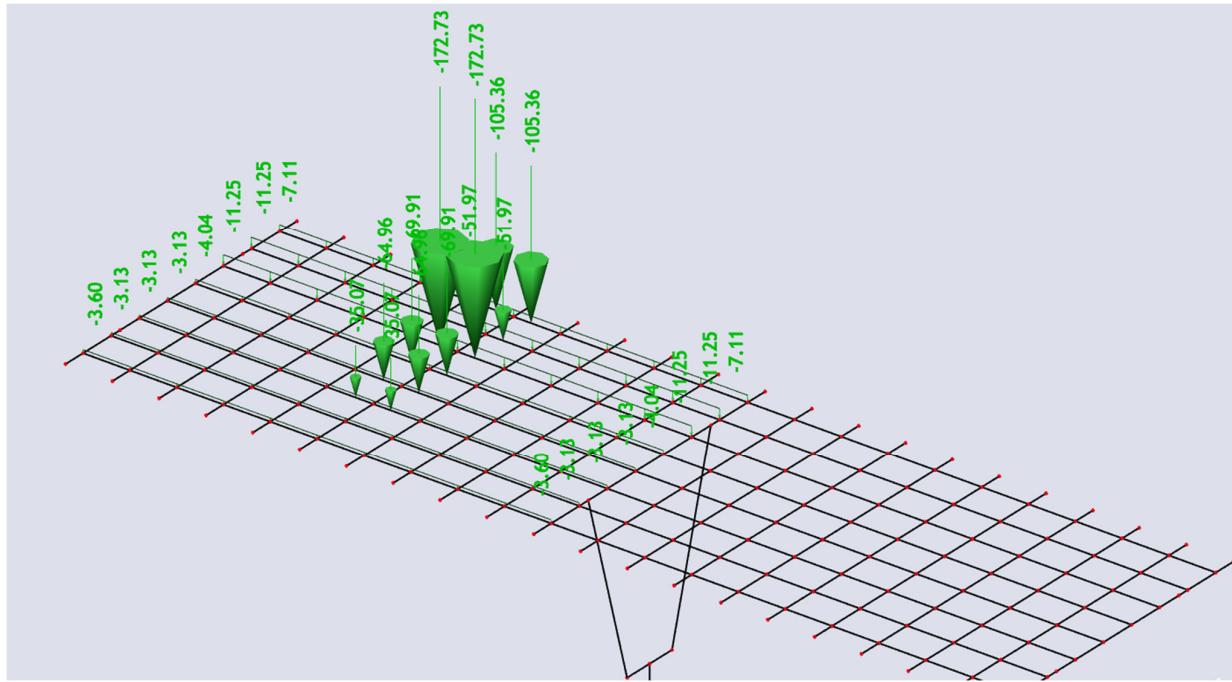
$$F_5 = 64.96 \text{ kN}$$

$$F_6 = 35.07 \text{ kN}$$

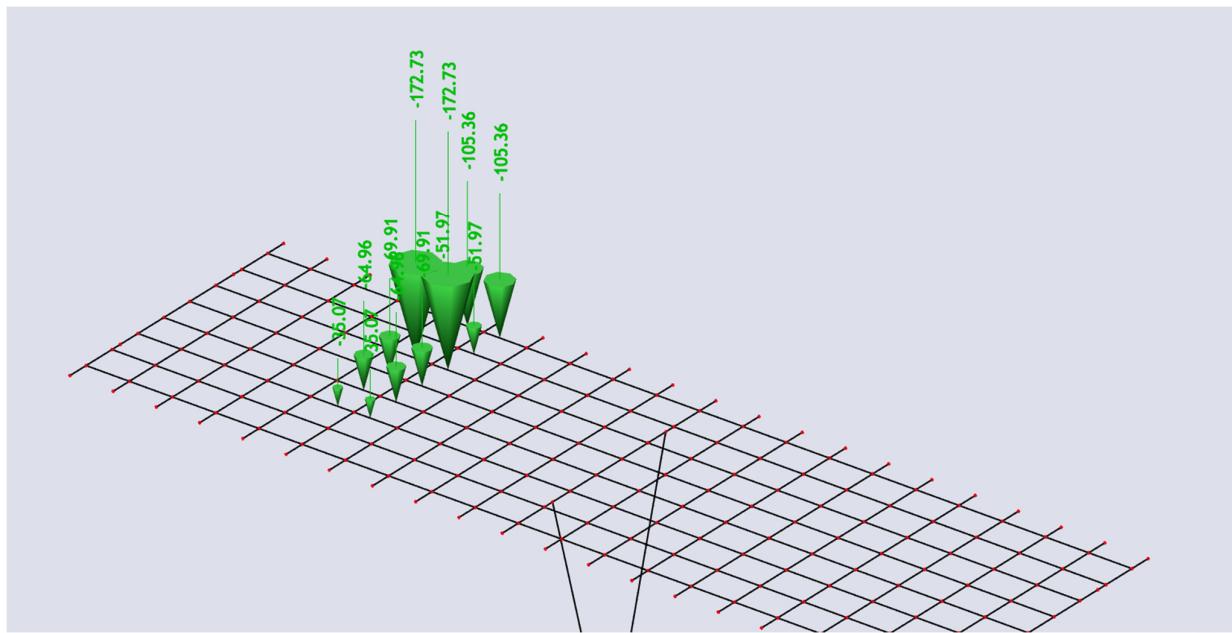
$$F_7 = 0.00 \text{ kN}$$

$$F_8 = 0.00 \text{ kN}$$

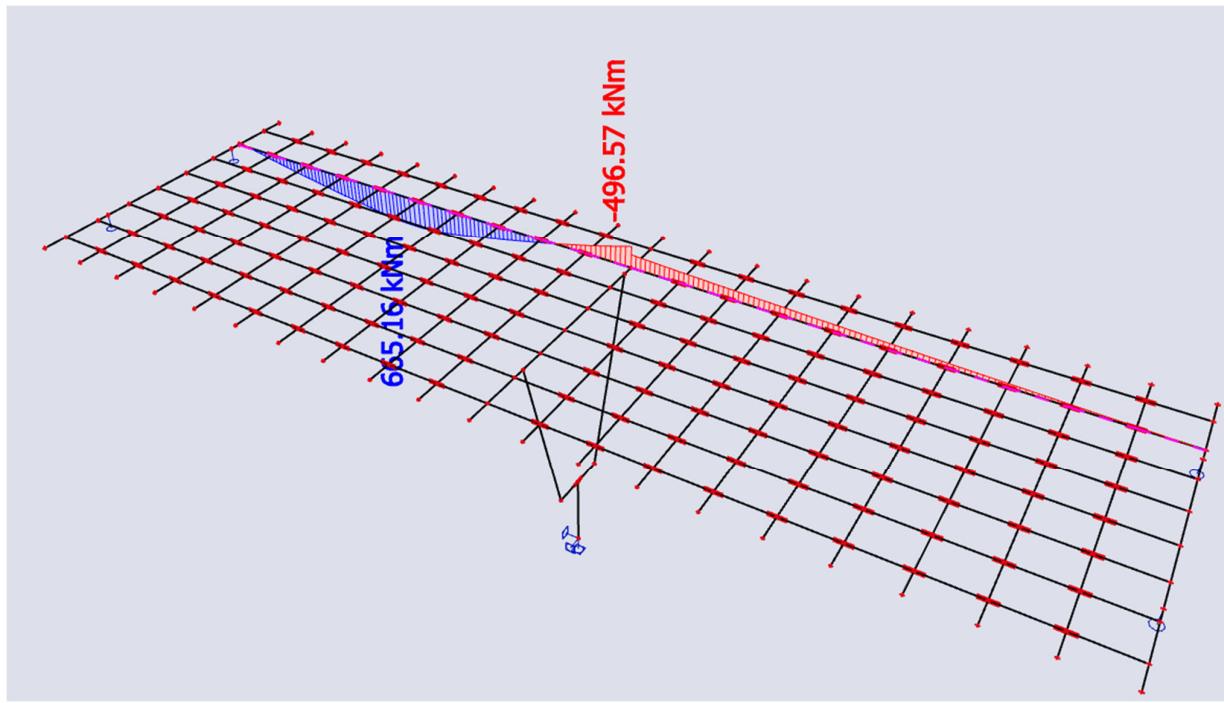
Pokretno opterećenje – maksimalni moment u prvom polju



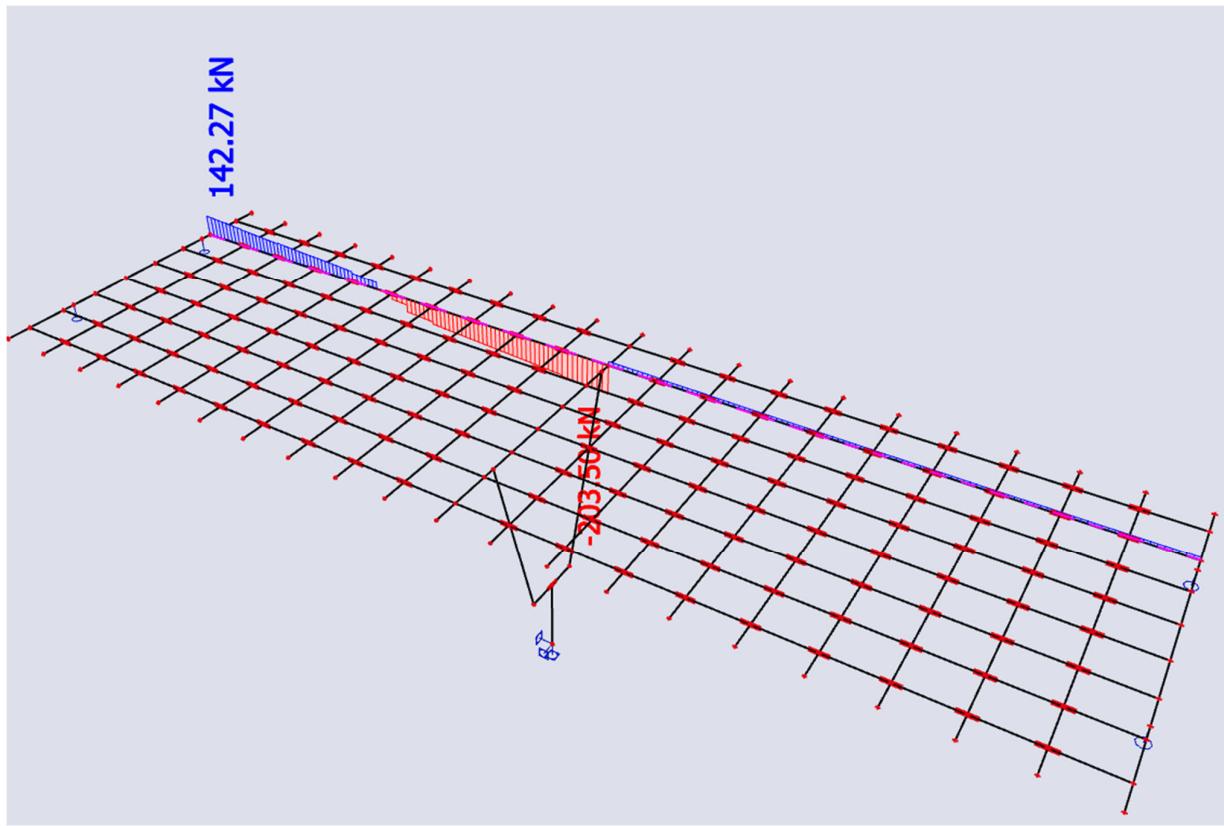
Slika 14. Pokretno opterećenje za maksimalni moment u prvom polju



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

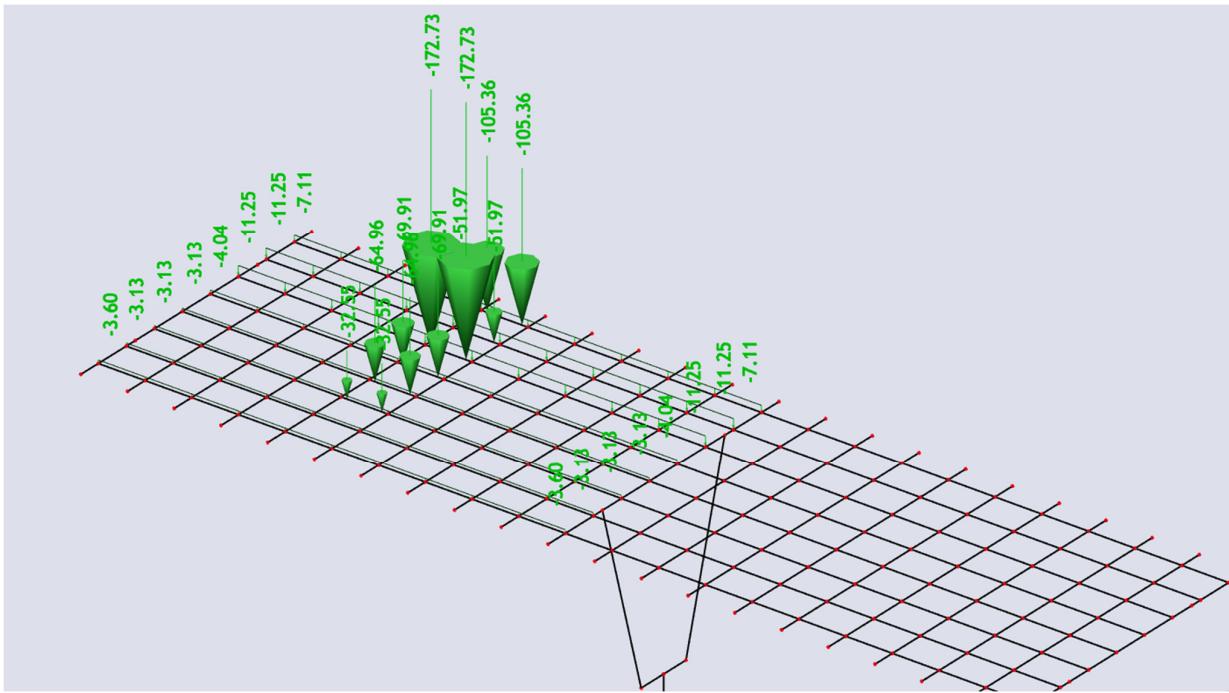


Slika 16. Pokretno – maksimalni moment u prvom polju – momenti (My) u kNm

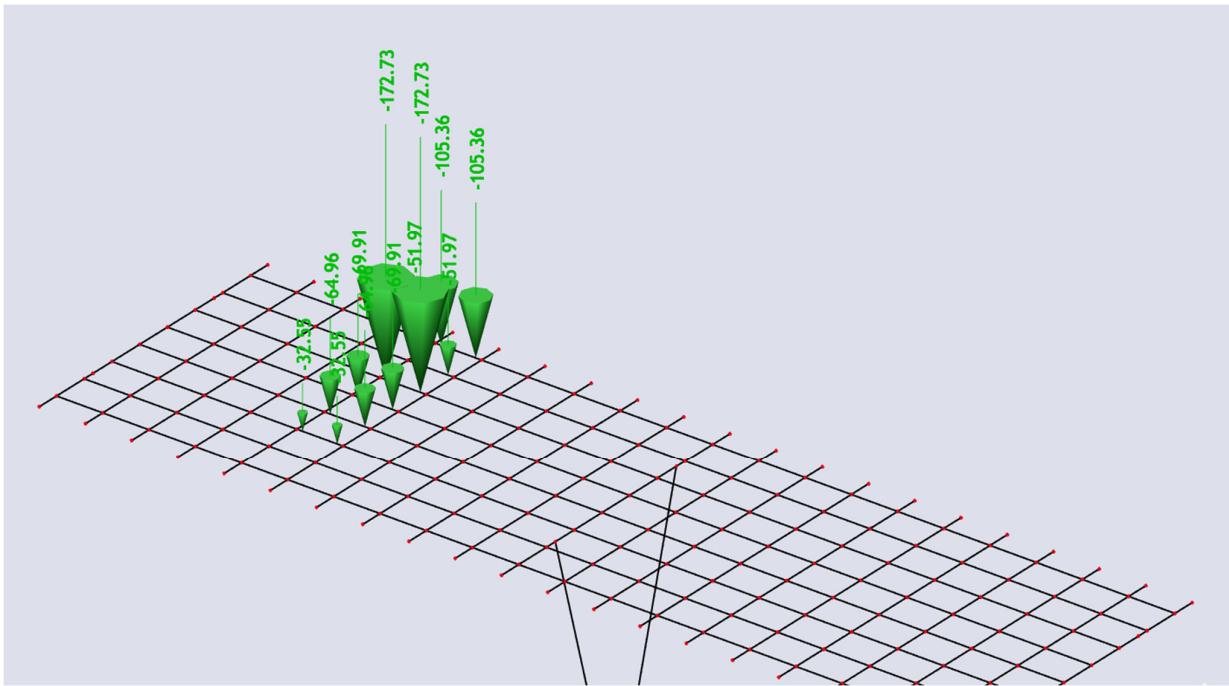


Slika 17. Pokretno – maksimalni moment u prvom polju – poprečne sile (Vz) u kN

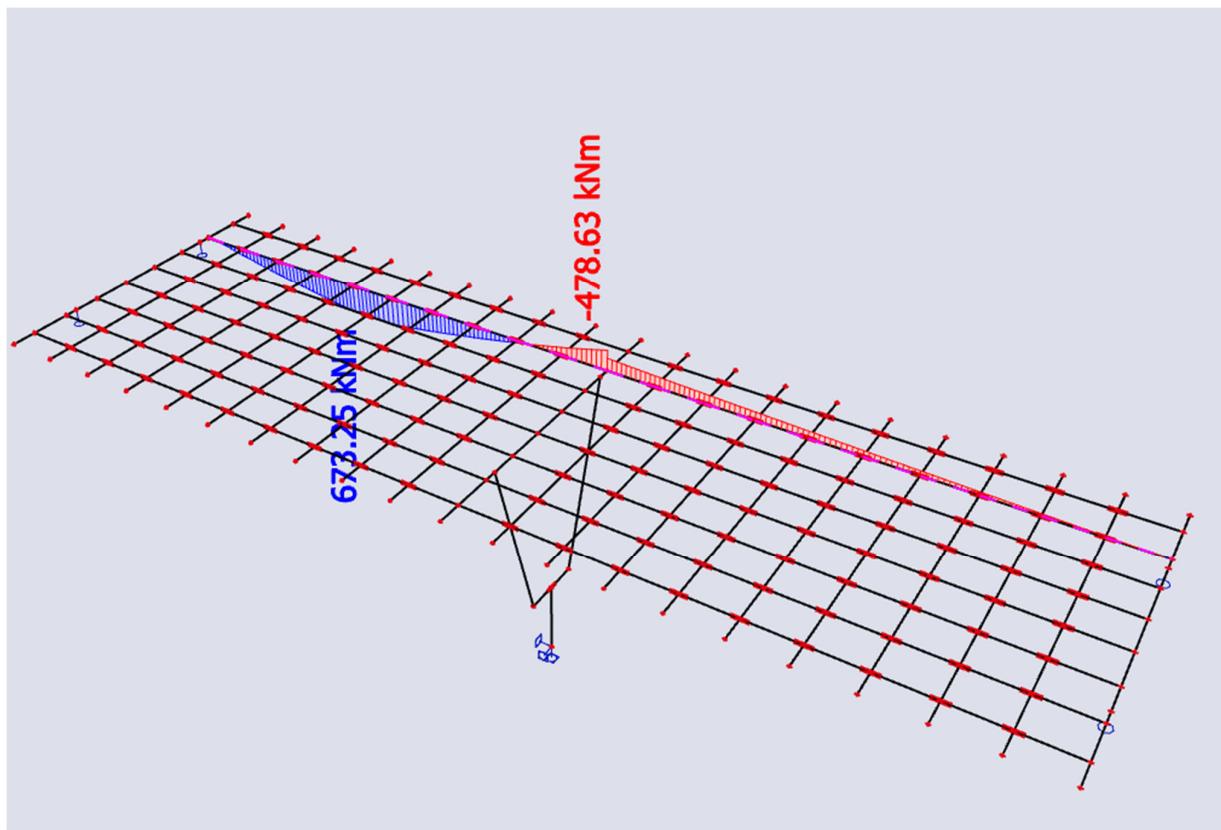
Pokretno opterećenje – maksimalni moment pri stupu



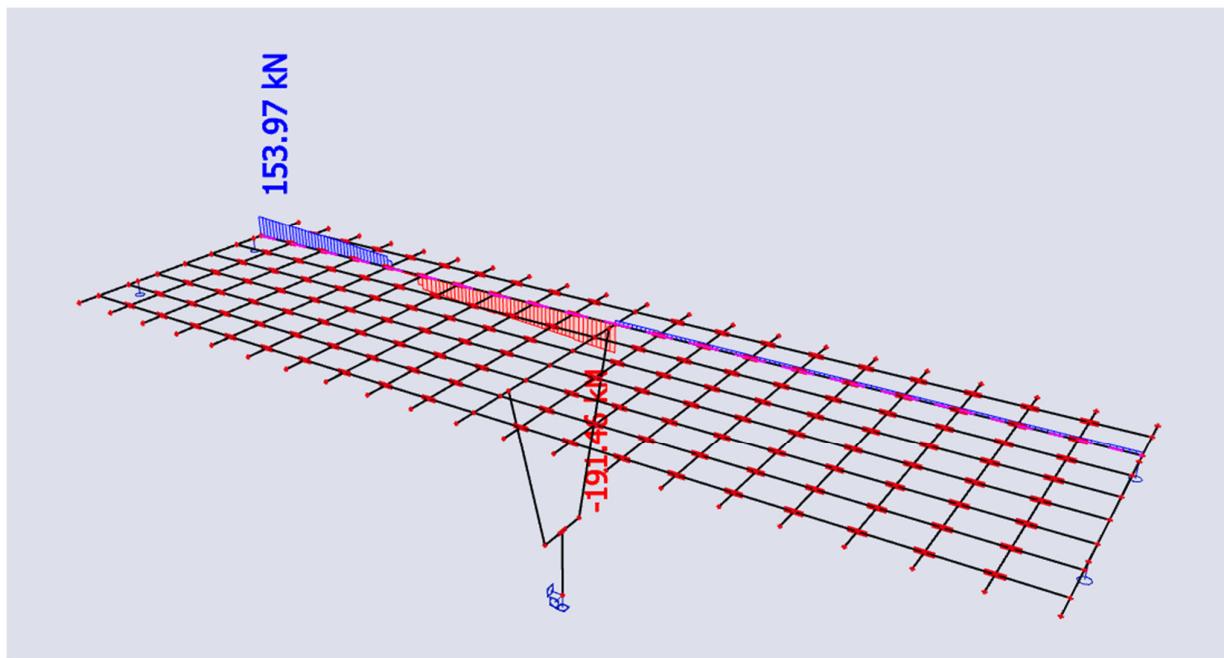
Slika 18. Pokretno opterećenje za maksimalni moment nad stupom



Slika 19. Prikaz opterećenja tipskog vozila za maksimalni moment nad stupom

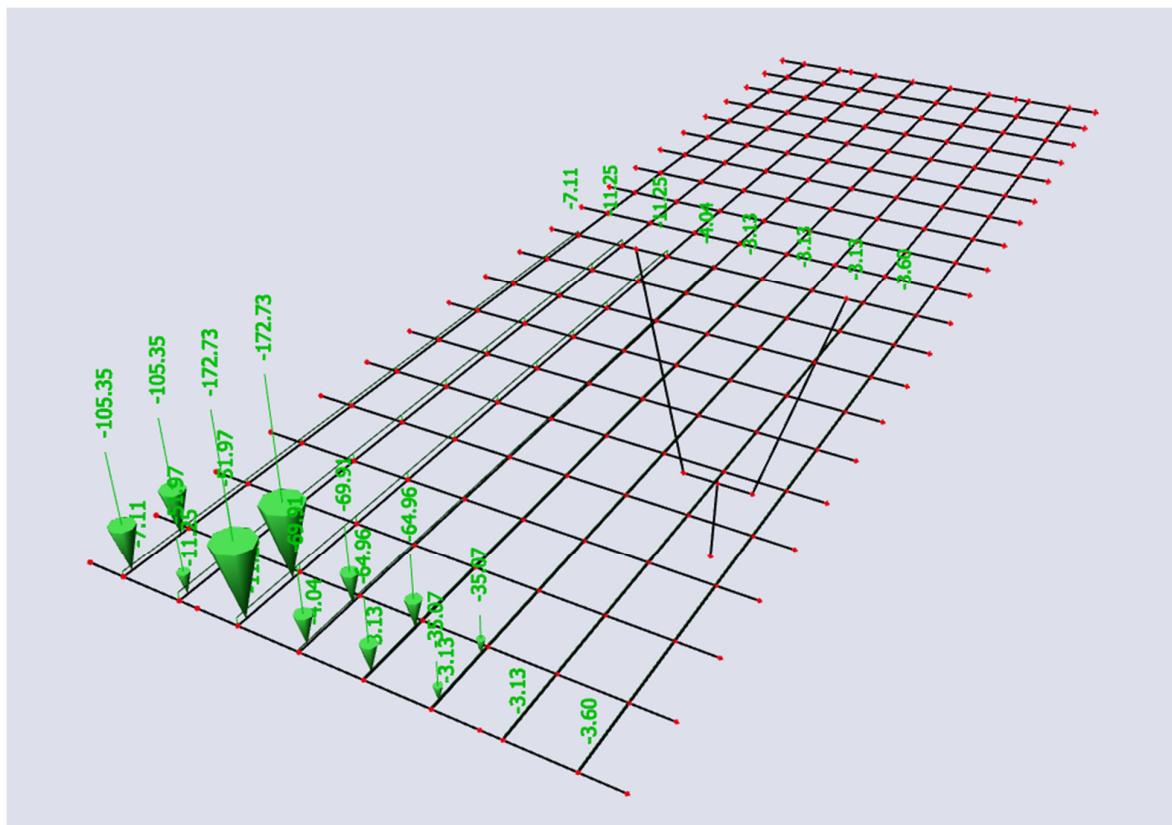


Slika 20. Pokretno – maksimalni moment nad stupom – momenti (M_y) u kNm

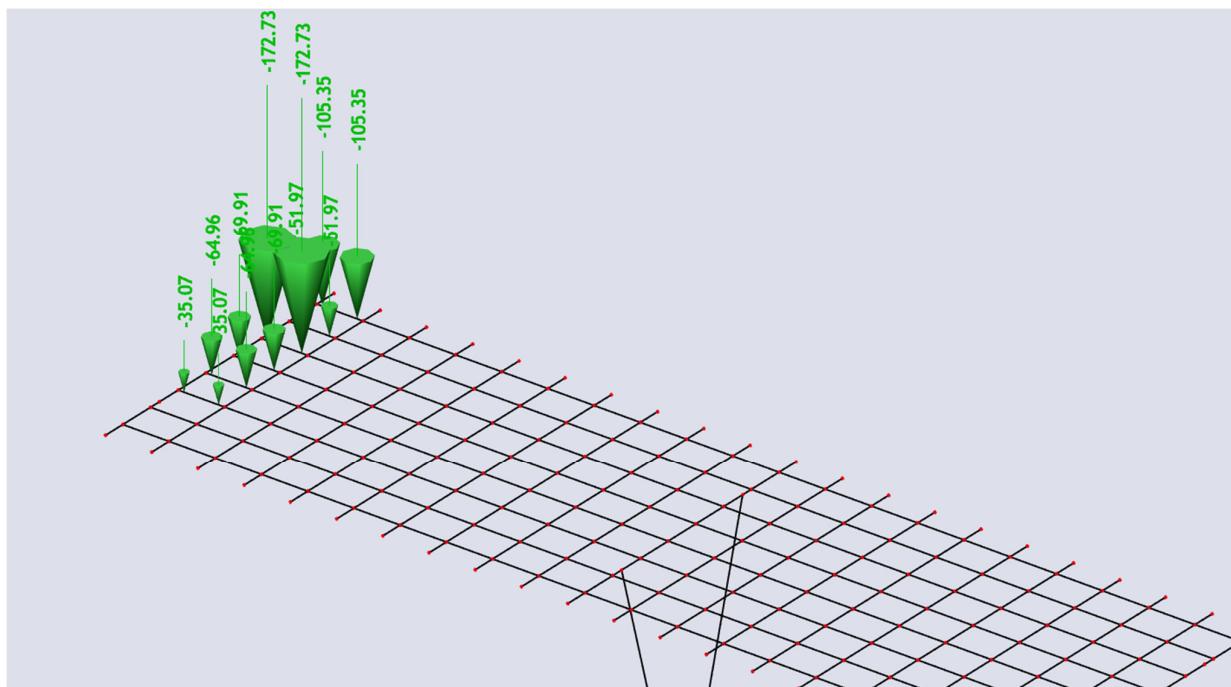


Slika 21. Pokretno – maksimalni moment nad stupom – poprečne sile (V_z) u kN

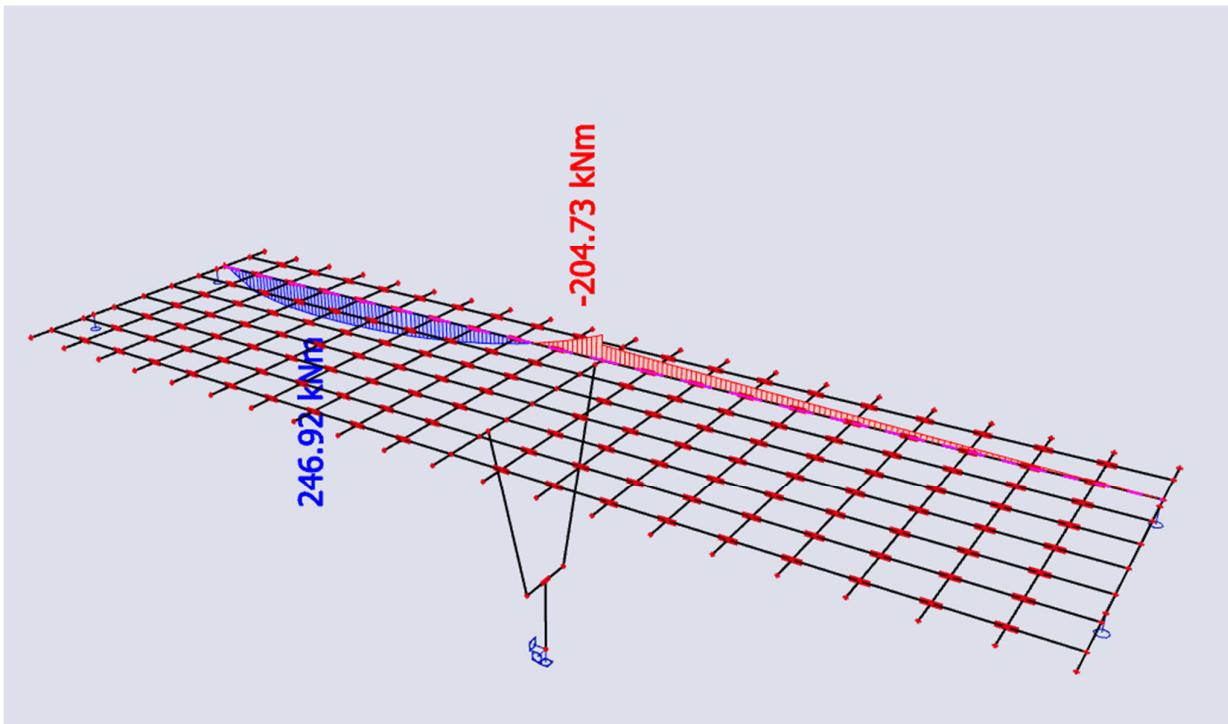
Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila pri upornjaku



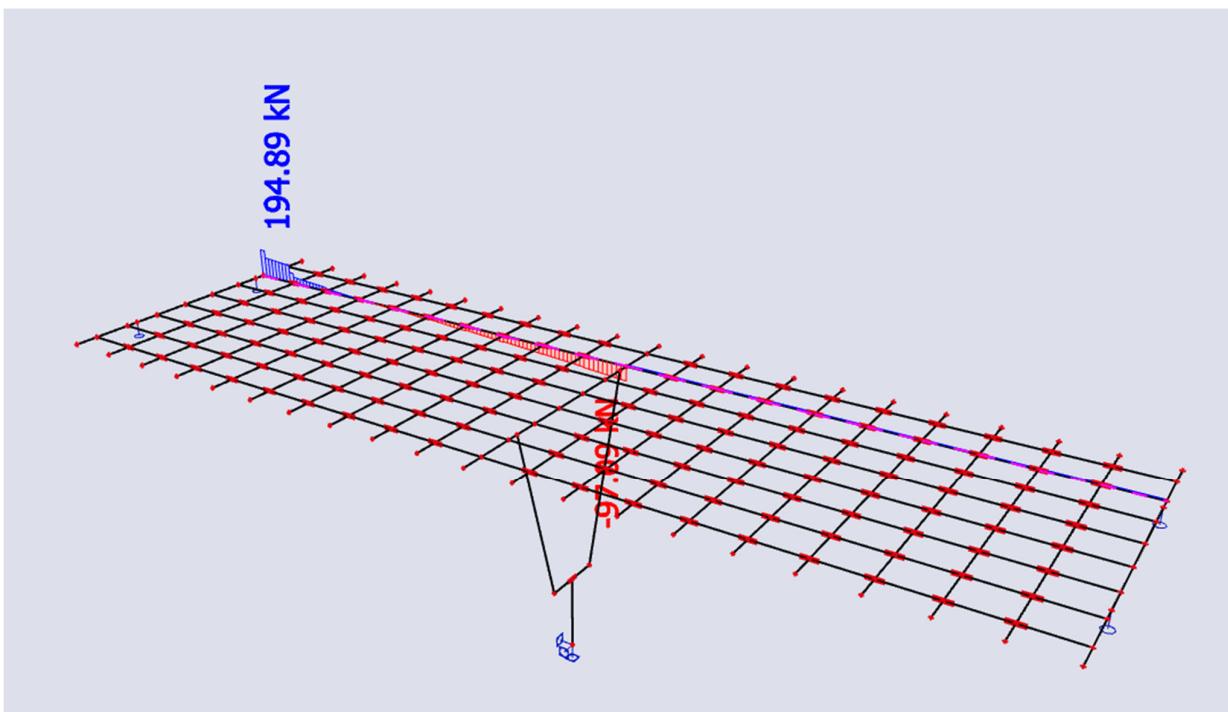
Slika 22. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu силу при упорнјаку



Slika 23. Pokretno opterećenje tipskog vozila за максималну попреčну силу при упорнјаку

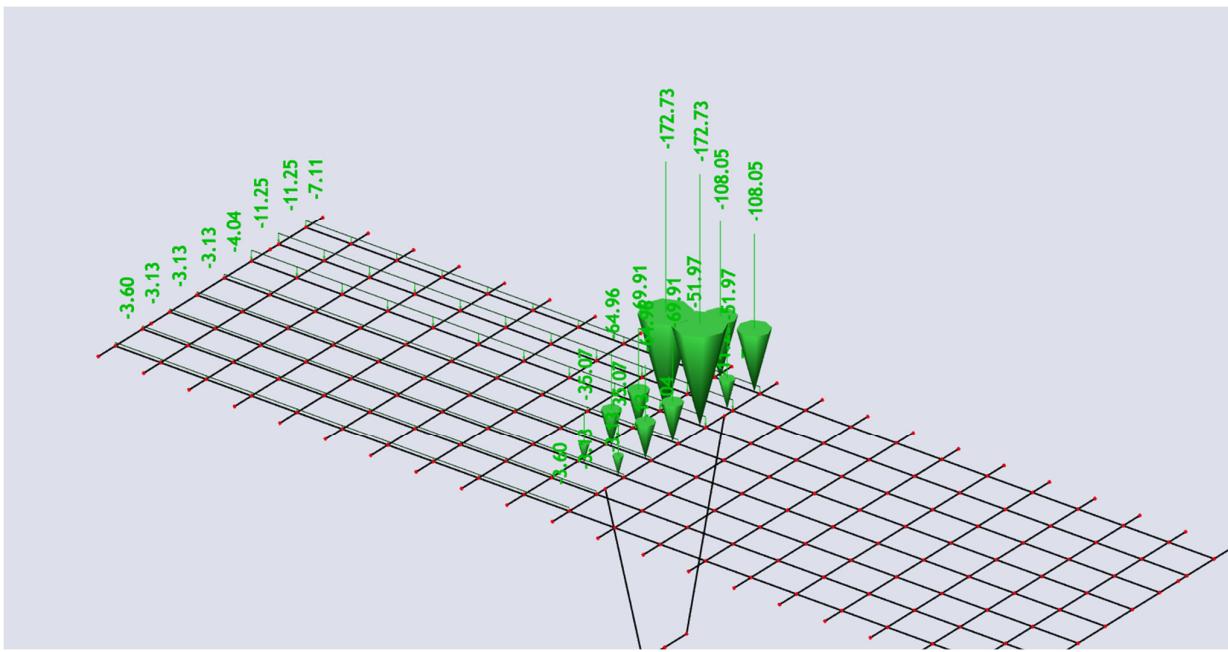


Slika 24. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku- momenti (M_y) u kNm

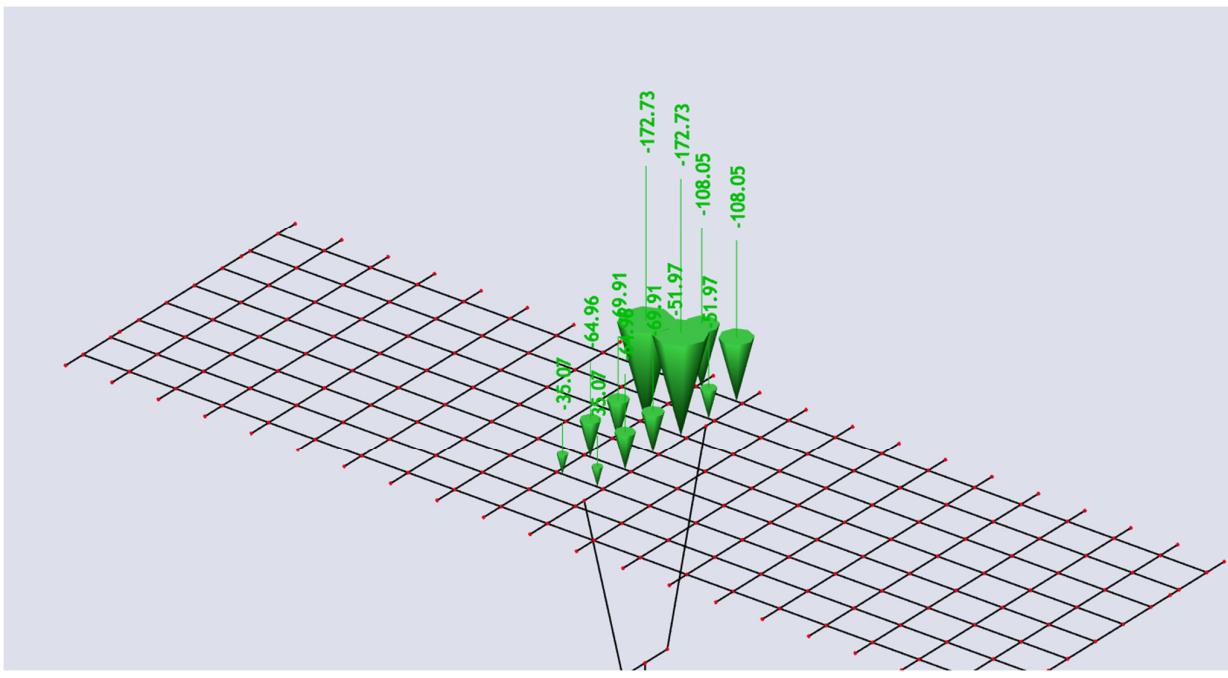


Slika 25. Pokretno – maksimalna poprečna sila pri upornjaku- poprečne sile (V_z) u kN

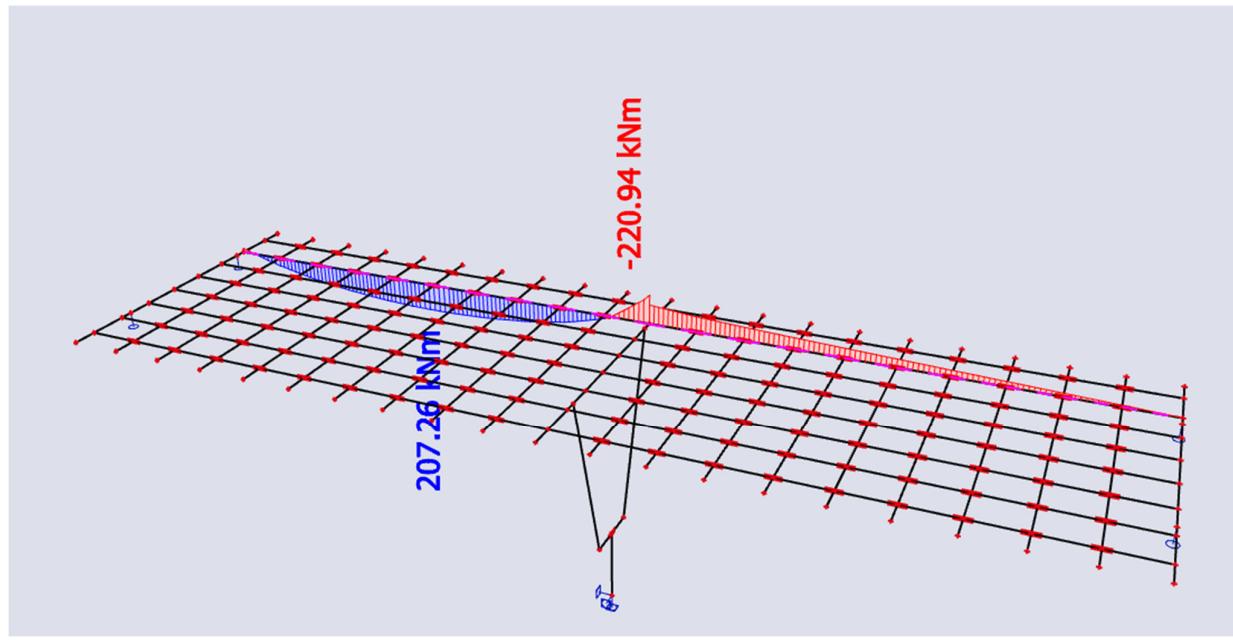
Pokretno opterećenje – maksimalna poprečna sila u stupu



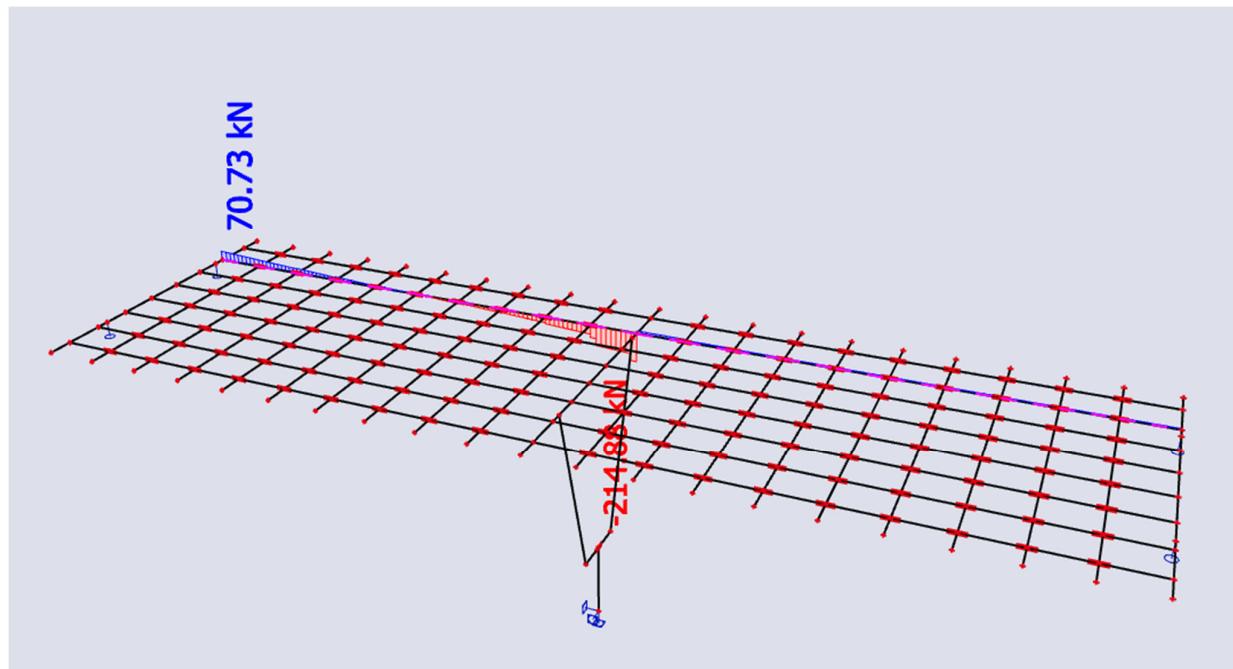
Slika 26. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri stupu



Slika 27. Pokretno tipsko opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri stupu

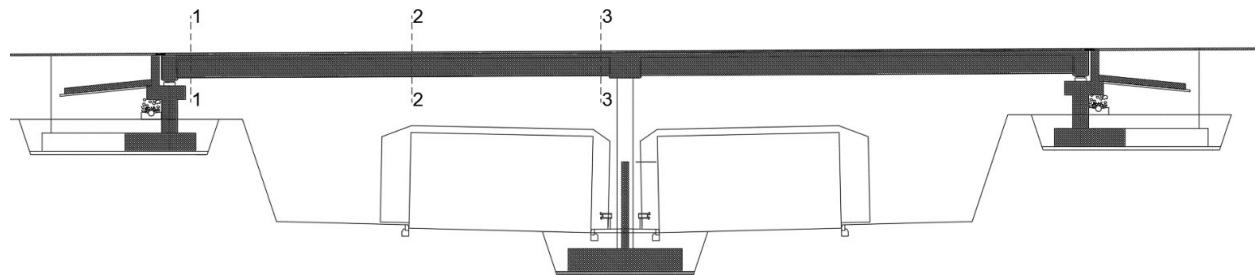


Slika 28. Pokretno - maksimalna poprečna sila pri stupu – momenti (My) u kNm



Slika 29. Pokretno - maksimalna poprečna sila pri stupu – poprečne sile (Vz) u kN

2.5 PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA S PLOČOM



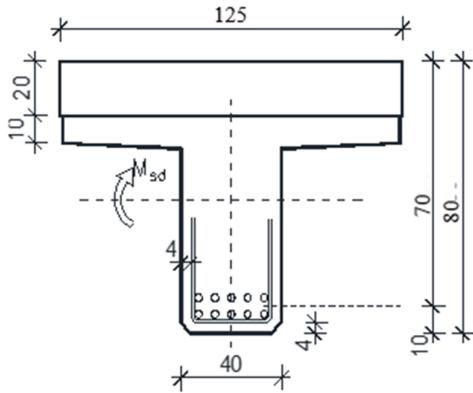
Slika 30. Uzdužna dispozicija mosta

Utjecaj	1-1	2-2	3-3	
Vlastita težina nosača	M _{g1} [kNm]	0.0	490.7	0.0
	V _{g1} [kN]	102.8	0.0	102.8
Težina kolničke ploče	M _{g2} [kNm]	0.0	316.5	0.0
	V _{g2} [kN]	66.3	0.0	66.3
Dodatni stalni teret	M _{Δg} [kNm]	0.0	100.7	171.9
	V _{Δg} [kN]	25.3	0.0	42.0
Najnepovoljnije prometno opterećenje	M _q [kNm]	0.0	828.3	593.5
	V _q [kN]	353.3	0.0	395.3

POTREBNA ARMATURA OD SAVIJANJA ZA FAZU NAKON SPREZANJA NOSAČA

(I) PRESJEK U POLJU

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 35.0 \text{ MPa} \Rightarrow \\ f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{40.0}{1.5} = 26.67 \text{ MPa}$$

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

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

$$M_{\Delta g} = 171.9 \text{ kNm}; \quad M_q = 665.16 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_g \cdot M_q = 1.35 \cdot 100.7 + 1.5 \cdot 665.16 = 1133.69 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{1133.69 \cdot 100}{125 \cdot 70^2 \cdot 2.67} = 0.069$$

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

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

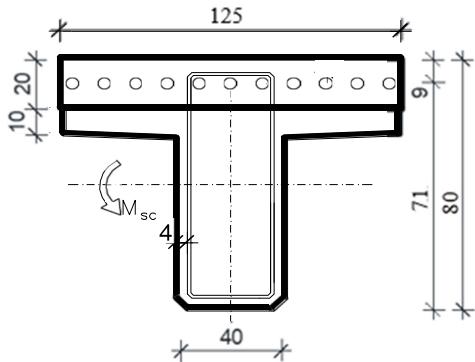
$$x = \xi \cdot d = 0.145 \cdot 70 = 10.15 \text{ cm} < h_{pl} = 30 \text{ cm}$$

$$A_{s1,2} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1133.69 \cdot 100}{0.947 \cdot 70 \cdot 39.1} = 43.74 \text{ cm}^2$$

$$A_{s1,2} = 43.74 + 28.55 = 72.29 \text{ cm}^2$$

Odabrano: **9Ø32** (72.38 cm^2)

(II) PRESJEK IZNAD STUPA
Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C \ 40/50 \Rightarrow f_{ck} = 35.0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

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

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

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

$$M_{\Delta g} = 100.7 \text{ kNm}; \quad M_q = 478.63 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_g \cdot M_q = 1.35 \cdot 171.9 + 1.5 \cdot 478.63 = 950.01 \text{ kNm}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{950.01 \cdot 100}{40 \cdot 71^2 \cdot 2.67} = 0.176$$

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

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

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

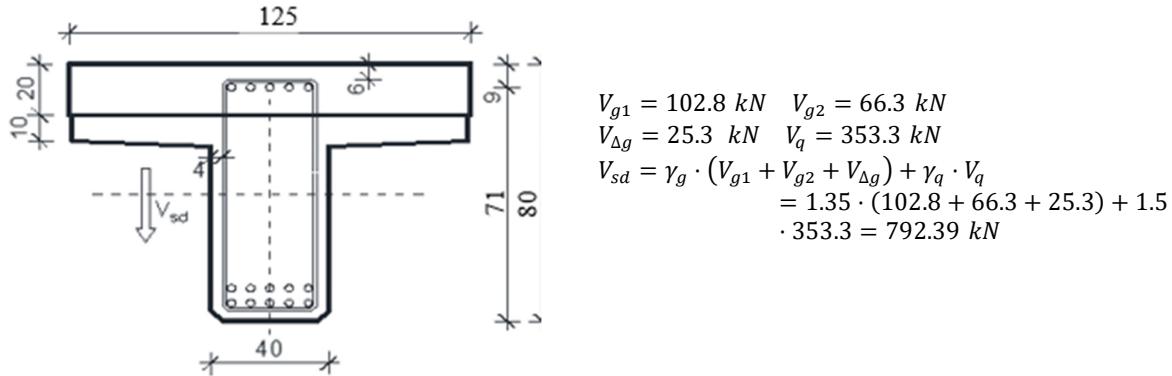
$$A_{s,2 \text{ vlačna}} = \frac{M_{Rd,lim}}{\zeta d f_{yd}} + \frac{M_{Ed} - M_{Rd,lim}}{(d - d2) f_{yd}} = \frac{856.02 \cdot 100}{0.892 \cdot 71 \cdot 39.13} + \frac{93.99 \cdot 100}{(71 - 9) \cdot 39.13} = 34.54 + 3.87 = 38.41 \text{ cm}^2$$

$$A_{s,2 \text{ tlačna}} = \frac{M_{Ed} - M_{Rd,lim}}{(d - d2) f_{yd}} = \frac{93.99 \cdot 100}{62 \cdot 39.13} = 3.87 \text{ cm}^2$$

Odabrano - vlačna: **8Ø25** (39.27 cm^2)

Odabrano - tlačna: **2Ø18** (5.09 cm^2)

Dimenzioniranje na poprečnu silu pri stupu (presjek 3-3)



Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{710}} = 1.53 \leq 2.0 \rightarrow k = 1.53$$

$$k_1 = 0.15$$

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

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

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{109.33}{40 * 71} = 0.038$$

$$V_{Rd,c} = \left[0.12 * 1.53 * (100 * 0.038 * 40)^{1/3} + 0.15 * 0 \right] * 400 * 710$$

$$V_{Rd,c} = 278273.73 \text{ N} = 278.27 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća:

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

$$v_{min} = 0.035 * k^{3/2} * f_{ck}^{1/2} = 0.035 * 1.54^{3/2} * 40^{1/2} = 0.423$$

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

$$V_{Rd,c} \geq 0.423 * 400 * 710$$

$$V_{Rd,c} \geq 122688 \text{ N} = 122.69 \text{ kN}$$

$$V_{Ed,max} = V_{Ed} = 792.39 \text{ kN}$$

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

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

$$V_{Rd,max} = 0.5 * 0.504 * 400 * 710 * 26.67 = 1908718.56 \text{ N} = 1908.72 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

$$\frac{V_{Ed,max}}{V_{Rd,max}} = \frac{792.39}{1908.72} \approx 0.415 \rightarrow V_{Ed,max} = 0.415 V_{Rd,max}$$

$$s_{max} = \min(0.75 * d, 30 \text{ cm}) = \min(0.75 * 70 = 52.5 ; 30) \rightarrow s_{max} = 30 \text{ cm}$$

Potrebna računska poprečna armatura:

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} * s_w * b_w}{m} = \frac{0.0011 * 30 * 40}{4} = 0.33 \text{ cm}^2$$

Odabrane minimalne spone: **φ8/30** ($A_{sw} = 0.5 \text{ cm}^2$)

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

$$V_{Rd,s} = \frac{0.5}{30} * (0.9 * 70) * 39.13 * 4 = 164.35 \text{ kN}$$

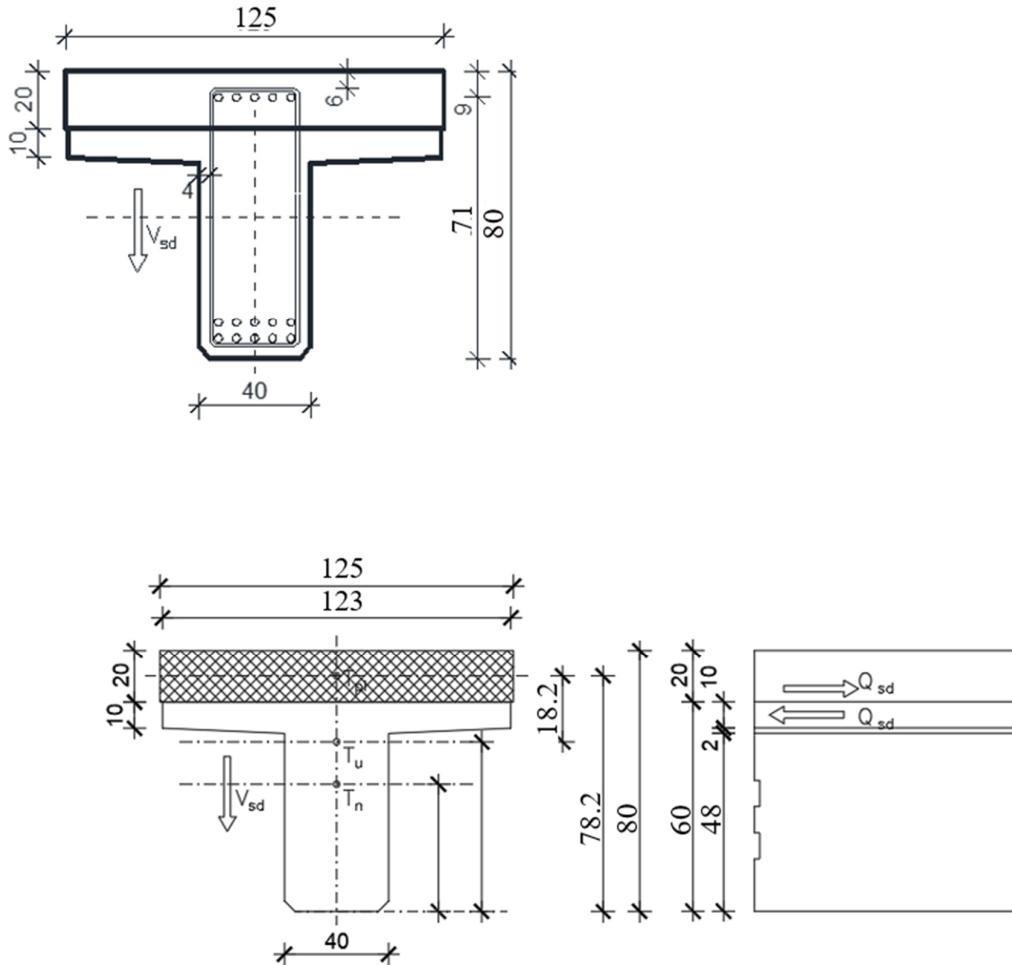
$$V_{Ed} > V_{Rd}$$

Na mjestu maksimalne poprečne sile:

$$s_w \leq \frac{m * A_{sw} * f_{ywd} * z}{V_{Ed}} = \frac{4 * 0.5 * 39.13 * (0.9 * 70)}{792.39} = 6.22 \text{ cm}$$

Postaviti spone: **φ8/5** ($A_{sw} = 0.5 \text{ cm}^2$)

2.6 ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE



Slika 31. Poprečni presjek spregnutog T nosača

$$\begin{aligned}
 A_n &= 0.324 \text{ m}^2 & h_{t,n} &= 0.366m \\
 A_{pl} &= 0.239 \text{ m}^2 & h_{t,pl} &= 0.70m \\
 S &= A_{pl} \cdot (h_{t,pl} - h_{t,u}) & &= 0.239 \cdot 0.182 = 0.0435 \text{ m}^3 \\
 I_u &= (I_n + A_n \cdot (h_{t,u} - h_{t,n})^2) + (I_{pl} + A_{pl} \cdot (h_{t,u} - h_{t,pl})^2) & &= 0.027
 \end{aligned}$$

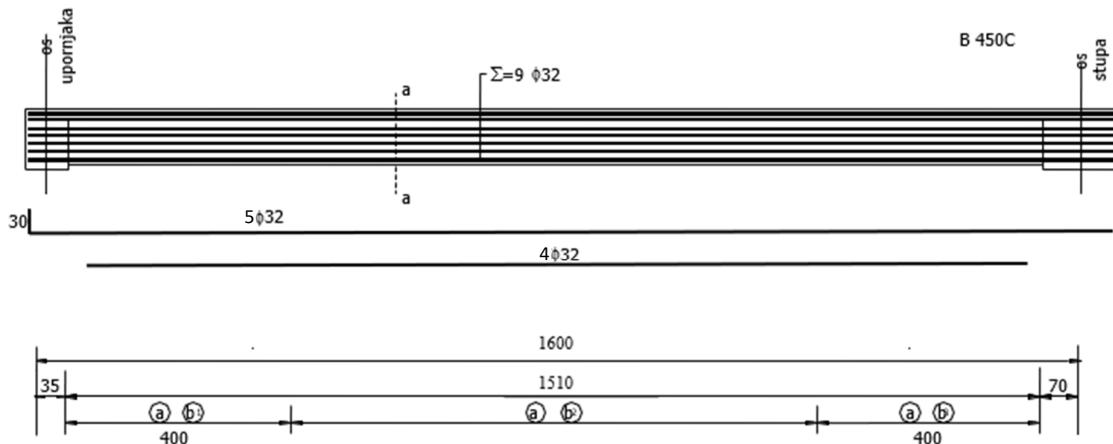
$$\begin{aligned}
 V_{Ed,max} &= 792.39 \text{ kN} \\
 Q_{Ed} &= \frac{V_{Ed,max} \cdot S}{I_u} = \frac{792.39 \cdot 0.0435}{0.027} = 1276.63 \frac{\text{kN}}{\text{m}} \\
 f_{yw,d} &= \frac{f_{yk}}{\gamma_s} ; \quad B450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.1 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2} \\
 A_{s,req} &= \frac{Q_{Ed}}{f_{yw,d}} = \frac{1276.63}{39.1} = 32.63 \text{ cm}^2 / 1.23m/m'
 \end{aligned}$$

Odabrano: $5\varnothing 12/15 + 2\varnothing 8/30 = (5 \cdot 1.13 \cdot 6 + 2 \cdot 0.5 \cdot 3) = 36.9 \text{ cm}^2$.

2.7 SKICA ARMATURE SREDNJE NOSAČA

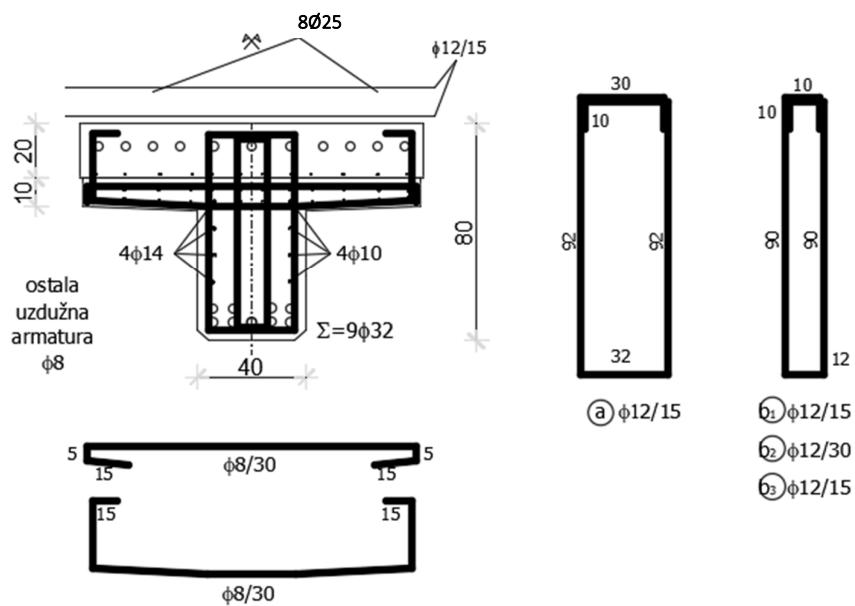
Prikazana je samo skica glavne armature.
Ostalo prema armaturnom planu.

- UZDUŽNI PRESJEK NOSAČA



Slika 32. Prikaz armiranja uzdužnog nosača u polju

POPREČNI PRESJEK NOSAČA



Slika 33. Prikaz armiranja nosača u presjeku a-a

3. PREDMJER RADOVA

DONJI USTROJ

3.A. ZEMLJANI RADOVI

3.A.1 Iskop za temelj stupa

$$7.00 \times 6.00 \times 1.85 = 77.7 \text{ m}^3$$

$$77.70 \text{ m}^3$$

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

$$77.70 - (4.50 + 30.00) = 43.20 \text{ m}^3$$

$$43.20 \text{ m}^3$$

3.B. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

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

$$7.00 \times 6.00 \times 0.15 = 6.30 \text{ m}^3$$

$$6.30 \text{ m}^3$$

3.B.2 Beton C25/30 temelja stupa

$$5.00 \times 6.00 \times 1.00 = 30.00 \text{ m}^3$$

$$30.00 \text{ m}^3$$

3.B.3 Beton C35/45 tijela stupa

$$2 \times 8.85 \times 0.70 + 4.00 \times 0.30 = 13.59 \text{ m}^3$$

$$13.59 \text{ m}^3$$

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

$$6538.5 \text{ kg}$$

3.C. OSTALI RADOVI

3.C.1 Elastomerni ležajevi iznad upornjaka

$$AEL \varnothing 350/54$$

$$4 \text{ kom}$$

GORNJI USTROJ

3.A. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

3.A.1 Predgotovljeni uzdužni rasponski T nosači

3.A.1.1 Srednji nosač l = 15.70 m

3.A.1.1.1 Beton C40/50

$$0.331 \times 15.70 = 5.20$$

$$5.20 \text{ m}^3$$

3.A.1.1.2 Betonski čelik B 450C

$$1299.18 \text{ kg}$$

Ukupno nosača

8 kom

3.A.1.2 Rubni nosač l = 15.70 m

3.A.1.2.1 Beton C40/50

$$0.455 \times 15.70 = 7.14 \text{ m}^3$$

$$7.14 \text{ m}^3$$

3.A.1.2.2 Betonski čelik B 450C

$$1785.88 \text{ kg}$$

Ukupno nosača

2 kom

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

$$1.40 \times 0.95 \times 8.75 + 2 \times 0.70 \times 1.10 \times 8.75 = 25.11 \text{ m}^3$$

$$25.11 \text{ m}^3$$

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

$$(32.00 + 0.70/2) \times 2 \times 0.20 \times 8.25 = 106.76 \text{ m}^3$$

$$106.76 \text{ m}^3$$

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

$$2 \times (0.9 \times 0.28) \times 44.74 - 6 \times 0.16^2 \times \pi / 4 \times 44.74 = 17.15 \text{ m}^3$$

$$17.15 \text{ m}^3$$

3.A.5 Predgotovljeni armiranobetonski elementi vijenca,

beton C40/50

$$2 \times 44.74 = 89.48 \text{ m`}$$

$$89.48 \text{ m`}$$

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

$$23608.5 \text{ kg}$$

3.B. OSTALI RADOVI

3.B.1	Prijevoz i montaža predgotovljenih uzdužnih rasponskih nosača	
4.B.1.1	Srednji nosač $l = 15.70 \text{ m}$	6 kom
4.B.1.2	Rubni nosač $l = 15.70 \text{ m}$	2 kom
3.B.2	Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenca	$16.00 \text{ m}^{'}$
3.B.3	PVC cijevi $\phi 160 \text{ mm}$ za smještaj elektro i TK instalacija $2 \times 4 \times 44.74 = 357.92 \text{ m}^{'}$	$357.92 \text{ m}^{'}$
3.B.4	Prijelazne naprave nad upornjacima s mogućnošću dilatiranja $\pm 40 \text{ mm}$ $8.75 \times 2 = 17.5 \text{ m}^{'}$	$17.5 \text{ m}^{'}$
3.B.5	Hidroizolacija kolničke ploče	
	$8.75 \times (16 + 0,70/2) \times 2 = 286.13 \text{ m}^2$	286.13 m^2
3.B.6	Zaštitni sloj asfalt betona AB-8 debljine 3,0 cm $8.25 \times (16 + 0,70/2) \times 2 = 269.78 \text{ m}^2$	269.78 m^2
3.B.7	Habajući sloj asfalt betona AB-11s debljine 4,0 cm $8.25 \times (16 + 0,70/2) \times 2 = 269.78 \text{ m}^2$	269.78 m^2
3.B.8	Klasična metalna ograda prema projektu $44.74 \times 2 = 89.48 \text{ m}^{'}$	$89.48 \text{ m}^{'}$

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	77.70		
3.A.2	Strojno zatrpanjanje 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	43.82		
	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	6.30		
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 C30/37 u blanjanoj dašćanoj oplati. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	13.59		
3.B.4	Armatura B 450C svih AB elemenata donjem 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	6538.50		
	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:				

GORNIJ 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 15.70m				
3.A.1.1.1	Beton C40/50	m3	5.20		
3.A.1.1.2	Armatura B 450C	kg	1299.18		
	Obračun za svaki pravilno izvedeni srednji uzdužni nosač	kom	12		
3.A.1.2	Rubni nosač duljine 15.70 m				
3.A.1.2.1	Beton C40/50	m3	7.14		
3.A.1.2.2	Armatura B 450C	kg	1785.88		
	Obračun za svaki pravilno izvedeni rubni uzdužni nosač	kom	4		
3.A.2	Betoniranje monolitnih poprečnih nosača iznad stupa i upornjaka betonom C30/37 u glatkoj oplati prema projektiranim oblicima i dimenzijama. Na mjestu prijelazne naprave u poprečnom nosaču (ploči) ostaviti utore prema projektu. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	25.11		
3.A.3	Betoniranje monolitne koloničke ploče betonom C40/50 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	106.76		
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	17.15		
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	89.48		
3.A.6	Armatura B 450C elemenata gornjeg ustroja betoniranih na licu mesta. 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	23608.50		
UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:					

3.B. OSTALI RADOVI						
3.B.1	Prijevoz i montaža predgotovljenih glavnih uzdužnih količkih 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 temeljni 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 nosač duljine l = 15.70 m	kom	12			
3.B.1.2	Rubni nosači duljine l = 15.70 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 vjenca.	m1	16.00			
3.B.3	Nabava i ugradnja PVC cijevi ϕ 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	357.92			
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	17.50			
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	286.13			
3.B.6	Izrada donjeg zaštitnog sloja asfalt betona AB-8 debeline 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	269.78			
3.B.7	Izrada gornjeg habajućeg sloja asfalt betona AB-11S debeline 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	269.78			
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 debeljini 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	89.48			
REKAPITULACIJA GORNJEG USTROJA:						
BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:						
OSTALI RADOVI:						
UKUPNO ZA GORNJI USTROJ:						
SVEUKUPNA REKAPITULACIJA:						
DONJI USTROJ:						
GORNJI USTROJ:						
SVEUKUPNO:						

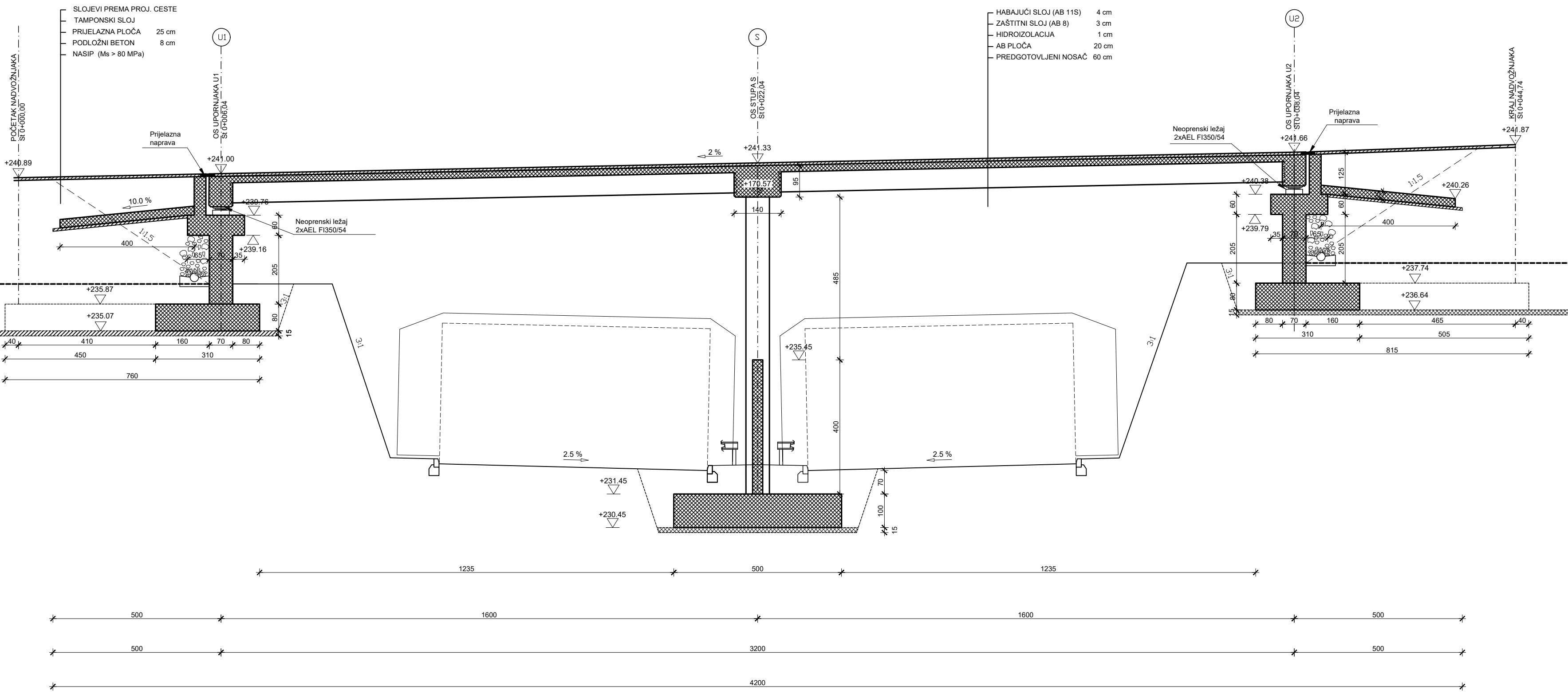
5. GRAFIČKI PRILOZI

- List 1 - Uzdužni presjek 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

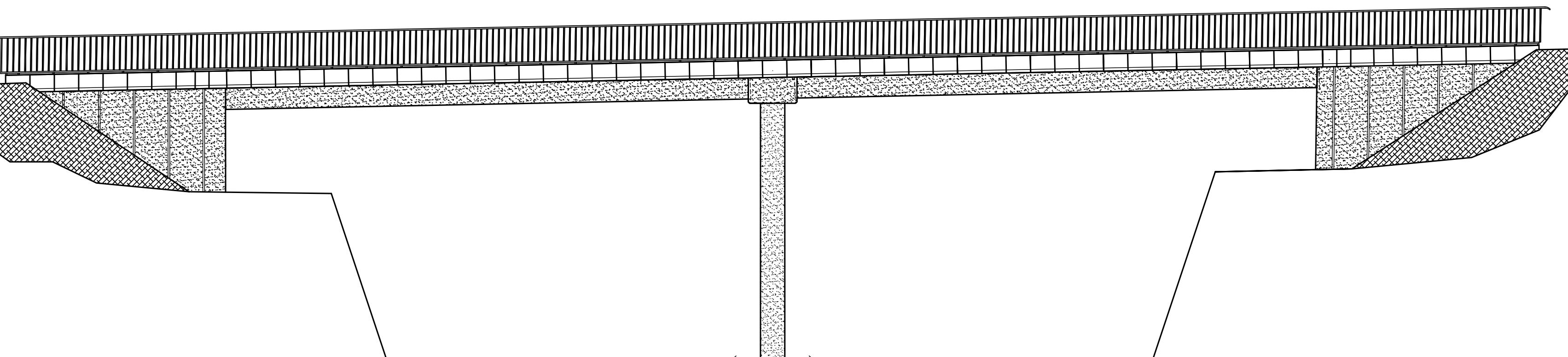
6. LITERATURA

- [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 U
OSI MOSTA**
1:100



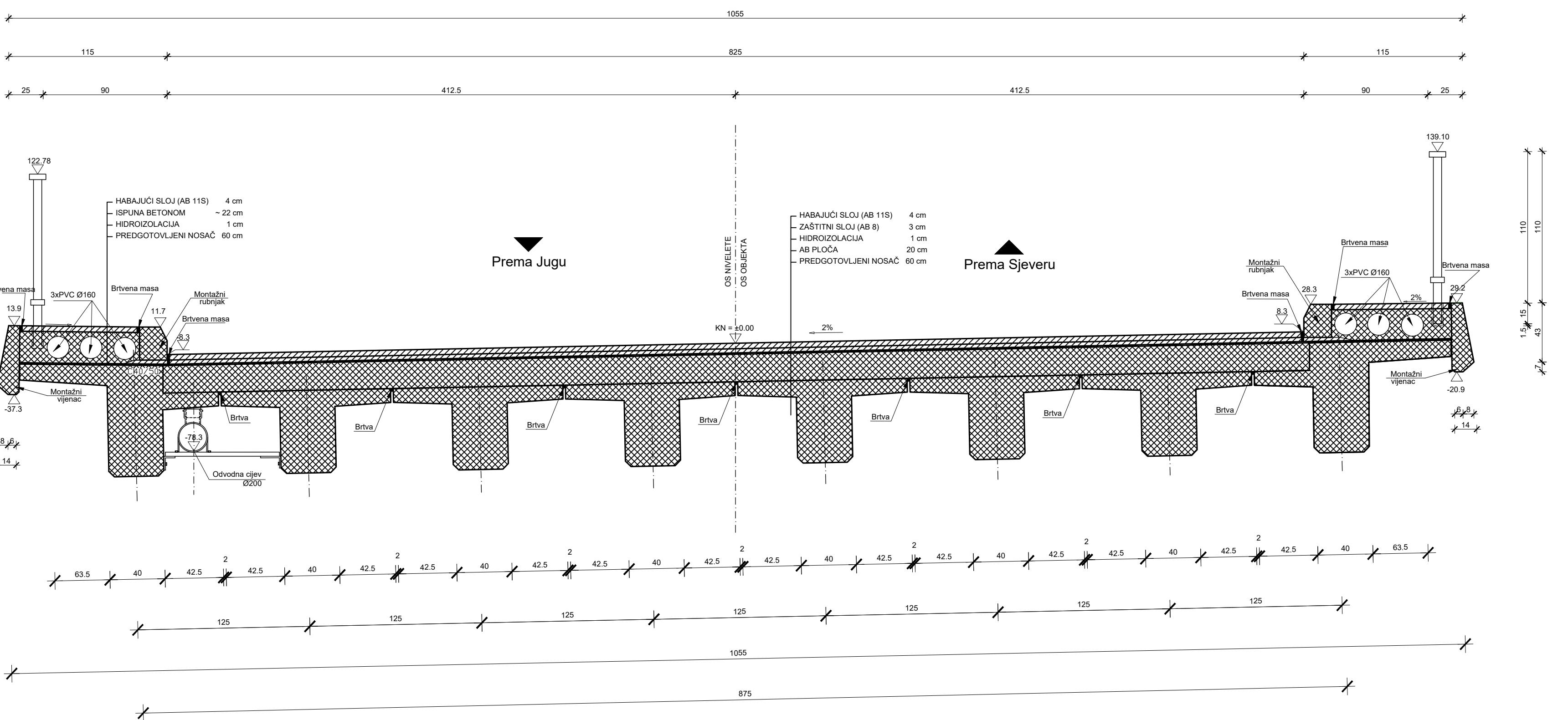
**POGLED
MOSTA
1:100**



INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	SVUČILISTE U SPLITU, GRADJVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 314943; tel + 385 (0)21 303333; fax + 385 (0)21 465117		
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	VV-01
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije			
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ: POGLED MOSTA			
PROJEKTANT: XXXXX	MJERILO: 1:100		
DATUM: lipanj 2007.			
MAPA: C1			
BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07			
BROJ PRILOGA: 2			
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA

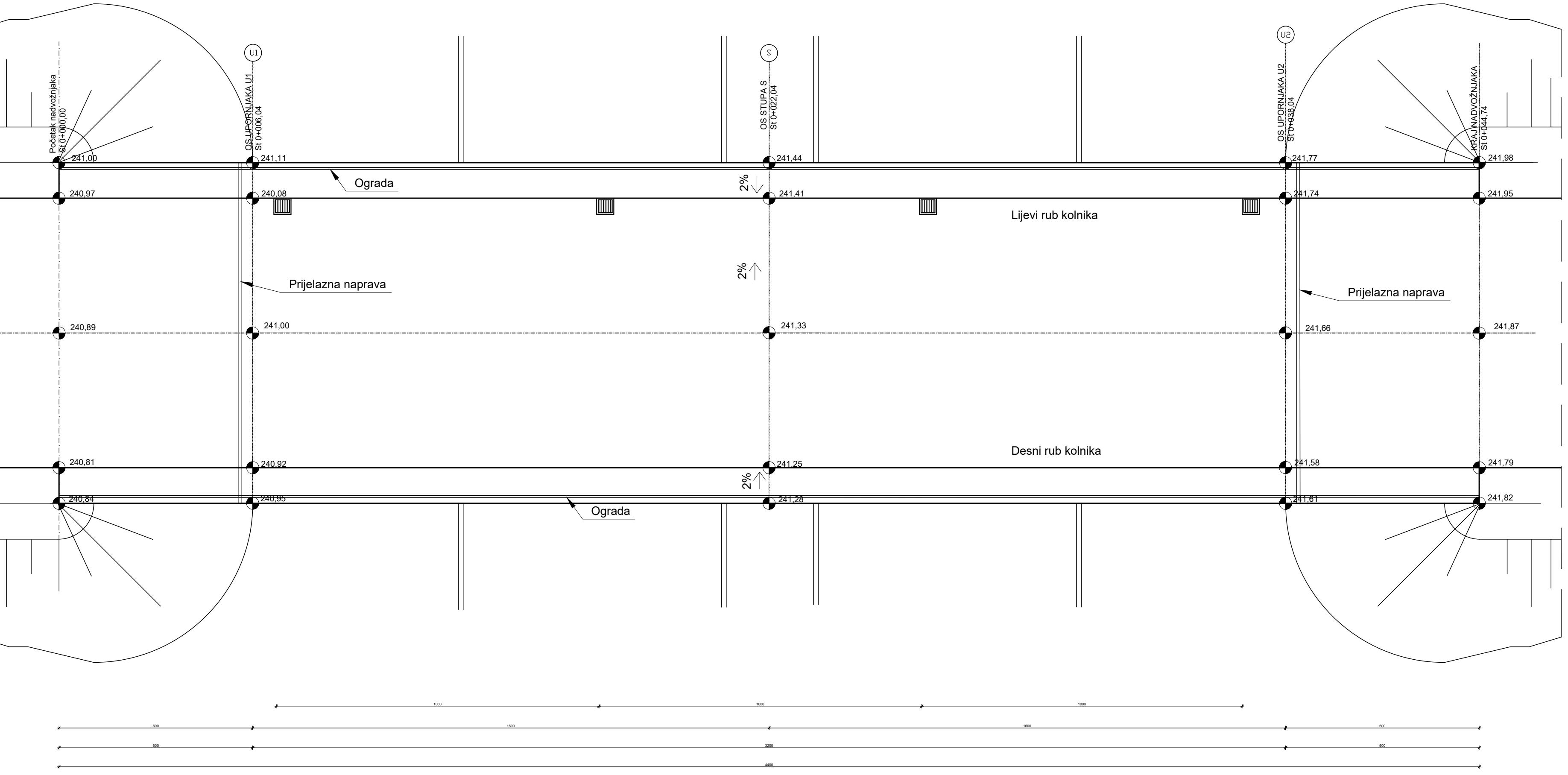
1



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 <p>SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARKITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: + 385 (0)21 303333; fax: + 385 (0)21 465117</p>
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	VV-01	
SADRŽAJ: NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA		
PROJEKTANT: XXXXXX		MJERILO: 1:25
		DATUM: lipanj 2007.
		MAPA: C1
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA: 3
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		

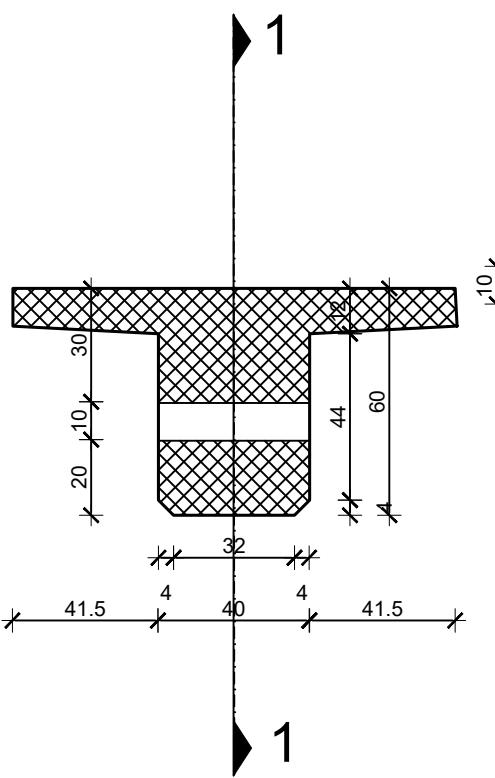
TLOCR
MOSTA
1:100



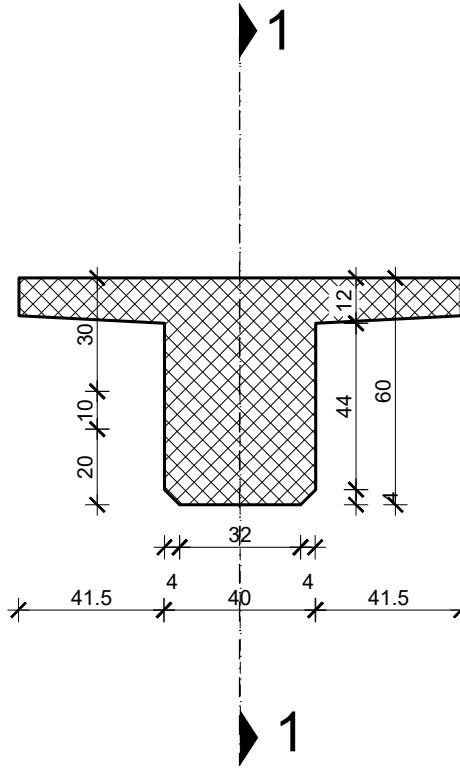
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRADEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: + 385 (0)21 303333; fax: + 385 (0)21 4651	
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC			
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA VV-01	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ:			
TLOCRT MOSTA			
PROJEKTANT: XXXXXX		MJERILO: 1:100	
		DATUM: lipanj 2007.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 4	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

4

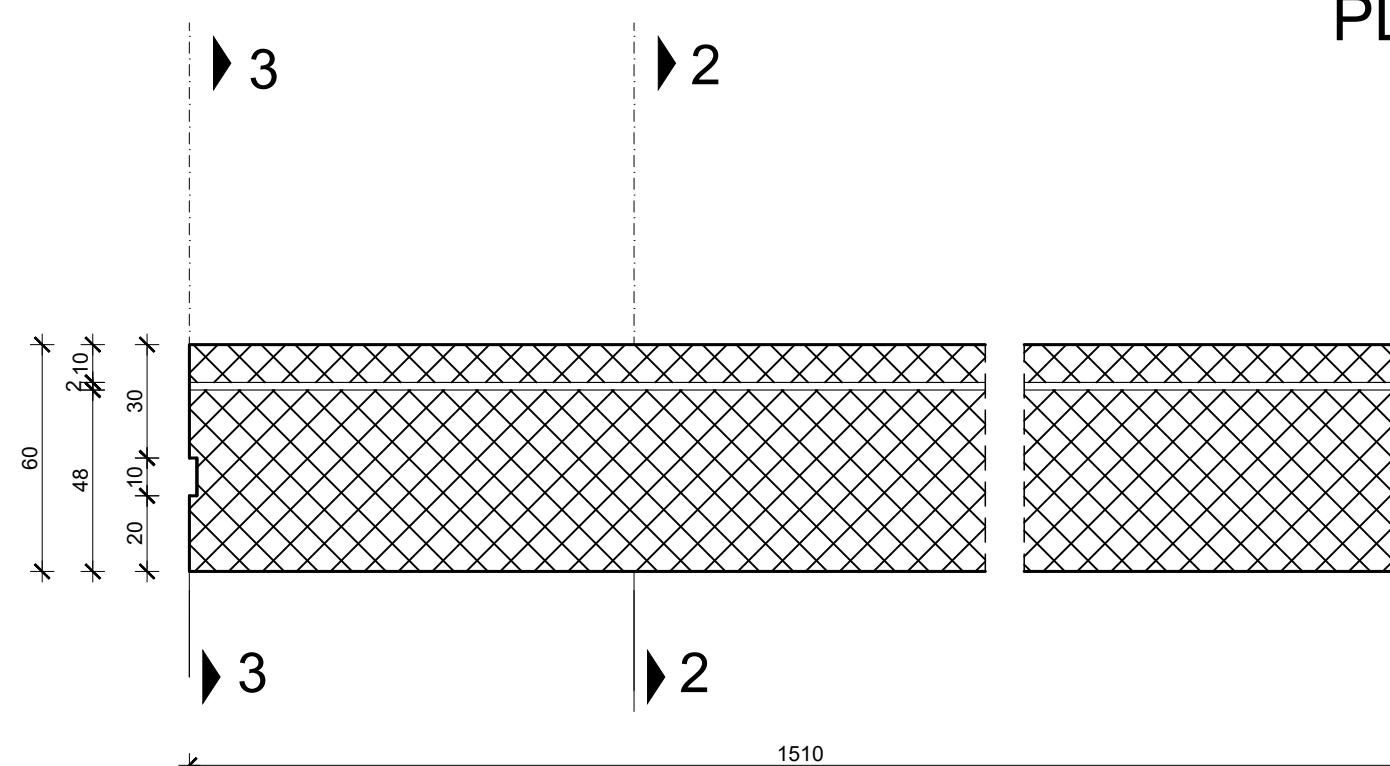
PRESJEK 3-3



PRESJEK 2-2



PRESJEK 1-1



PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA

1:25

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

Projekt konstrukcije

VV-01

VRSTA PROJEKTA:

GLAVNI PROJEKT

RAZINA PROJEKTA:

SADRŽAJ:

NORMALNI POPREČNI PRESJEK
RASPONSKOG SKLOPA

PROJEKTANT: XXXXX

MJERILO:

1:25

DATUM:

lipanj 2007.

MAPA:

C1

BROJ PROJEKTA:

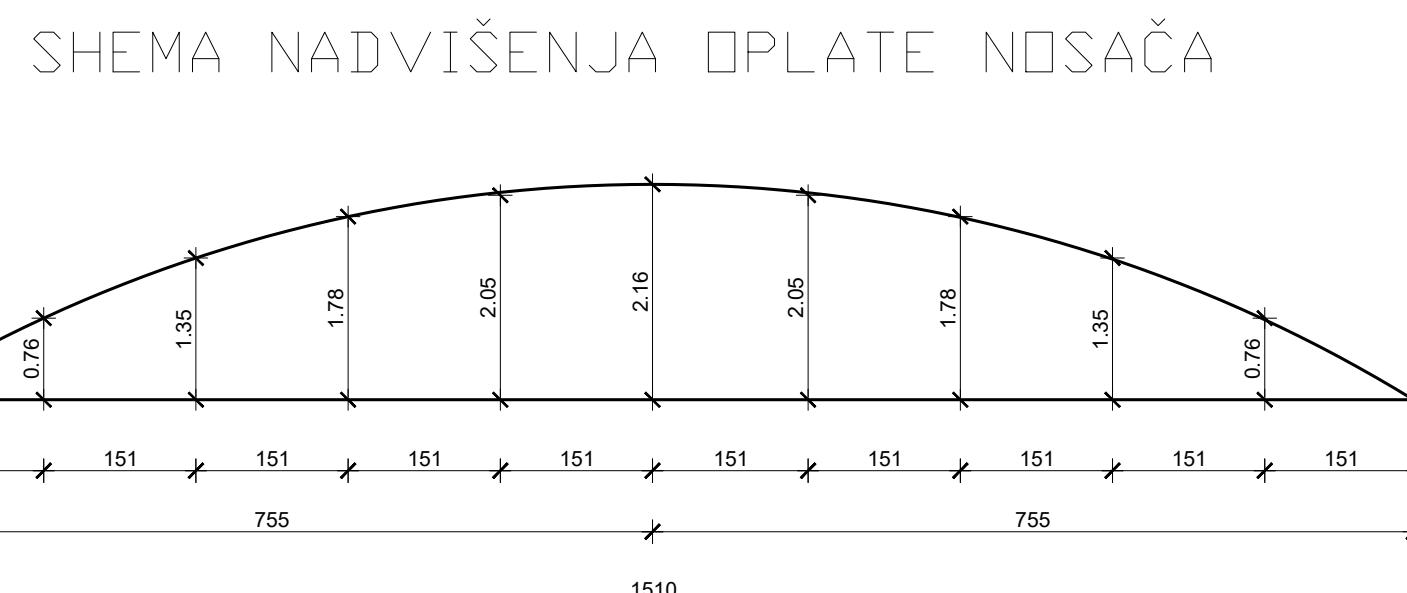
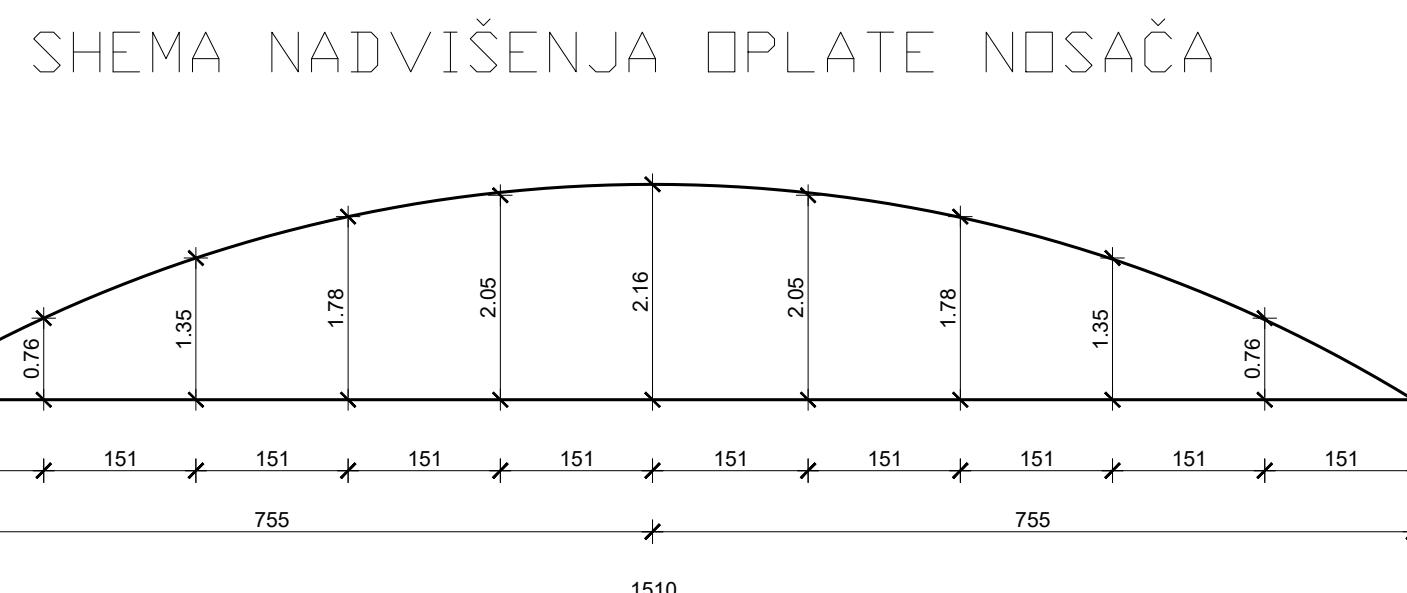
C1-01-04/07

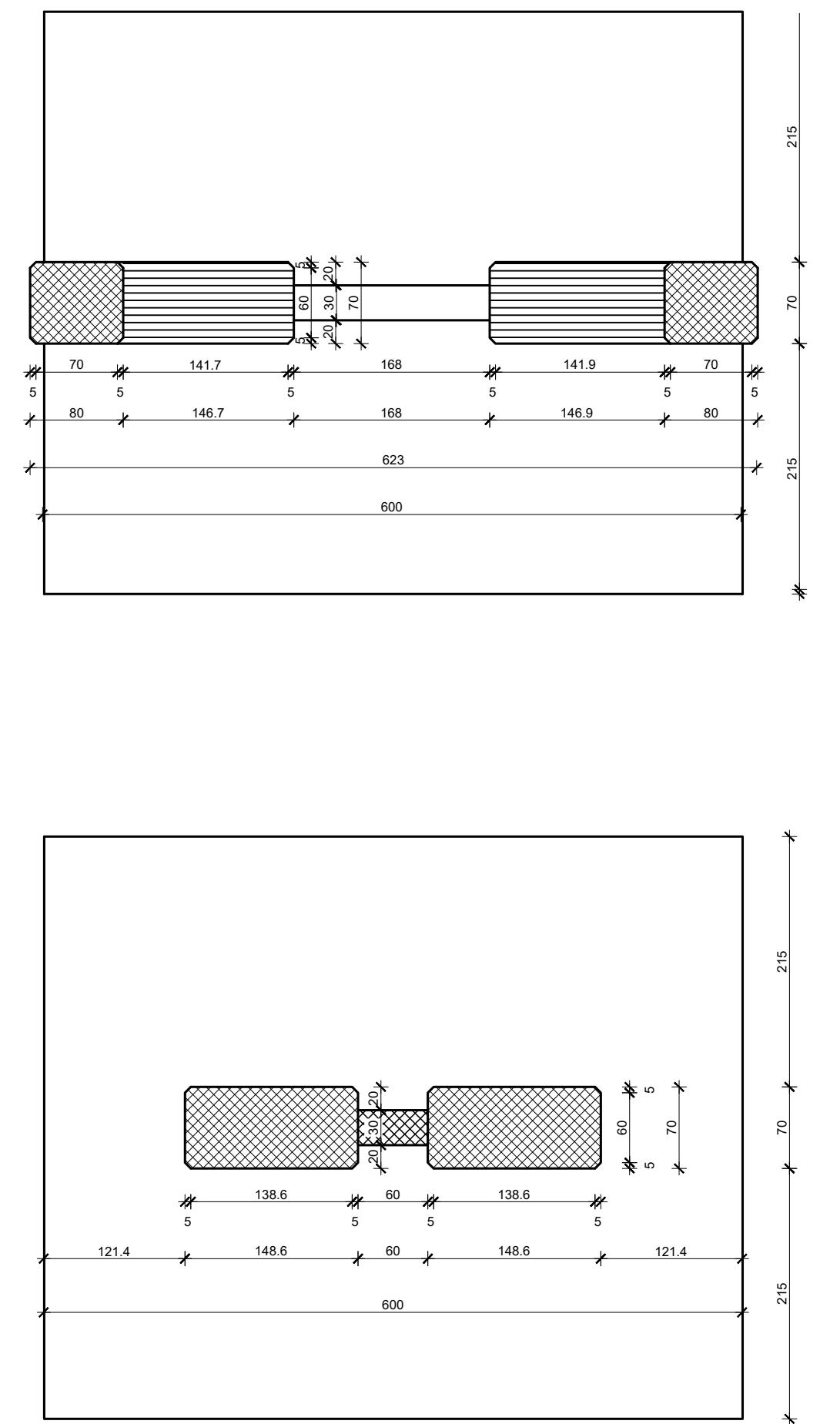
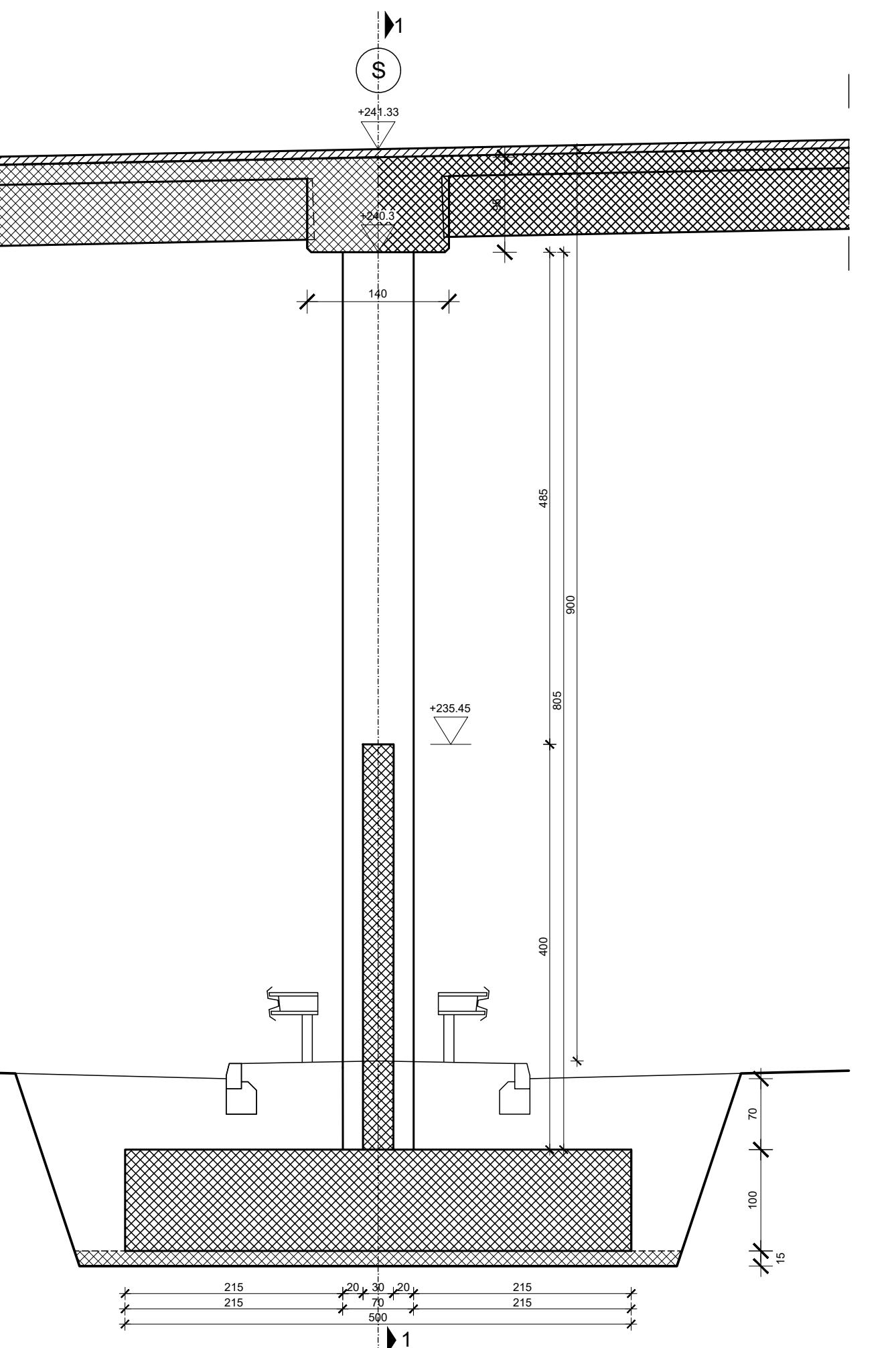
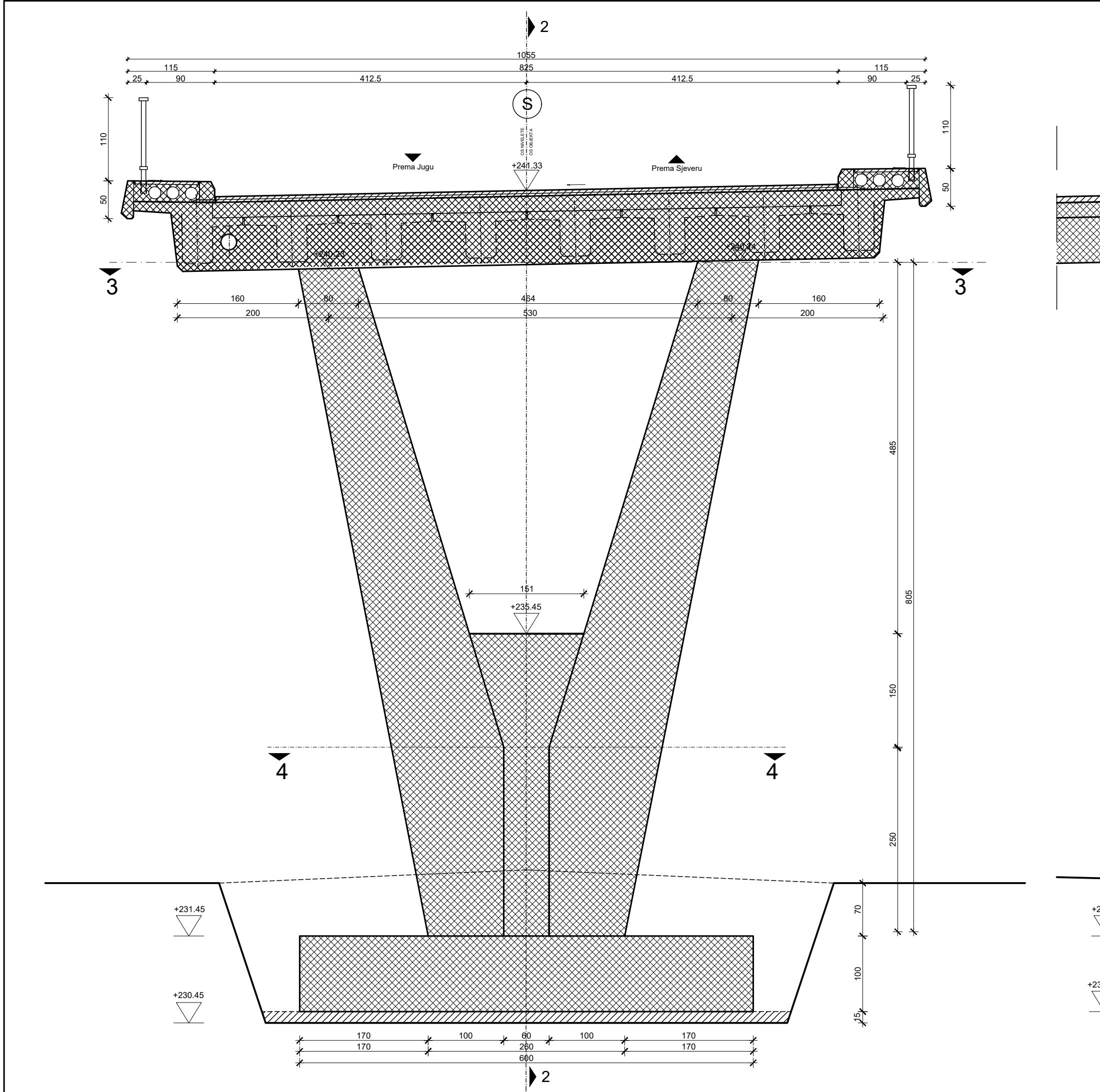
BROJ PRILOGA:

5

OZNAKA DOKUMENTA:

Most - predlozak.dwg

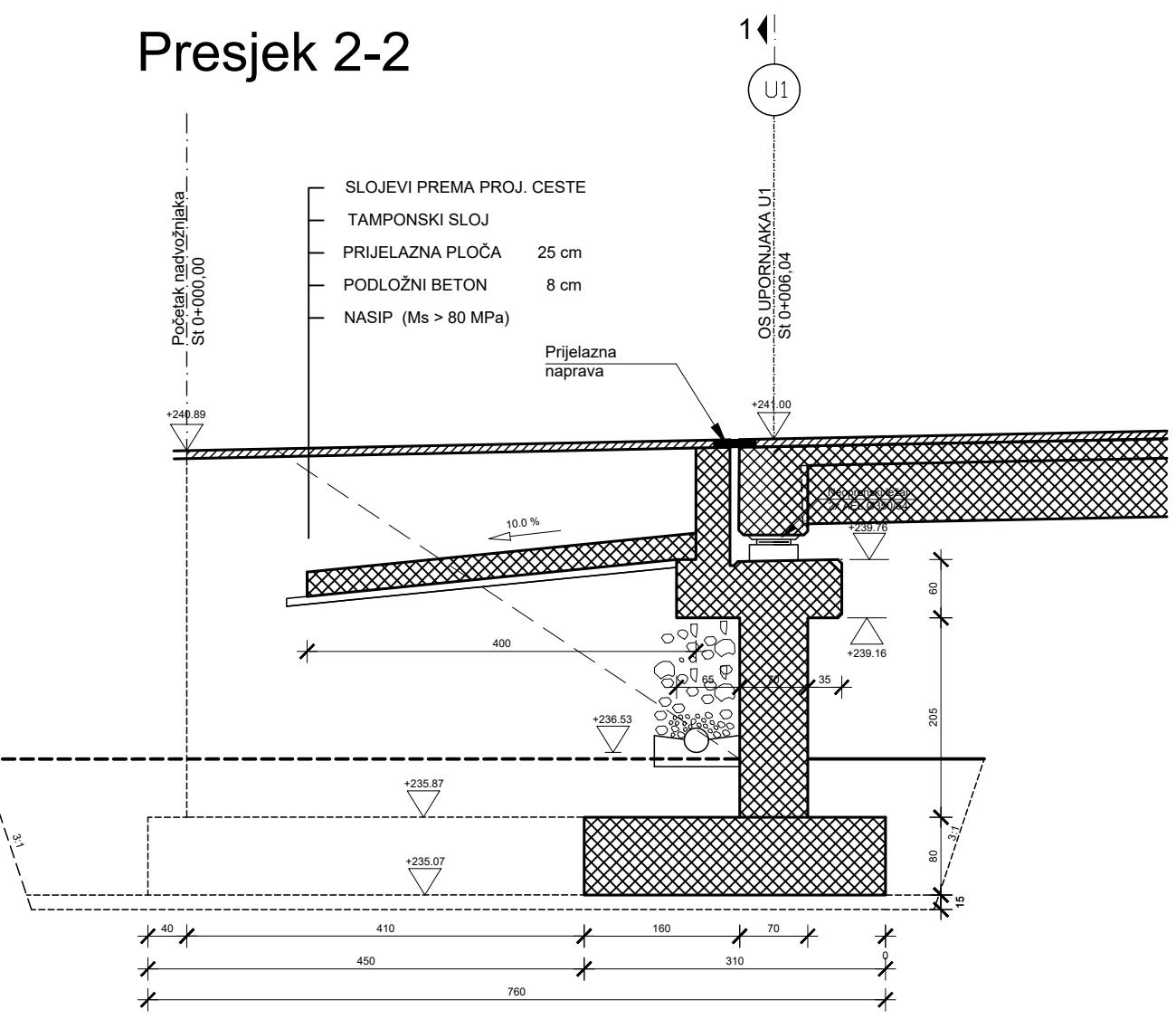




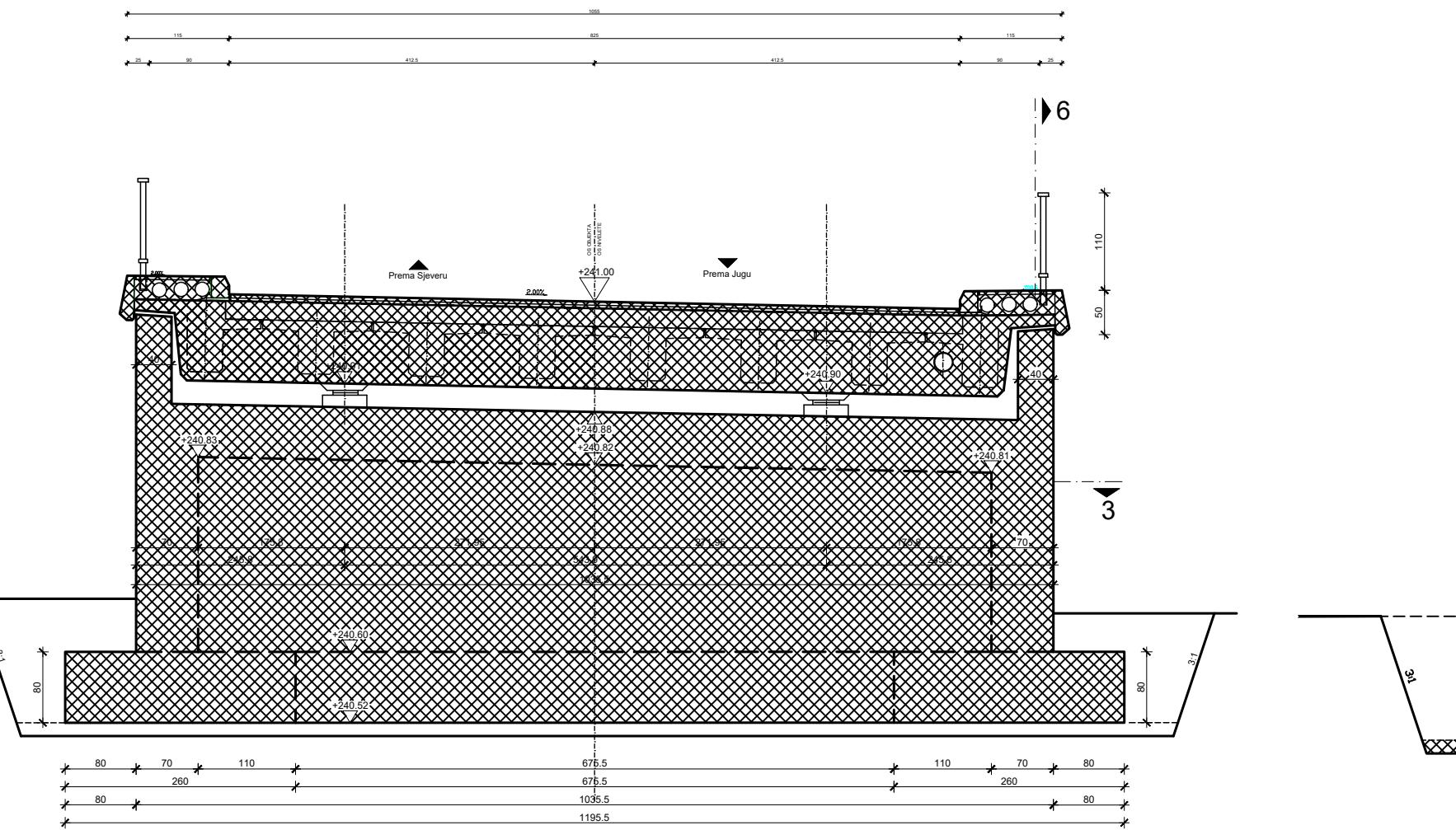
PLAN OPLATE STUPA

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUCILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI KULTURT 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel + 385 (0)21 303333; fax + 385 (0)21 46	
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		VV-01	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ:			
PLAN OPLATE STUPA			
PROJEKTANT: XXXXXX		MJERILO: 1:50	
		DATUM: lipanj 2007.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 6	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

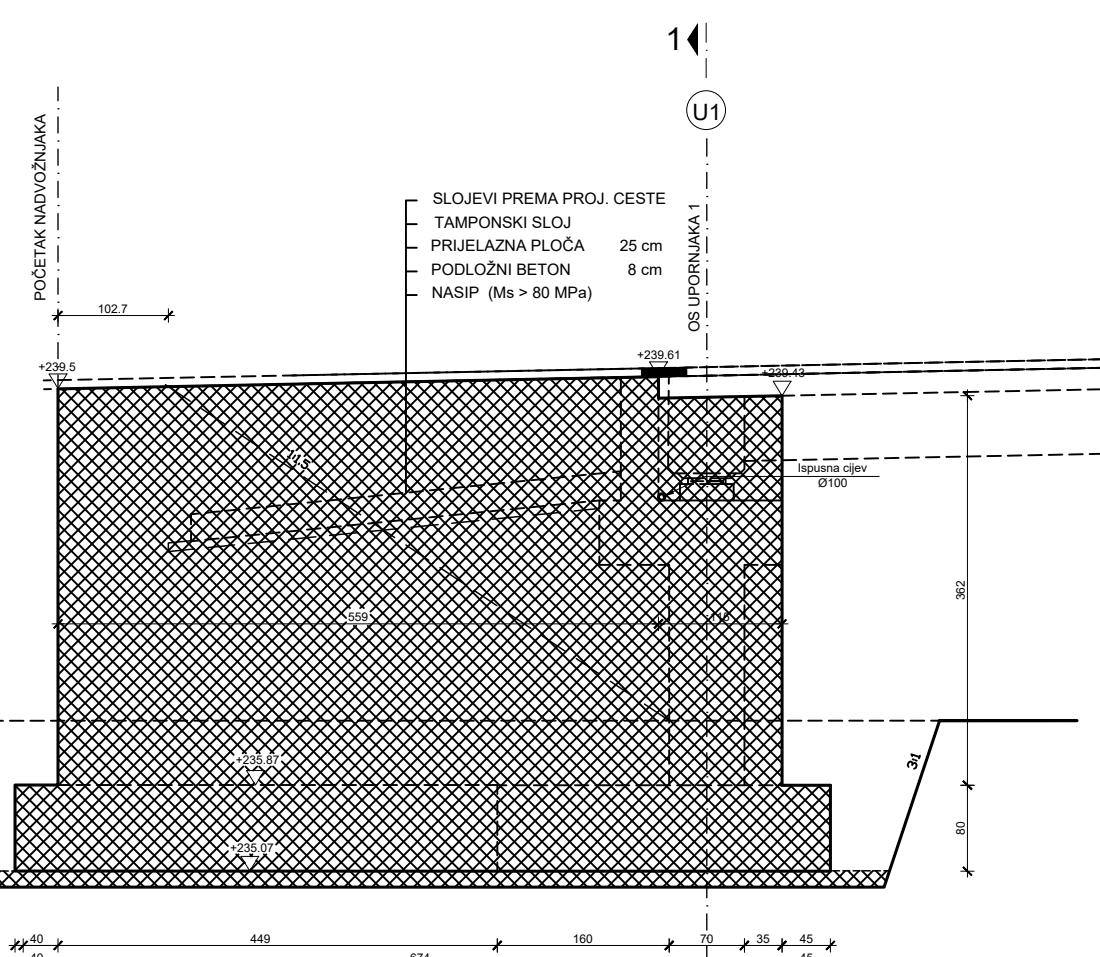
Presjek 2-2



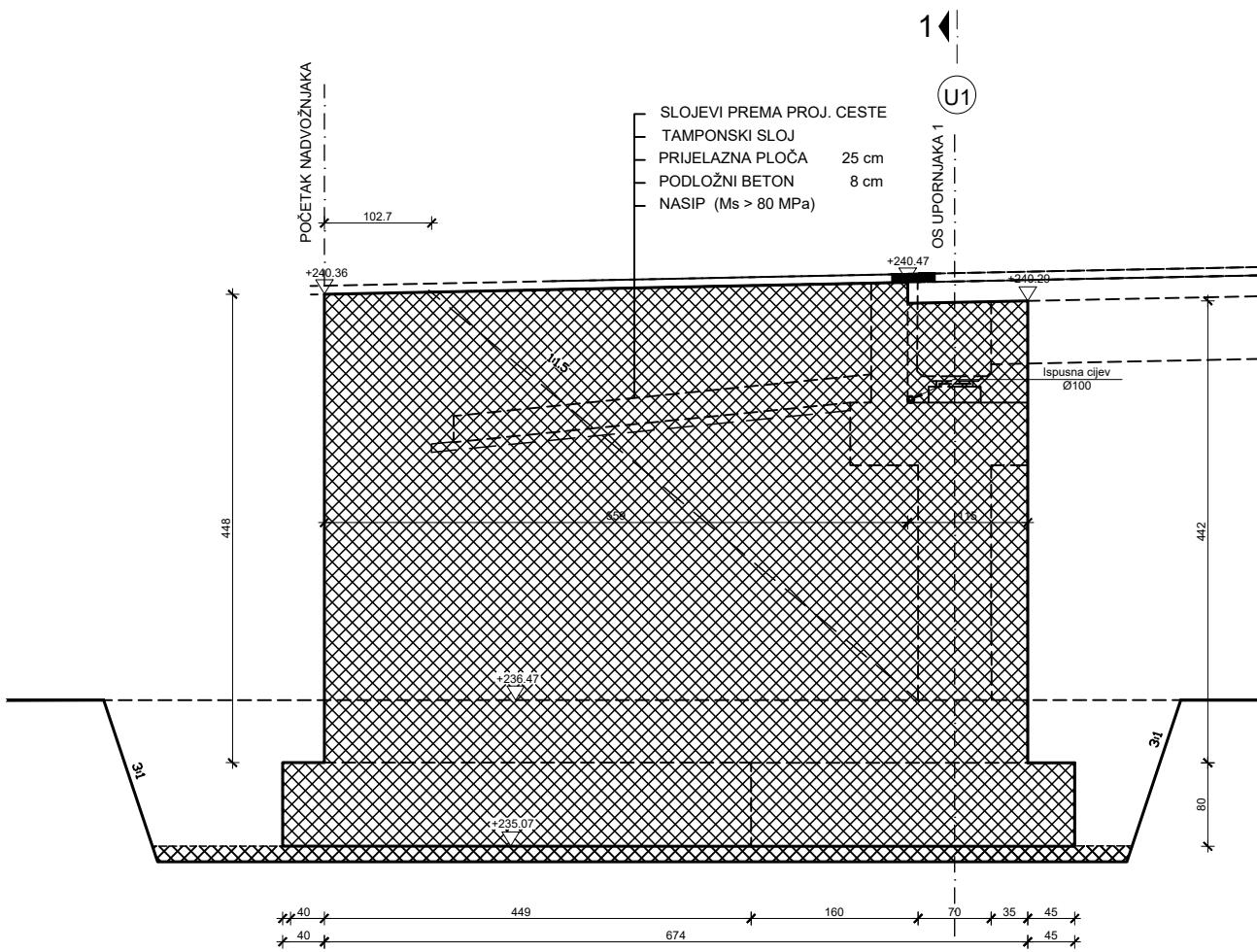
-1



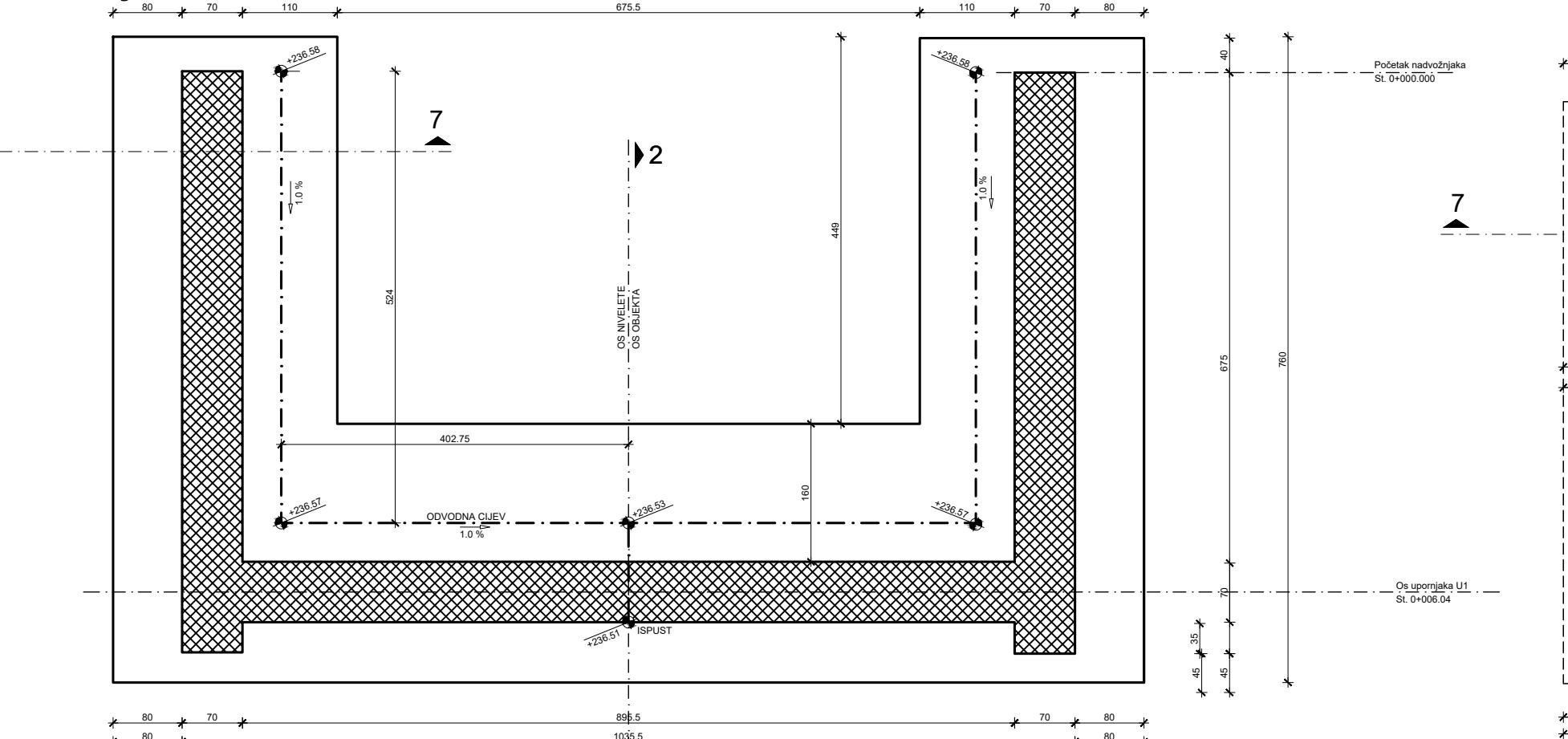
-6



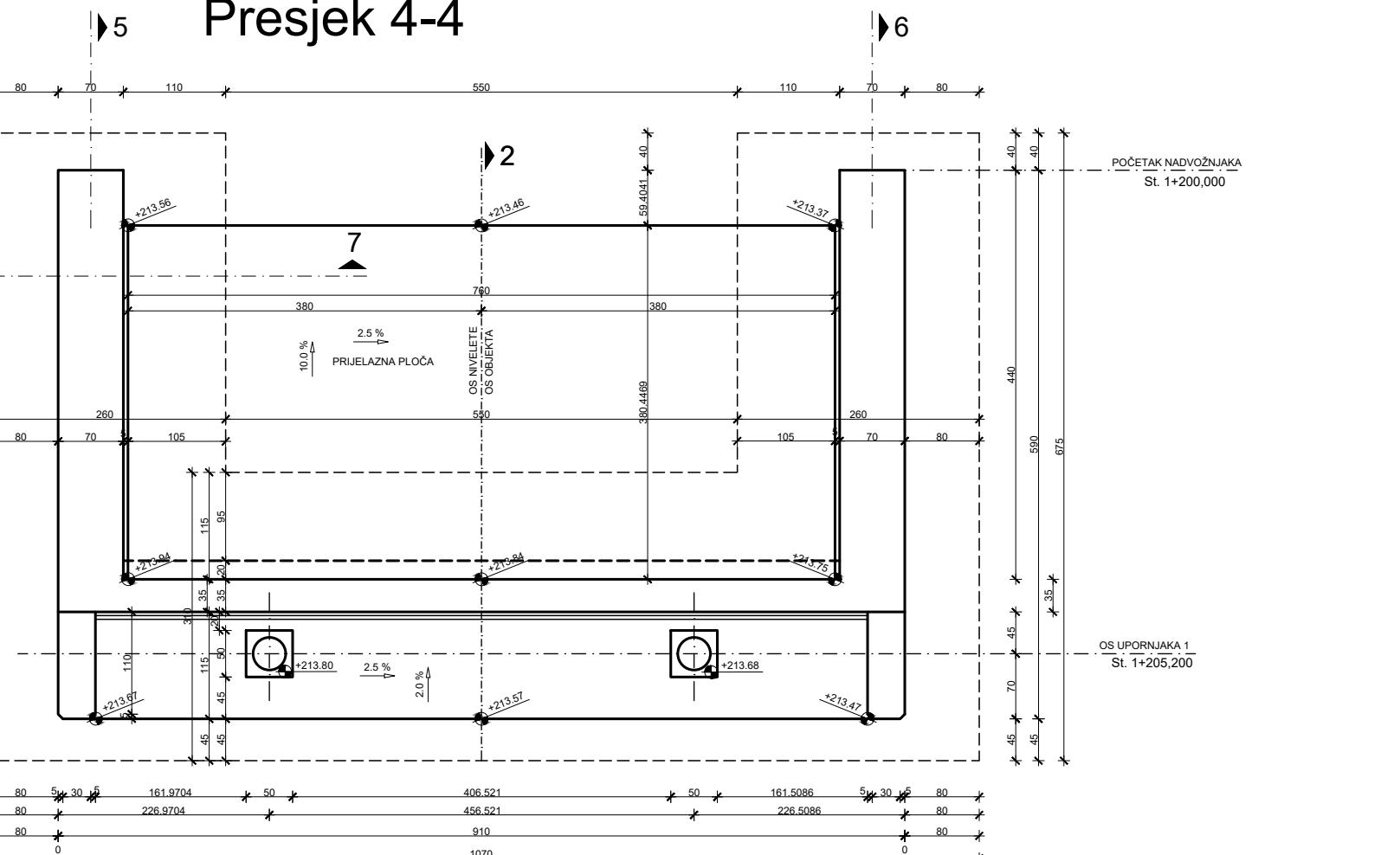
Presjek 5



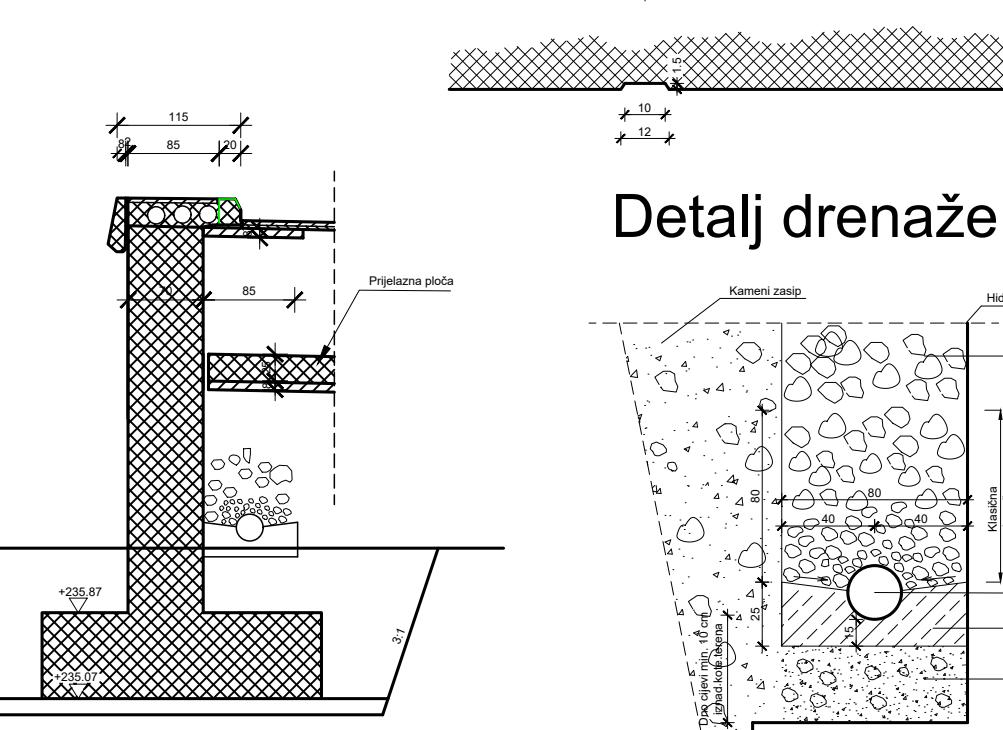
Presjek 3-3



Presjek 4-4



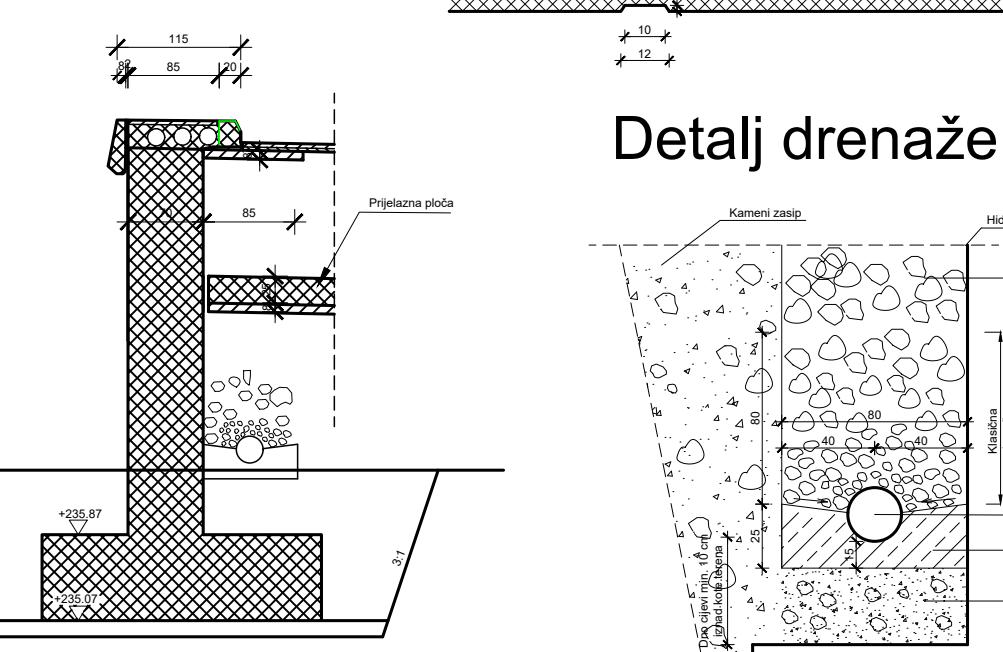
Presjek 7-7



Detalj ka



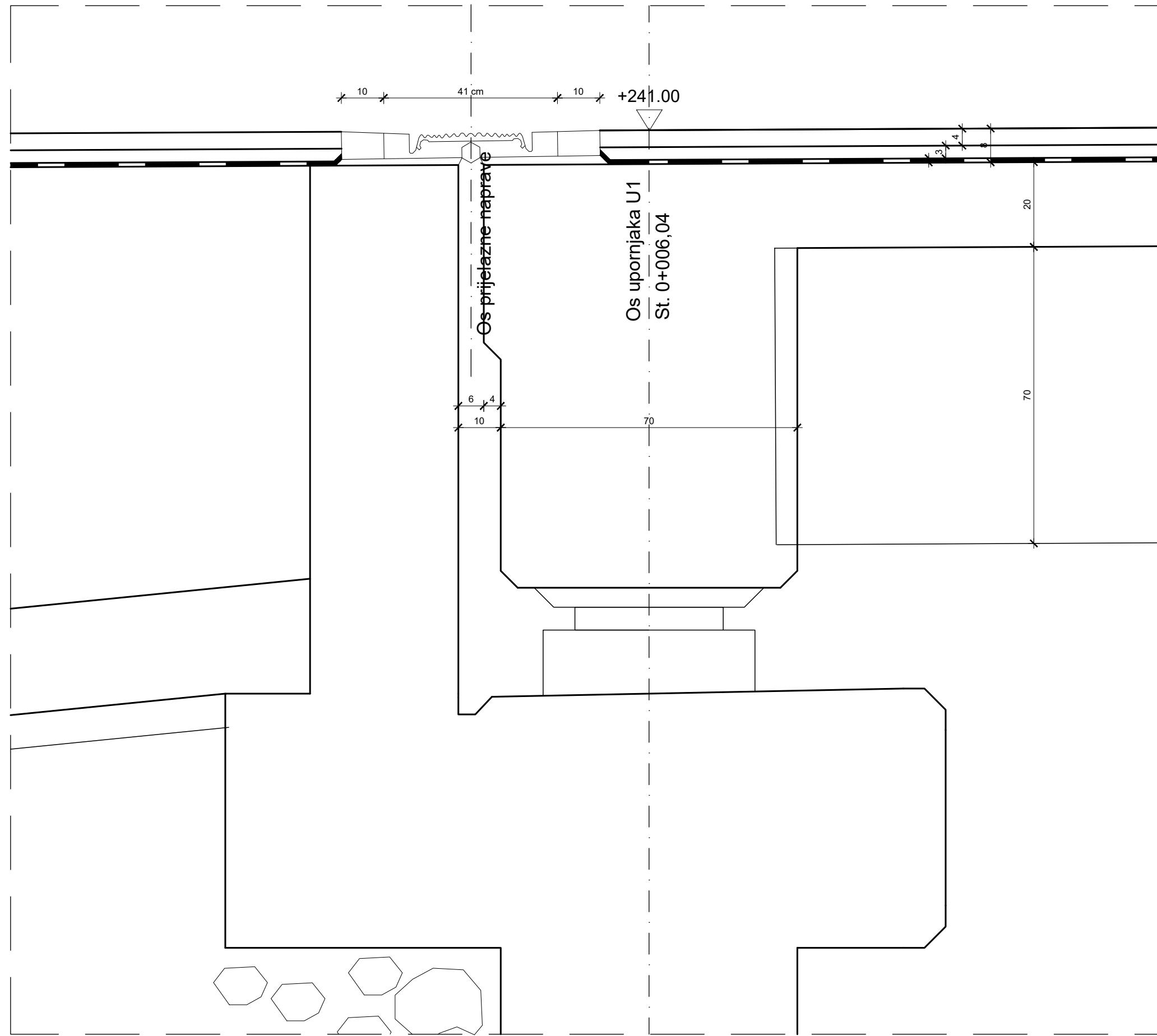
Detalj d



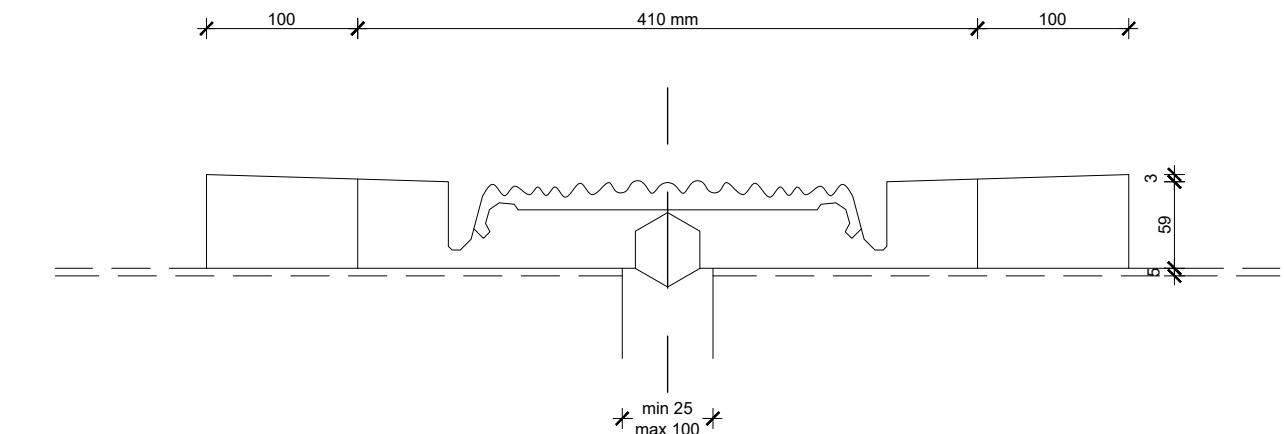
PLAN OPLATE UPORNJAKA U
1:50

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM
		POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vondinina 2 10000 Zagreb		 <small>SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATEĆE HRVATSKE 15 MB 3146403 tel + 385 (021) 303333; fax + 385 (021) 450117</small>
GRADEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ: <div style="text-align: center;"> PLAN OPLATE UPORNJAKA U1 </div>		
PROJEKTANT: XXXXXX		MJERILO: 1:50
		DATUM: lipanj 2007.
		MAPA: C1
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
		BROJ PRILOGA: 7
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		

DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10



DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:5



SVEUČILIŠTE U SPLITU,
GRADEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET
21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15
MB 3149483; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117

VV-01

ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:

DETALJ PRIJELAZNE
NAPRAVE 1:10 ; 1:5

PROJEKTANT: Matea Ramiljak

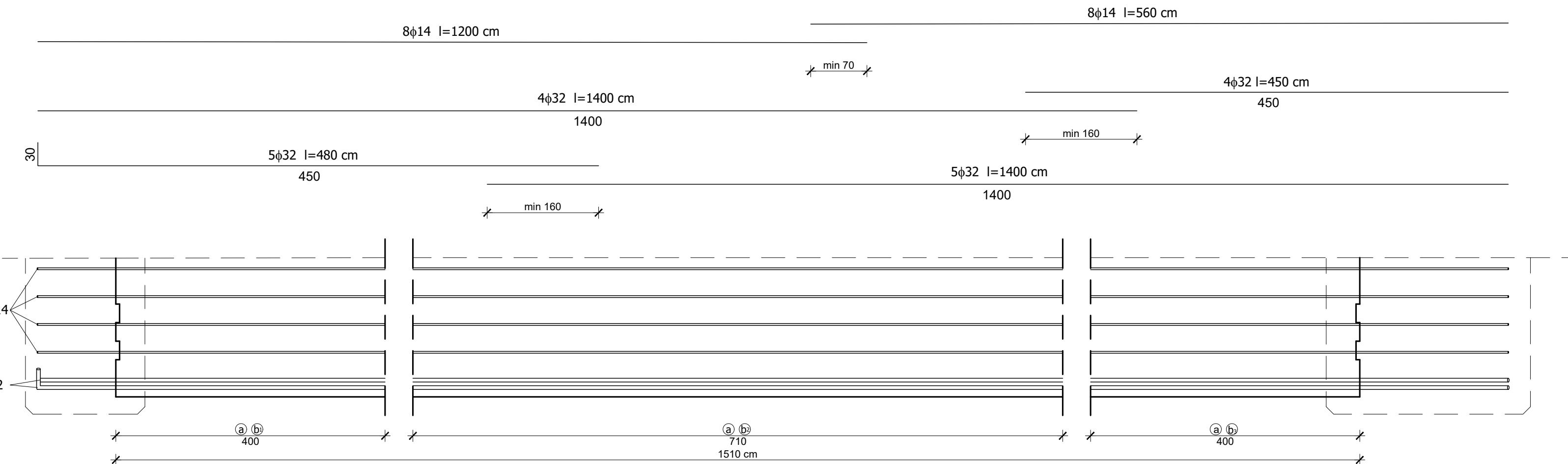
MJERILO:
1:10 ; 1:5

DATUM:
lipanj 2023.

MAPA:
C1

BROJ PROJEKTA:
C1-01-04/07

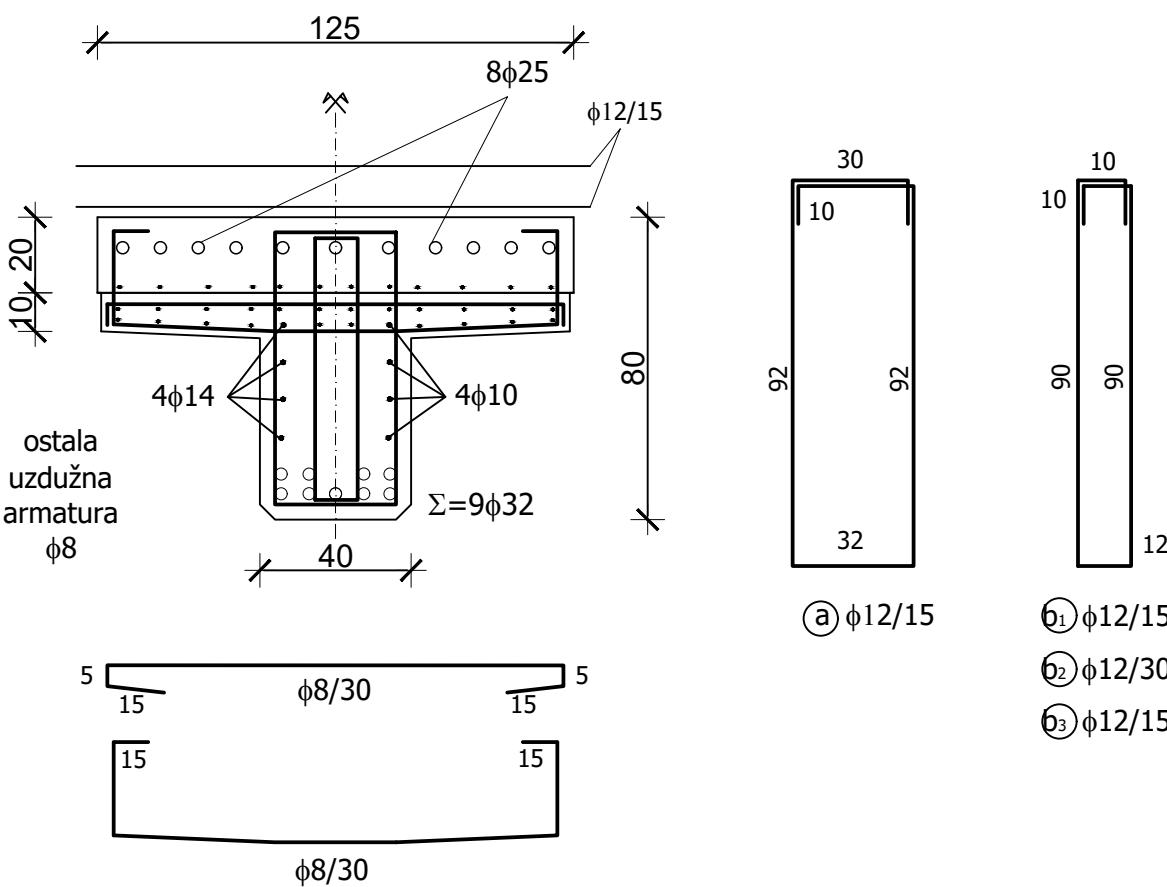
BROJ PRILOGA:
9



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, 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:
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije		VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ: <h1 style="text-align: center;">PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA</h1>		
PROJEKTANT: Matea Ramljak	MJERILO: 1:20	
	DATUM: lipanj 2023.	
	MAPA: C1	
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
	BROJ PRILOGA: 10	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		