

Projekt tipskog nadvožnjaka

Šitum, Martina

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://um.nsk.hr/um:nbn:hr:123:699818>

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

Download date / Datum preuzimanja: **2024-12-25**



Repository / Repozitorij:

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



UNIVERSITY OF SPLIT



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

ZAVRŠNI RAD

Martina Šitum

Split, 2023.

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Projekt tipskog nadvožnjaka

Završni rad

Split, 2023.

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

STUDIJ: **PREDDIPLOMSKI SVEUČILIŠNI STUDIJ GRAĐEVINARSTVA**
KANDIDAT: **Martina Šitum**
JMBAG: **0083223527**
KATEDRA: **Katedra za betonske konstrukcije i mostove**
PREDMET: **Mostovi**

ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD

Tema: Projekt tipskog nadvožnjaka

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

U Splitu, ožujak 2023.

Voditelj Završnog rada:



Prof. dr. sc. Domagoj Matešan

Sažetak:

U radu je prikazan glavni projekt nadvožnjaka preko autoceste. Sam nadvožnjak se sastoji od dva jednaka raspona, po 18 metara, polumontažne izvedbe. Stup između dva polja projektiran je kao „V“ stup. Niveleta nadvožnjaka je oko 8 metara iznad nivelete autoceste kako bi se osiguralo dosta prostora za slobodan profil ispod nadvožnjaka. Projekt sadrži proračun uzdužnog nosača, poprečnog nosača i stupa, te karakteristične građevinske nacрте i tehnički opis.

Ključne riječi:

Nadvožnjak, građevinski projekt, numerički model, proračun nosive konstrukcije

Design of the overpass above highway**Abstract:**

This paper presents the main design of the overpass above highway. The structure is semi prefabricated and it consist of two equal span of 18 meters. Middle pier is V-shaped. Elevation of the verpass is cca. 8 meters 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 tehcnical description of the construction.

Keywords:

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

SADRŽAJ

1. TEHNIČKI OPIS.....	1
1.1. OPĆENITO	1
1.2. NOSIVA KONSTRUKCIJA	1
1.2.1 Rasponski sklop	1
1.2.2 Stup	2
1.2.3 Upornjaci.....	2
1.3. OPREMA I JOŠ NEKA RJEŠENJA.....	3
1.3.1 Pješačka staza.....	3
1.3.2 Hidroizolacija	3
1.3.3 Zastor	3
1.3.4 Prijelazne naprave.....	4
1.3.5 Ležajevi.....	4
1.3.6 Odvodnja.....	4
1.3.7 Ograda	4
1.3.8 Vođenje elektro i TT instalacija	5
1.3.9 Uređenje pokosa nasipa.....	5
1.3.10 Uređenje okoliša	5
1.3.11 Probno opterećenje.....	5
1.3.12 Održavanje objekta	5
2. PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG RASPONSKOG NOSAČA	6
2.1. PREGOVOR	6
2.2. PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA	7
2.2.1. Stanje prije sprezanja nosača s kolničkom pločom	7
2.3. NUMERIČKI MODEL	13
2.4. OPTEREĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA	18
2.4.1 Dodatno stalno opterećenje.....	18
2.4.2. Pokretno opterećenje.....	21
2.4.3 Proračun uzdužnog nosača nakon sprezanja nosača s pločom.....	33
2.5 ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE	38
2.6 SKICA ARMATURE SREDNJEG NOSAČA	39
3.PREDMJER RADOVA.....	40
3.1 DONJI USTROJ	40
3.2 GORNJI USTROJ	41
4.TROŠKOVNIK.....	43
5. GRAFIČKI PRILOZI	44
6. LITERATURA	45

1. TEHNIČKI OPIS

1.1. Općenito

Nadvožnjak 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 18 m, sa stupom lociranim u osi autoceste. U odnosu na os lokalne ceste, početak objekta je na ST 0+000.000 i završetak na ST 0+0048.70, pa ukupna duljina nadvožnjaka iznosi 48.70 m.

U poprečnoj dispoziciji objekt ima dvije prometne trake širine po 3.0 m, te dvije uzdignute pješačke staze širine po 1.2 m i prostore širine od po 0.25 m za smještaj ograde. Širina kolnika na objektu iznosi 6.0 m, širina objekta između ograda iznosi 8.4 m, dok ukupna širina nadvožnjaka iznosi 8.9 m. Kolnik ima jednostrešni poprečni nagib od 3.0 %, dok nagibi pješačkih staza, uzdignutih za 0.20 m iznad razine kolnika, iznose po 2.0 % prema kolniku.

1.2. Nosiva konstrukcija

1.2.1 Rasponski sklop

Predviđeni su predgotovljeni, klasično armirani nosači T presjeka. Usvojeno je 7 nosača u poprečnoj dispoziciji nadvožnjaka. Unutrašnji nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.70 m. S monolitnom pločom iznad njih debljine 0.20 m, ukupna visina ovih nosača iznosi 0.90 m. Rubni nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 0.90 m.

Širina gornje pojasnice unutrašnjih nosača iznosi 1.15 m, dok je širina gornje pojasnice rubnih nosača 1.42 m. Širina hrbta iznosi 0.40 m i stalna je po visini i duljini nosača. Nosači su položeni jedan do drugoga, tako da su im pojasnice na razmaku od oko 2.0 cm. Ovakvo rješenje nosača omogućava izvedbu monolitnog dijela kolničke ploče bez ikakve potrebne oplata.

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

Nakon sprezanja s kolničkom pločom debljine 0.20 m, ukupna visina rasponskog sklopa iznosi 0.90 m. Kolnička ploča je formirana od monolitnog dijela debljine 0.20 m i gornjeg pojasa T nosača, koji su međusobno spregnuti.

Iznad upornjaka i stupova uzdužne grede su povezane i ukružene poprečnim nosačima. Poprečni nosači iznad stupova su širine 1.40 m i visine 1.10 m, dok su nosači iznad upornjaka širine 0.70 m i visine 1.10 m. Radi prolaza cijevi za odvodnju, u poprečnim nosačima treba ostaviti otvore prema detaljima iz projekta. U poprečnim nosačima iznad upornjaka treba ostaviti niše za ugradnju prijelazne naprave, također prema detaljima iz projekta.

1.2.2 Stup

Predviđen je relativno jednostavan i racionalan stup, s naglaskom na njegovo oblikovanje. Visine stupa u osi iznosi 8.95 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 5.00×5.00 m i visine 1.00 m. Nakon uređenje podloge izvesti sloj podbetona (C12/15) debljine 0.15 m.

1.2.3 Upornjaci

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

Sve plohe upornjaka u dodiru s tlom treba hidroizolirati prema projektu. Iza upornjaka izvesti drenažu i kameni drenažni "klin" prema priloženim crtežima i pravilima struke.

Prijelazne ploče su duljina 4.00 m i debljine 0.25 m, s uzdužnim padom od 10% prema trupu ceste. Na nasipu ispod prijelazne ploče postići zbijenost $MS \geq 80$ MPa.

1.3. Oprema i još neka rješenja

1.3.1 Pješačka staza

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

1.3.2 Hidroizolacija

Za hidroizolaciju kolničke ploče, predviđena je kvalitetna jednoslojna hidroizolacija iz zavarenih bitumenskih traka debljine 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 Vođenje elektro i TT instalacija

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

1.3.9 Uređenje pokosa nasipa

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

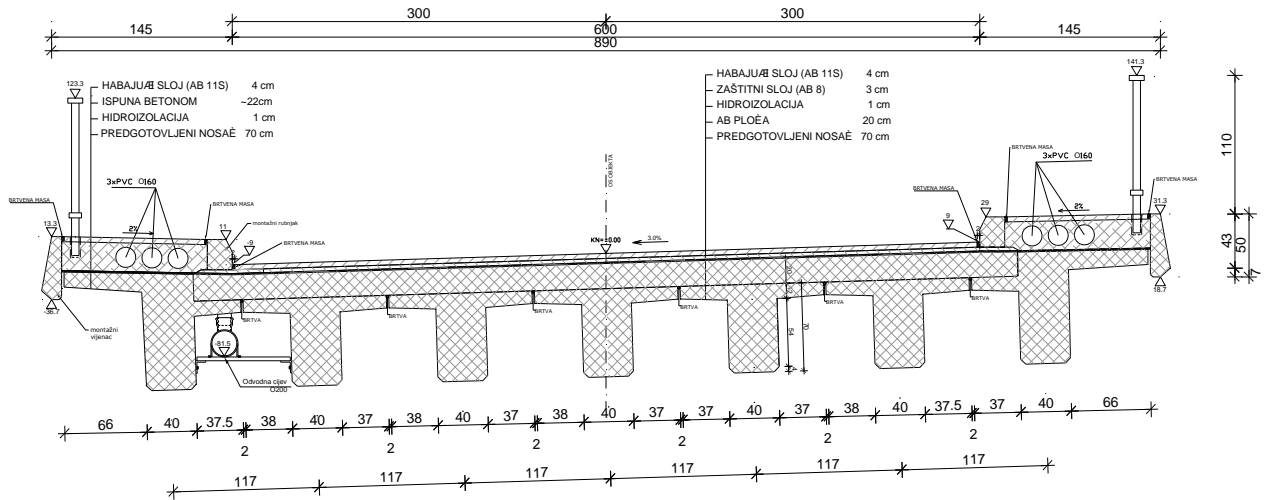
Za proračun rasponske konstrukcije na utjecaje prometnog opterećenja, korišten je prostorni štapni model konstrukcije.

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

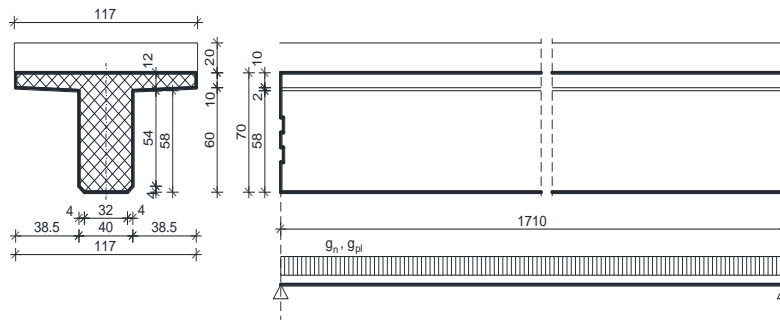
Za sve armirane elemente korištena je rebrasta armatura B 450C.

2.2. Proračun uzdužnih rasponskih nosača

2.2.1. Stanje prije sprezanja nosača s kolničkom pločom



Slika 1. Poprečni presjek rasponske konstrukcije



Slika 2. Uzdužna i poprečna dispozicija jednog nosača

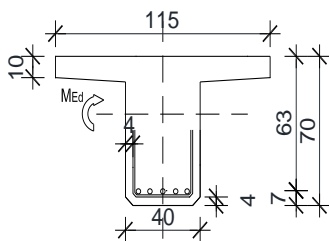
$$A_n = 0.422 \text{ m}^2$$

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

Sile od vlastite težine nosača	Sile od težine kolničke ploče (jedan nosač)
$g_n = 0.361 \cdot 25.5 = 9.203 \text{ kN/m'}$ $R_{g1}^A = R_{g1}^B = \frac{g_n \cdot l}{2} = \frac{9.203 \cdot 17.10}{2} = 78.69 \text{ kN}$ $M_{g1}^{l/2} = \frac{g_n \cdot l^2}{8} = \frac{9.203 \cdot 17.10^2}{8} = 336.38 \text{ kNm}$ $V_{g1} = R_{g1}^A = 78.69 \text{ kN}$	$g_{pl} = 0.20 \cdot 1.17 \cdot 25.5 = 5.97 \text{ kN/m'}$ $R_{g2}^A = R_{g2}^B = \frac{g_{pl} \cdot l}{2} = \frac{5.97 \cdot 17.10}{2} = 51.04 \text{ kN}$ $M_{g2}^{l/2} = \frac{g_{pl} \cdot l^2}{8} = \frac{5.97 \cdot 17.10^2}{8} = 218.21 \text{ kNm}$ $V_{g2} = R_{g2}^A = 51.04 \text{ kN}$

Dimenzioniranje za fazu prije sprežanja nosača i ploče

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C \ 30/37 \Rightarrow f_{ck} = 30.0 \text{ MPa}$$

\Rightarrow

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30.0}{1.5} = 20.0 \text{ MPa}$$

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

\Rightarrow

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

$$d = 63 \text{ cm}$$

$$b = 115 \text{ cm}$$

$$M_{g1} = 336.38 \text{ kNm}; \quad M_{g2} = 218.21 \text{ kNm}$$

$$M_{Ed} = \gamma_g \cdot (M_{g1} + M_{g2}) = 1.35 \cdot (336.38 + 218.21) = 748.7 \text{ kNm}$$

$$\mu_{Ed} = \frac{M_{Ed}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{748.7 \cdot 100}{115 \cdot 63^2 \cdot 2.0} = 0.082$$

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

$$\text{oči tan } \alpha: \varepsilon_{c2} = 1.7\text{‰}; \quad \xi = 0.145; \quad \zeta = 0.947$$

$$x = \xi \cdot d = 0.145 \cdot 63 = 9.135 \text{ cm} \approx h_{pl} = 10.0 \text{ cm}$$

$$A_{s1,1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{748.7 \cdot 100}{0.947 \cdot 63 \cdot 39.23} = 31.99 \text{ cm}^2$$

Tablica 1. Tablice za dimenzioniranje na moment savijanja

TABLICE ZA DIMENZIONIRANJE PRAVOKUTNIH PRESJEKA PREMA GRANICNIM STANJIMA SLOVA

Lom preko armature $\epsilon_{s1}=20.0\%$						Lom preko armature $\epsilon_{s1}=10.0\%$						Lom preko armature $\epsilon_{s1}=5.0\%$						Lom preko betona $\epsilon_{c2}=3.5\%$					
ϵ_{c2} [%]	ϵ_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Edk}	μ_{Edk}	ϵ_{c2} [%]	ϵ_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Edk}	μ_{Edk}	ϵ_{c2} [%]	ϵ_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Edk}	μ_{Edk}	ϵ_{c2} [%]	ϵ_{s1} [%]	$\xi = x/d$	ω_1	μ_{Edk}	μ_{Edk}
0.1	20.0	0.005	0.996	0.000	0.000	0.1	10.0	0.010	0.997	0.000	0.000	0.1	5.0	0.020	0.993	0.001	0.001	3.5	3.5	0.149	0.936	0.121	0.113
0.2	20.0	0.010	0.997	0.001	0.001	0.2	10.0	0.020	0.993	0.002	0.002	0.2	5.0	0.038	0.987	0.004	0.004	3.5	19.5	0.152	0.937	0.123	0.115
0.3	20.0	0.015	0.995	0.002	0.002	0.3	10.0	0.029	0.990	0.004	0.004	0.3	5.0	0.057	0.981	0.006	0.006	3.5	19.0	0.156	0.935	0.126	0.118
0.4	20.0	0.020	0.993	0.004	0.004	0.4	10.0	0.038	0.987	0.007	0.007	0.4	5.0	0.074	0.975	0.014	0.013	3.5	18.5	0.159	0.934	0.129	0.120
0.5	20.0	0.024	0.992	0.006	0.006	0.5	10.0	0.048	0.984	0.011	0.011	0.5	5.0	0.091	0.969	0.021	0.020	3.5	18.0	0.163	0.932	0.132	0.123
0.6	20.0	0.029	0.990	0.008	0.008	0.6	10.0	0.057	0.981	0.015	0.015	0.6	5.0	0.107	0.963	0.029	0.028	3.5	17.5	0.167	0.931	0.135	0.126
0.7	20.0	0.034	0.988	0.010	0.010	0.7	10.0	0.065	0.977	0.020	0.020	0.7	5.0	0.123	0.958	0.038	0.036	3.5	17.0	0.171	0.929	0.138	0.128
0.8	20.0	0.038	0.987	0.013	0.013	0.8	10.0	0.074	0.974	0.026	0.025	0.8	5.0	0.136	0.952	0.046	0.046	3.5	16.5	0.175	0.927	0.142	0.131
0.9	20.0	0.043	0.985	0.016	0.016	0.9	10.0	0.083	0.971	0.032	0.031	0.9	5.0	0.153	0.947	0.058	0.055	3.5	16.0	0.179	0.925	0.145	0.134
1.0	20.0	0.048	0.983	0.020	0.020	1.0	10.0	0.091	0.968	0.038	0.037	1.0	5.0	0.167	0.942	0.089	0.085	3.5	15.5	0.184	0.923	0.149	0.136
1.1	20.0	0.052	0.982	0.023	0.023	1.1	10.0	0.099	0.965	0.045	0.043	1.1	5.0	0.180	0.937	0.081	0.076	3.5	15.0	0.189	0.921	0.153	0.141
1.2	20.0	0.057	0.980	0.027	0.027	1.2	10.0	0.107	0.962	0.051	0.049	1.2	5.0	0.194	0.931	0.083	0.087	3.5	14.5	0.194	0.919	0.157	0.145
1.3	20.0	0.061	0.978	0.031	0.030	1.3	10.0	0.115	0.959	0.059	0.056	1.3	5.0	0.206	0.926	0.105	0.097	3.5	14.0	0.200	0.917	0.162	0.148
1.4	20.0	0.065	0.977	0.035	0.034	1.4	10.0	0.123	0.956	0.066	0.063	1.4	5.0	0.219	0.922	0.117	0.108	3.5	13.5	0.206	0.914	0.167	0.152
1.5	20.0	0.070	0.975	0.039	0.038	1.5	10.0	0.130	0.953	0.073	0.070	1.5	5.0	0.231	0.917	0.130	0.119	3.5	13.0	0.212	0.912	0.172	0.157
1.6	20.0	0.074	0.973	0.043	0.042	1.6	10.0	0.138	0.950	0.081	0.077	1.6	5.0	0.242	0.912	0.142	0.130	3.5	12.5	0.219	0.909	0.177	0.161
1.7	20.0	0.078	0.971	0.046	0.046	1.7	10.0	0.145	0.947	0.089	0.084	1.7	5.0	0.254	0.907	0.155	0.140	3.5	12.0	0.226	0.906	0.183	0.166
1.8	20.0	0.083	0.970	0.052	0.050	1.8	10.0	0.153	0.944	0.096	0.091	1.8	5.0	0.265	0.902	0.167	0.150	3.5	11.5	0.233	0.903	0.189	0.171
1.9	20.0	0.087	0.968	0.055	0.055	1.9	10.0	0.160	0.941	0.104	0.097	1.9	5.0	0.275	0.898	0.179	0.160	3.5	11.0	0.241	0.900	0.195	0.176
2.0	20.0	0.091	0.966	0.059	0.059	2.0	10.0	0.167	0.938	0.111	0.104	2.0	5.0	0.286	0.893	0.190	0.170	3.5	10.5	0.250	0.896	0.202	0.181
2.1	20.0	0.095	0.964	0.063	0.063	2.1	10.0	0.174	0.934	0.118	0.111	2.1	5.0	0.296	0.888	0.202	0.179	3.5	10.0	0.259	0.892	0.210	0.187
2.2	20.0	0.099	0.962	0.069	0.066	2.2	10.0	0.180	0.931	0.126	0.117	2.2	5.0	0.306	0.883	0.213	0.186	3.5	9.5	0.269	0.888	0.218	0.194
2.3	20.0	0.103	0.960	0.073	0.074	2.3	10.0	0.187	0.928	0.133	0.123	2.3	5.0	0.315	0.879	0.224	0.197	3.5	9.0	0.280	0.884	0.227	0.200
2.4	20.0	0.107	0.958	0.077	0.074	2.4	10.0	0.194	0.925	0.140	0.129	2.4	5.0	0.324	0.874	0.234	0.205	3.5	8.5	0.292	0.879	0.236	0.207
2.5	20.0	0.111	0.957	0.081	0.078	2.5	10.0	0.200	0.922	0.147	0.135	2.5	5.0	0.333	0.870	0.244	0.213	3.5	8.0	0.304	0.873	0.246	0.215
2.6	20.0	0.115	0.955	0.086	0.082	2.6	10.0	0.206	0.919	0.153	0.141	2.6	5.0	0.342	0.865	0.254	0.220	3.5	7.5	0.318	0.868	0.258	0.223
2.7	20.0	0.119	0.953	0.090	0.085	2.7	10.0	0.213	0.916	0.160	0.147	2.7	5.0	0.351	0.861	0.264	0.227	3.5	7.0	0.333	0.861	0.270	0.232
2.8	20.0	0.123	0.951	0.094	0.089	2.8	10.0	0.219	0.913	0.167	0.152	2.8	5.0	0.359	0.857	0.274	0.234	3.5	6.5	0.350	0.854	0.283	0.242
2.9	20.0	0.127	0.949	0.096	0.093	2.9	10.0	0.225	0.910	0.173	0.157	2.9	5.0	0.367	0.852	0.283	0.241	3.5	6.0	0.366	0.847	0.286	0.253
3.0	20.0	0.130	0.947	0.101	0.096	3.0	10.0	0.231	0.907	0.179	0.163	3.0	5.0	0.375	0.848	0.292	0.247	3.5	5.5	0.389	0.838	0.315	0.264
3.1	20.0	0.134	0.945	0.105	0.100	3.1	10.0	0.237	0.904	0.186	0.168	3.1	5.0	0.383	0.844	0.300	0.254	3.5	5.0	0.412	0.829	0.333	0.276
3.2	20.0	0.138	0.944	0.109	0.103	3.2	10.0	0.242	0.901	0.192	0.173	3.2	5.0	0.390	0.840	0.309	0.260	3.5	4.5	0.438	0.818	0.354	0.290
3.3	20.0	0.142	0.942	0.113	0.106	3.3	10.0	0.246	0.898	0.198	0.178	3.3	5.0	0.396	0.836	0.317	0.265	3.5	4.0	0.467	0.806	0.376	0.304
3.4	20.0	0.145	0.940	0.117	0.110	3.4	10.0	0.254	0.895	0.204	0.183	3.4	5.0	0.405	0.832	0.325	0.271	3.5	3.5	0.500	0.792	0.405	0.321
3.5	20.0	0.149	0.938	0.121	0.113	3.5	10.0	0.259	0.892	0.210	0.187	3.5	5.0	0.412	0.829	0.333	0.276	3.5	3.0	0.538	0.776	0.436	0.338

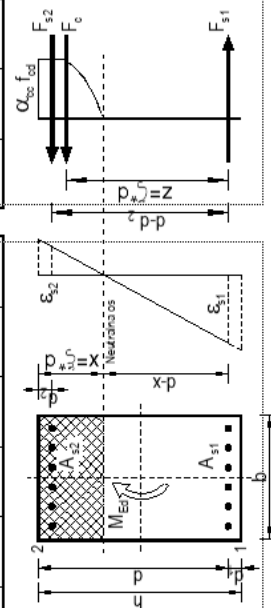
$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\xi \cdot d \cdot f_{yd}}$$

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

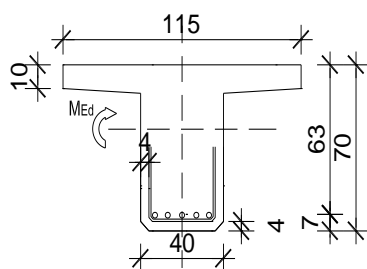
$$M_{Eds} = b \cdot d^2 \cdot f_{cd} \cdot \alpha_{sc} \cdot \alpha_v \cdot \xi \cdot \zeta$$

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

$$z = \zeta \cdot d$$



Dimenzioniranje na poprečnu silu



$$V_{g1} = 78.69 \text{ kN} \quad V_{g2} = 51.04 \text{ kN}$$
$$V_{Ed} = \gamma_g * (V_{g1} + V_{g2}) = 1.35 * (78.69 + 51.04)$$
$$= 175.14 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{630}} = 1.56 \leq 2.0 \Rightarrow k = 1.56$$

$$k_1 = 0.15$$

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

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

$$V_{Rd,c} = \left[0.12 \cdot 1.56 \cdot (100 \cdot 0.0125 \cdot 30.0)^{\frac{1}{3}} + 0.15 \cdot 0.0 \right] \cdot 400 \cdot 630$$

$$V_{Rd,c} = 157900.49 \text{ N} = 157.9 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća od:

$$V_{Rd,c} \geq \left[v_{1cp_{min}} \cdot b_w \right]$$

$$k_1 = 0.15$$

$$v_{min} = 0.035 * 1.56^{3/2} * 30^{1/2} = 0.374$$

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

$$V_{Rd,c} \geq 0.374 \cdot 400 \cdot 630$$

$$V_{Rd,c} \geq 94249 \text{ N} = 94.3 \text{ kN}$$

pa je i taj uvjet zadovoljen.

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

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

$$v = 0.6 \left[1.0 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0.6 \left[1.0 - \frac{30}{250} \right] = 0.528$$

$$V_{Rd,max} = 1995840 \text{ N} = 1995.8 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{Ed}=175.14 \text{ kN}$$

$$V_{Ed}/V_{Rd,max}= 175.14/1995.8= 0.0878 \Rightarrow V_{Ed}=0.088V_{Rd,max}$$

$$S_{max}=\min \{0.75d ; 30\text{cm}\}$$

$$\min \{47.25 ; 30\text{cm}\} \Rightarrow S_{max} = 30 \text{ cm}$$

$$\rho= 0.00110$$

Ukupna poprečna armatura (spone) ne smije biti manja od minimalne:

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{w,min} * S_{max} * b_w}{m} = \frac{0.00110 * 30 * 40}{2} = 0.66 \text{ cm}^2$$

Odabrane spone $\varnothing 12/30$ ($A_{sw}=1.13 \text{ cm}^2$). Ukupna nosivost betona i odabrane poprečne armature:

$$f_{ywd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B 450C \quad \Rightarrow \quad f_{ywd} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.13 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2}$$

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

$$V_{Rd,s} = \frac{1.13}{30} \cdot (0.9 \cdot 63) \cdot 39.13 \cdot 2 = 167.14 \text{ kN}$$

$$V_{Ed} > V_{Rd,s}$$

$$s_{pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{yw,d} \cdot z}{V_{Ed}} = \frac{2 \cdot 1.13 \cdot 39.2 \cdot (0.9 \cdot 63)}{175.14} = 28.68 \text{ cm}$$

Odabrane spone $\varnothing 12/25$.

Tablica 2. Karakteristike betona

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)

Tablica 3. Minimalni postoci armiranja ($\rho_{(w,min)}$)

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

Tablica 4. Maksimalni razmaci spona

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

2.3. Numerički model

Za proračun unutarnjih sila uslijed djelovanja opterećenja izrađen je 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.

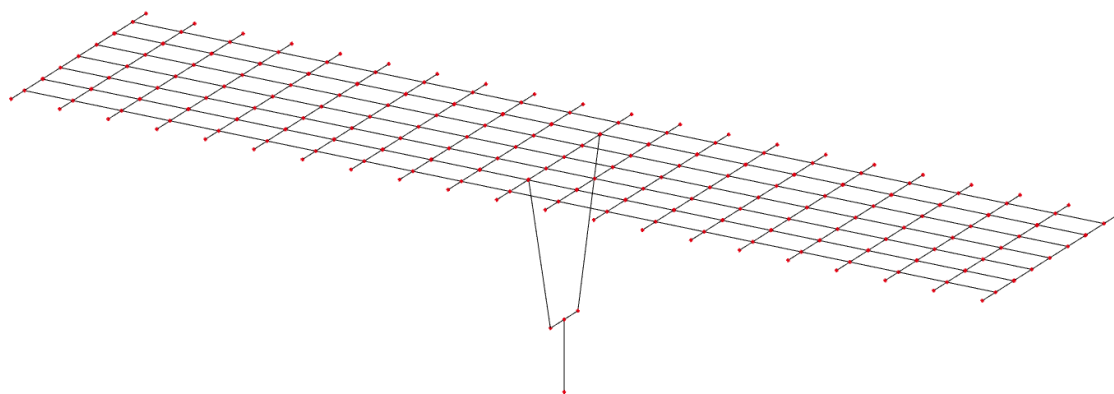
Ekvivalentnost štapova s elementima mosta ostvarena je preko odgovarajućih duljina štapova te krutostima poprečnih presjeka.

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.

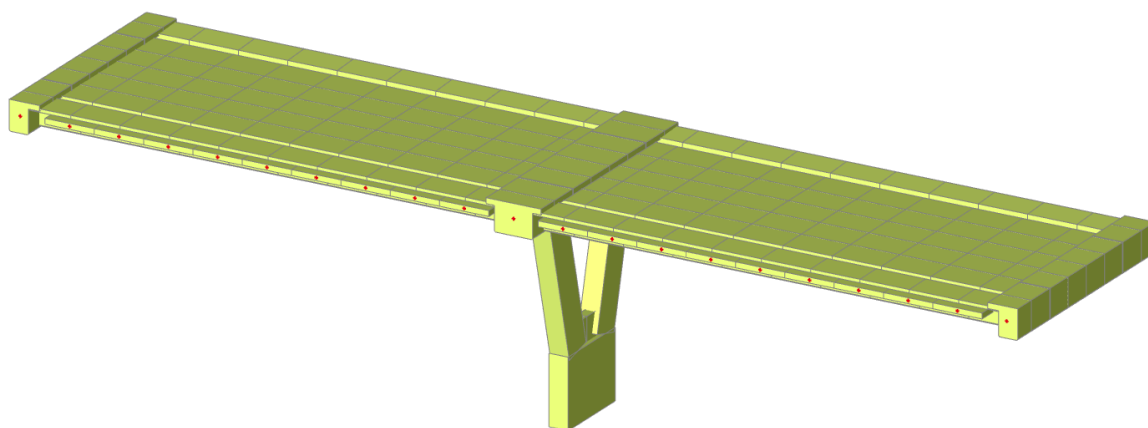
Modeliranje upornjaka nije potrebno jer je veza rasponske konstrukcije s upornjacima ostvarena preko ležajeva. Shodno tome modelirani su klizni ležajevi na pozicijama koje odgovaraju stvarnim pozicijama ležajeva na upornjacima.

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

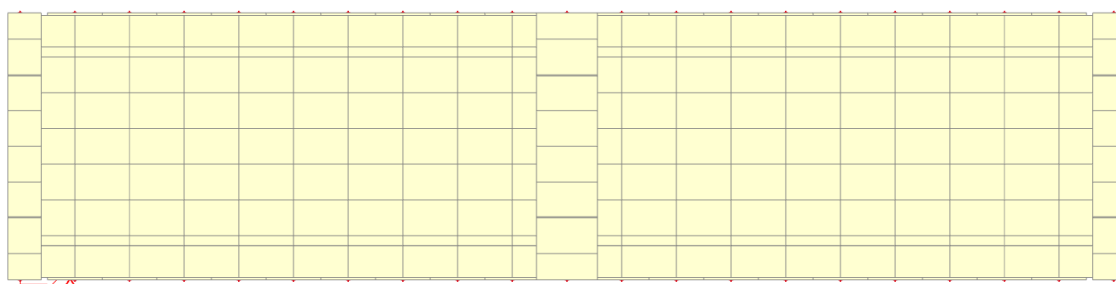
Osnovni gabariti proračunskog modela, svojstva materijala i poprečnih presjeka prikazani su u nastavku.



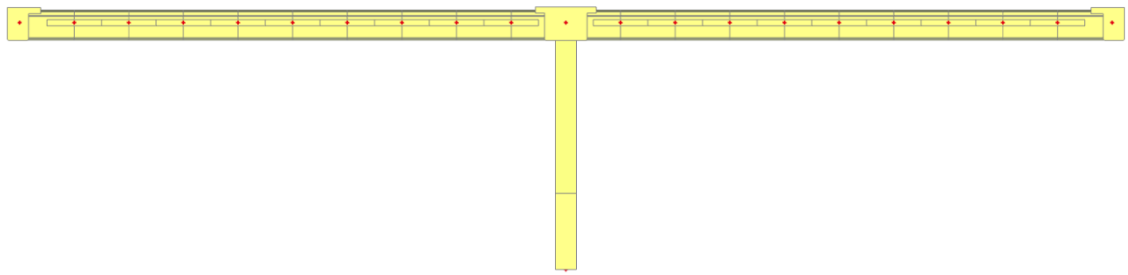
Slika 3. Prikaz numeričkog modela



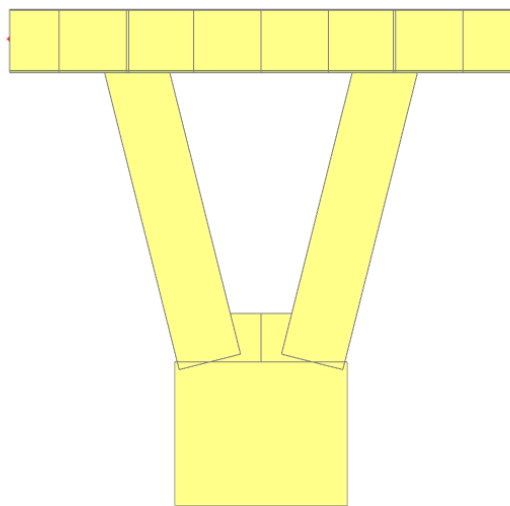
Slika 4. Prikaz renderiranog numeričkog modela



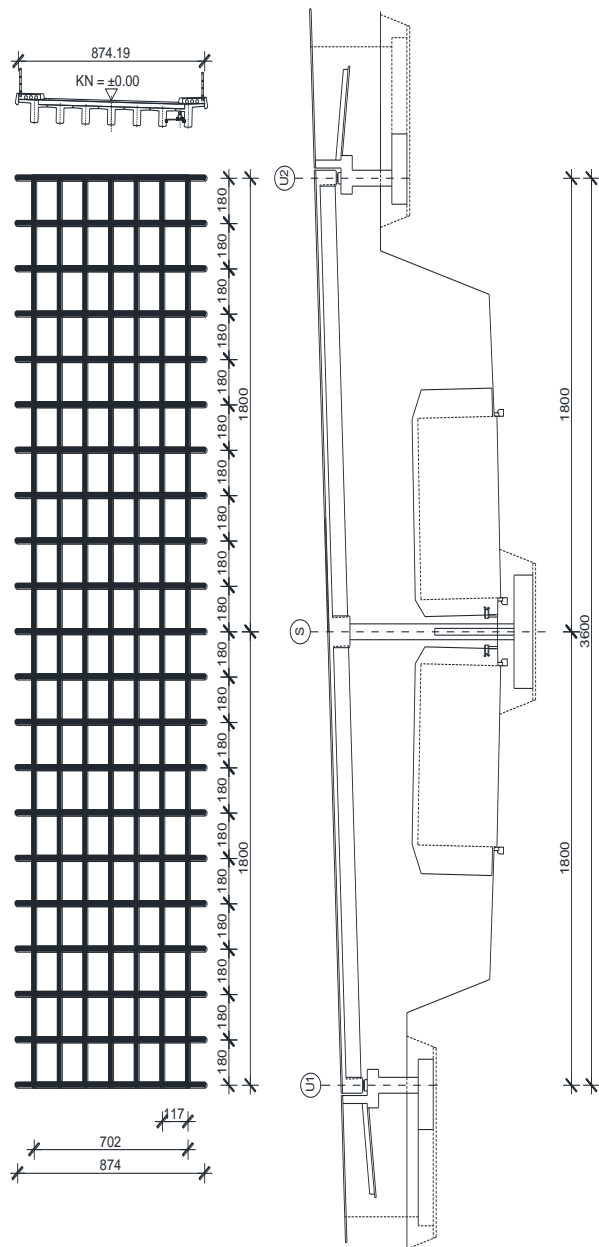
Slika 5. Tlocrt numeričkog modela



Slika 6. Pogled na most

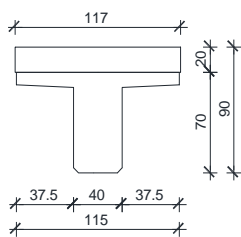


Slika 7. Pogled na stup



Slika 8. Prikaz proračunskog modela

Rasponski nosač:

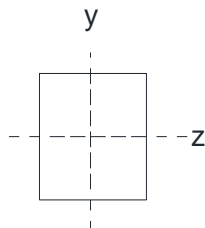


$$A = 0.595 \text{ m}^2$$

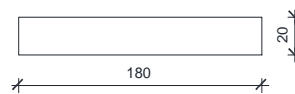
$$I_y = 0.0434 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0382 \text{ m}^4$$

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



Kolnička ploča:



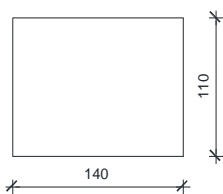
$$A = 0.3600 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.0972 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0012 \text{ m}^4$$

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

Poprečni nosač - stup:



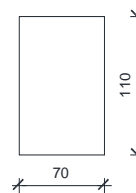
$$A = 1.62 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.171 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.303 \text{ m}^4$$

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

Poprečni nosač - upornjak:



$$A = 0.81 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.0867 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0380 \text{ m}^4$$

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

Slika 9. Karakteristike poprečnih presjeka gornjeg ustroja mosta

2.4. Opterećenje i rezultati proračuna

U obzir su uzeta ispod navedena opterećenja:

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

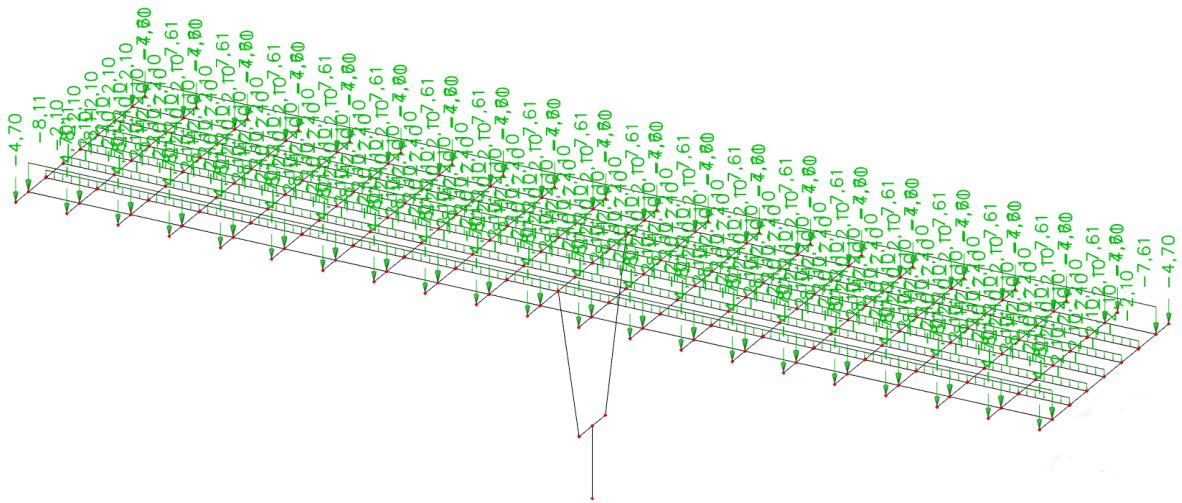
2.4.1 Dodatno stalno opterećenje

SILE OD OSTALOG STALNOG TERETA

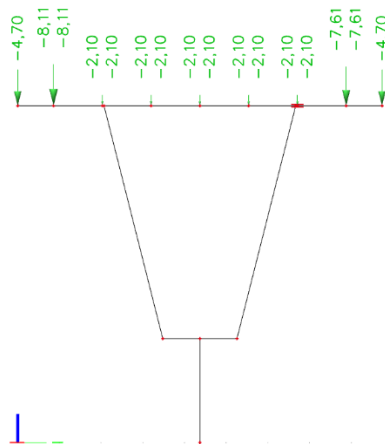
- Vijenac $0.55 \cdot 0.12 \cdot 25 = 1.65 \text{ kN/m}^1$
- Ograda $= 0.7 \text{ kN/m}^1$
- Cijev za odvodnju $= 0.5 \text{ kN/m}^1$
- Pješačka staza $0.30 \cdot 25 = 7.5 \text{ kN/m}^2$
- Zastor $0.08 \cdot 22 = 1.76 \text{ kN/m}^2$

Pretpostavlja se da se ukupno opterećenje raspodjeljuje na uzdužne nosače:

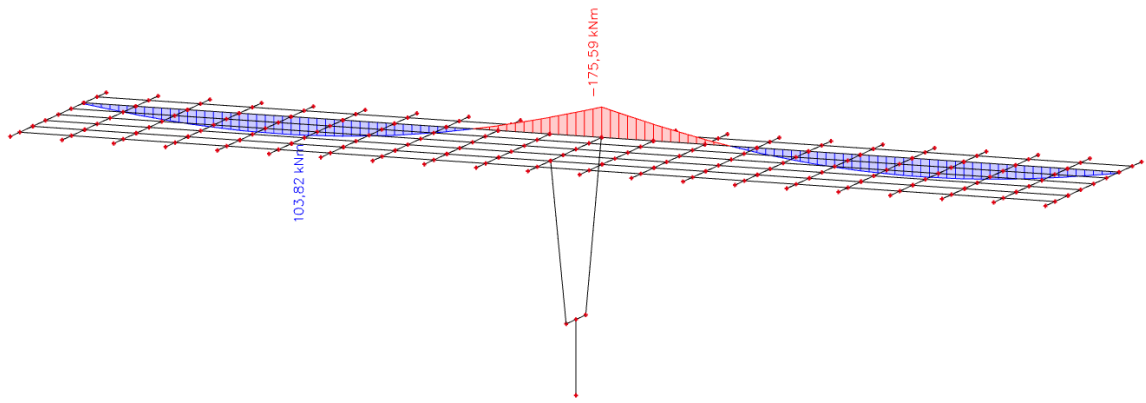
- Srednji nosač $- 1.76 \times 1.17 = 2.1 \text{ kN/m}$
- Krajnji nosač lijevo $- 7.5 \times (1.17 + 0.86) / 2 + 0.5 = 8.11 \text{ kN/m}$
- Krajnji nosač desno $- 7.5 \times (1.17 + 0.86) / 2 = 7.61 \text{ kN/m}$
- Rubovi $- (1.65 + 0.7) \times 2 = 4.7 \text{ Kn}$



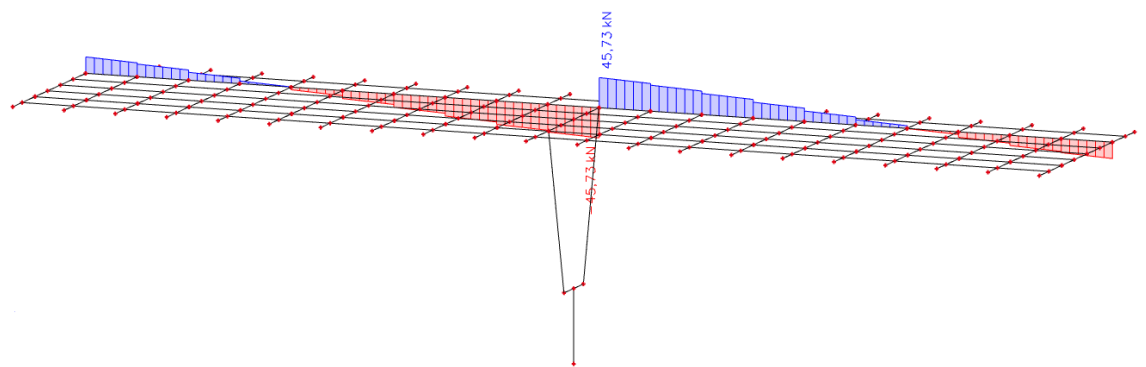
Slika 10. Dodatno stalno opterećenje



Slika 11. Dodatno stalno opterećenje (pogled 2)



Slika 12. Dodatno stalno opterećenje - momenti (M_y) u kNm



Slika 13. Dodatno stalno opterećenje - poprečne sile (V_z) u kN

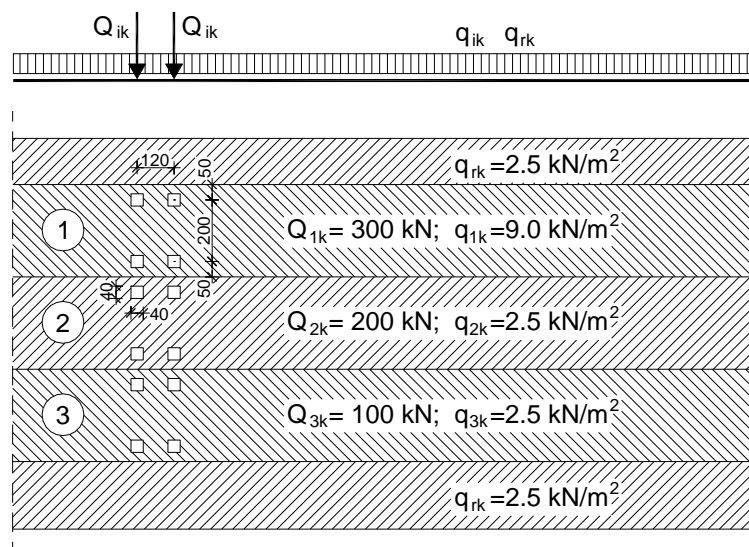
2.4.2. Pokretno opterećenje

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

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

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

Proračuni su prikazani u nastavku.



Slika 14. Prikaz načina opterećivanja mosta pokretnim opterećenjem

KONTINUIRANO OPTEREĆENJE NA UZDUŽNIM NOSAČIMA (s desna prema lijevo):

Nosač 1: $2.5 \cdot 1.445 = 3.6 \text{ kN/m}^1$

Nosač 2: $9 \cdot 1.165 + 2.5 \cdot 0,005 = 10.5 \text{ kN/m}^1$

Nosač 3: $9 \cdot 1.17 = 10.53 \text{ kN/m}^1$

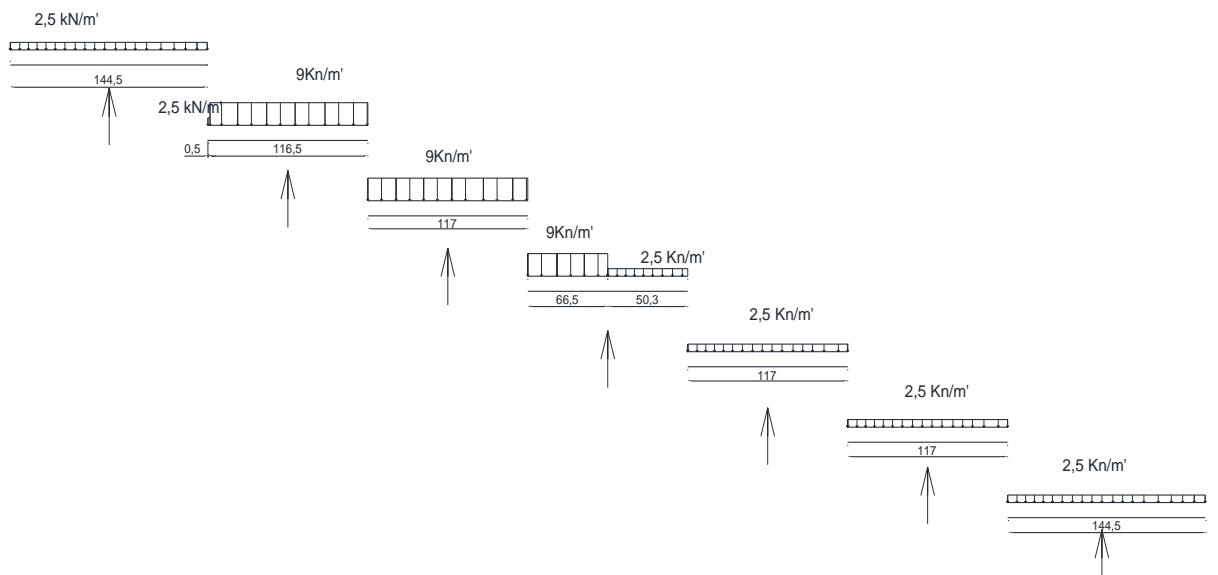
Nosač 4: $2.5 \cdot 0.503 + 9 \cdot 0.665 = 7.2 \text{ kN/m}^1$

Nosač 5: $2.5 \cdot 1.17 = 2.93 \text{ kN/m}^1$

Nosač 6: $2.5 \cdot 1.17 = 2.93 \text{ kN/m}^1$

Nosač 7: $2.5 \cdot 1.445 = 3.61 \text{ kN/m}^1$

$\Sigma = 41.3 \text{ kN/m}^1$



Slika 155. Prikaz raspodjele kontinuiranog prometnog opterećenja

KONCENTRIRANE SILE OD TIPSKOG VOZILA (s desna prema lijevo):

SILA 1: $(150 \cdot 8) / 117 = 10.3 \text{ kN}$

SILA 2: $(150 \cdot 109) / 117 = 139.7 \text{ kN}$

SILA 3: $(150 \cdot 42) / 117 = 53.8 \text{ kN}$

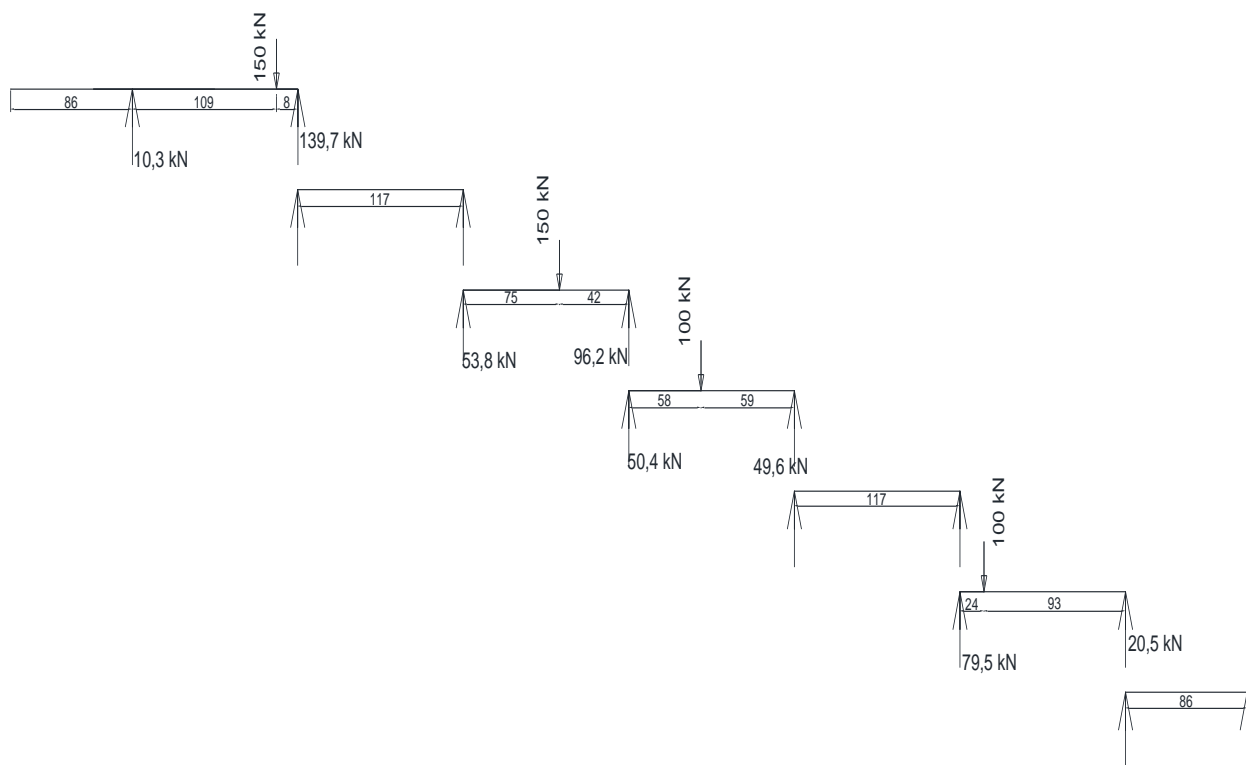
SILA 4: $(150 \cdot 75) / 117 + (100 \cdot 59) / 117 = 96.2 + 50.4 = 146.6 \text{ kN}$

SILA 5: $(100 \cdot 58) / 117 = 49.6 \text{ kN}$

SILA 6: $(100 \cdot 93) / 117 = 79.5 \text{ kN}$

SILA 7: $(100 \cdot 24) / 117 = 20.5 \text{ kN}$

$\Sigma = 500 \text{ kN}$



Slika 166. Prikaz raspodjele koncentriranih sila od tipskog vozila

KONTINUIRANO OPTEREĆENJE NA UZDUŽNIM NOSAČIMA:

nosač 1: $q = 3.61 \text{ kN/m'}$

nosač 2, 3: $q = 2.93 \text{ kN/m'}$

nosač 4: $q = 6.73 \text{ kN/m'}$

nosač 5, 6: $q = 10.53 \text{ kN/m'}$

nosač 7: $q = 4.10 \text{ kN/m'}$

KONCENTRIRANE SILE OD TIPSKOG VOZILA:

$F1 = 14.50 \text{ kN}$

$F2 = 85.50 \text{ kN}$

$F3 = 43.60 \text{ kN}$.

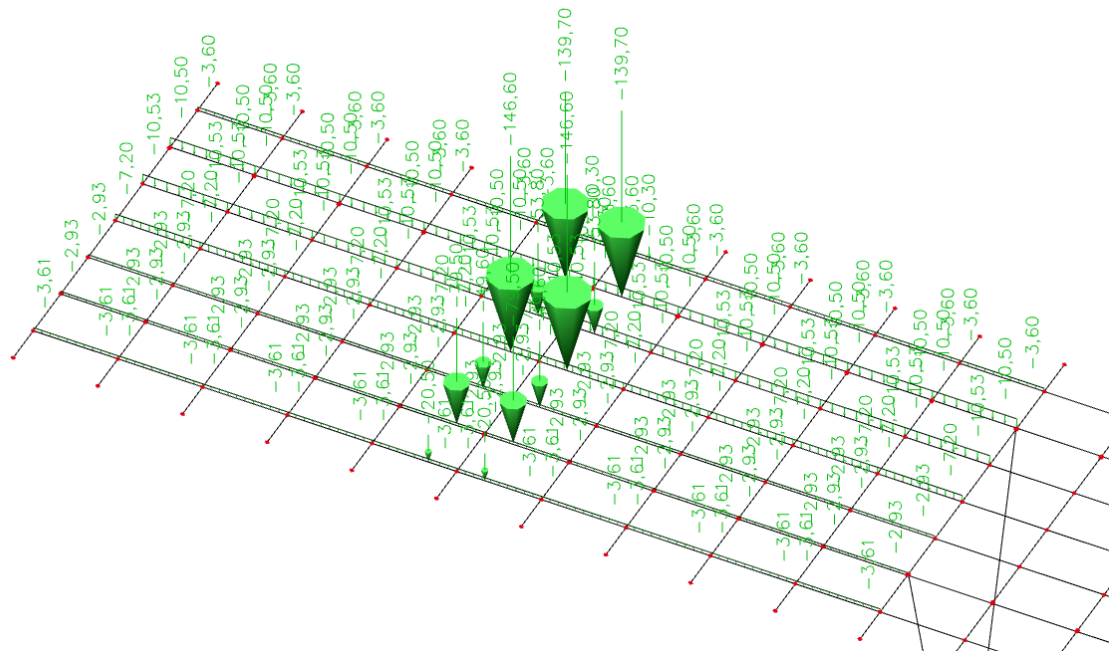
$F4 = 143.60 \text{ kN}$

$F5 = 62.80 \text{ kN}$

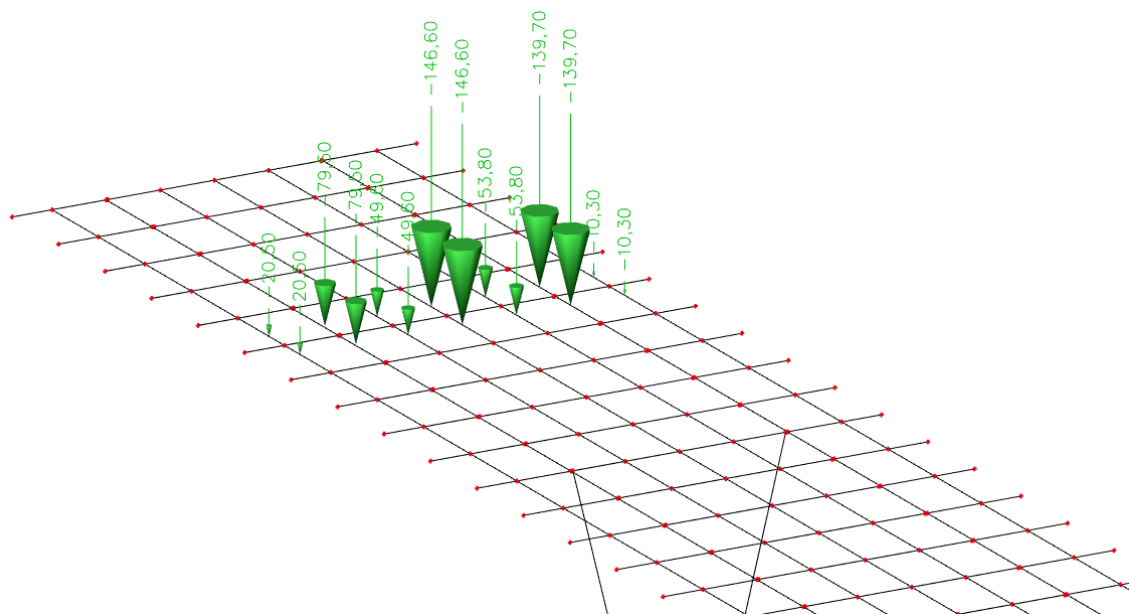
$F6 = 130.80 \text{ kN}$

$F7 = 19.20 \text{ kN}$

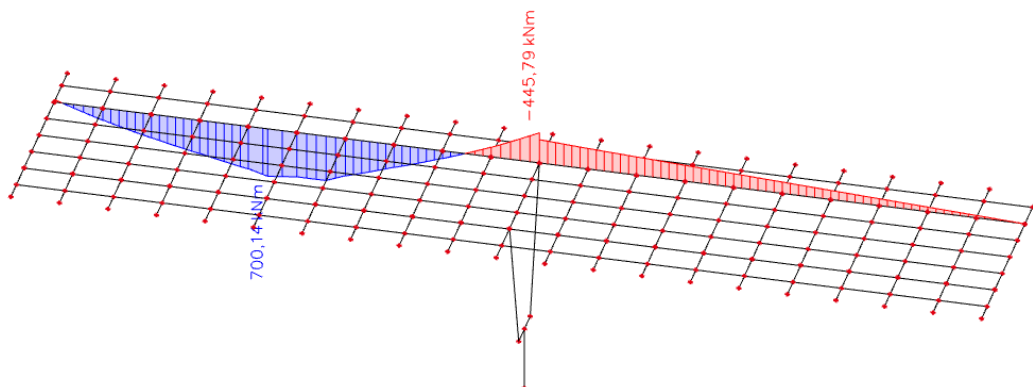
- Pokretno opterećenje – maksimalni moment u polju



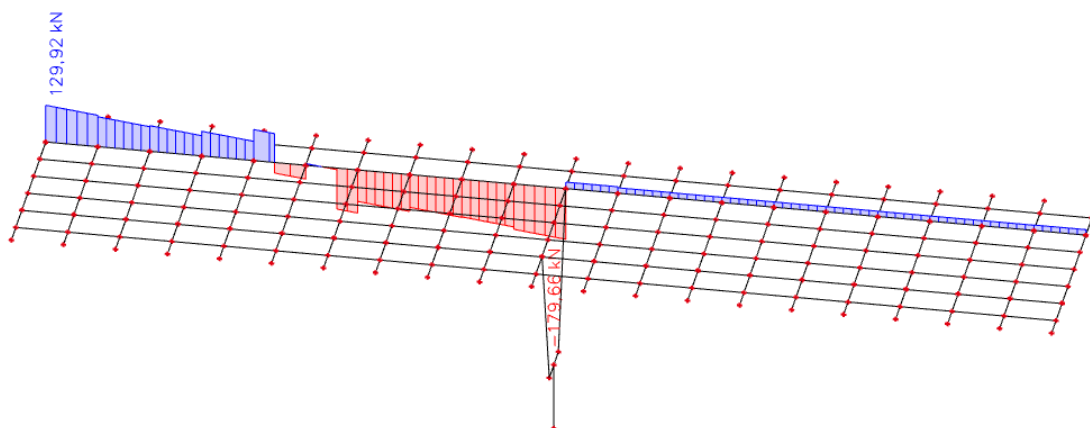
Slika 17. Pokretno opterećenje za maksimalni moment u polju



Slika 18. Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment u polju

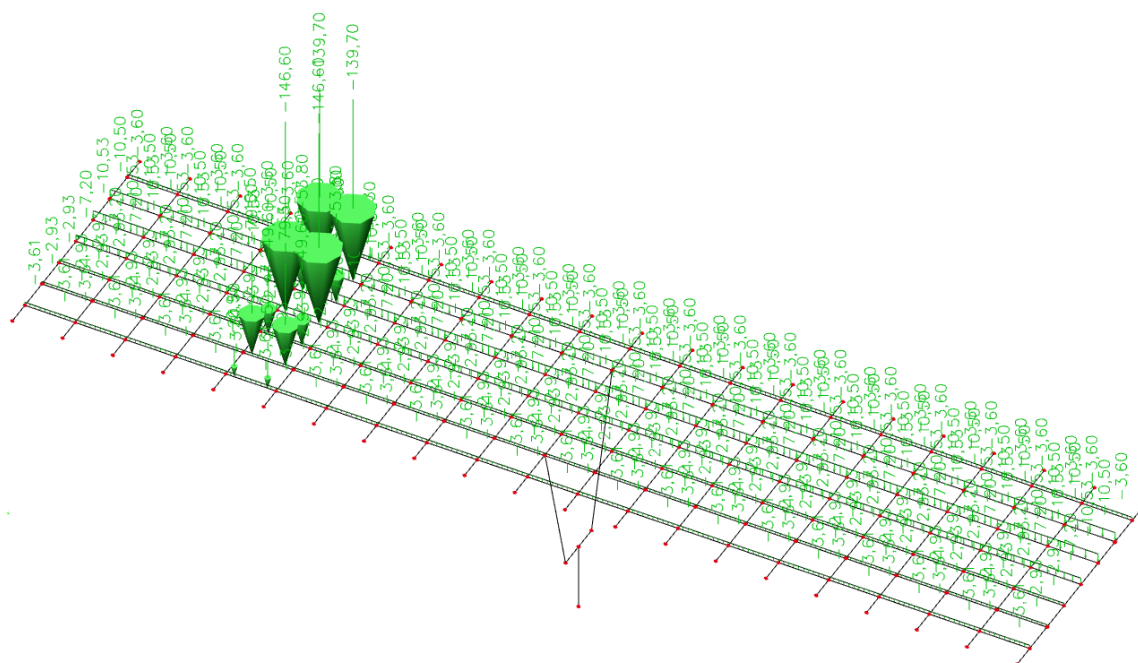


Slika 19. Pokretno opterećenje - maksimalni moment u prvom polju - momenti M_y (kNm)

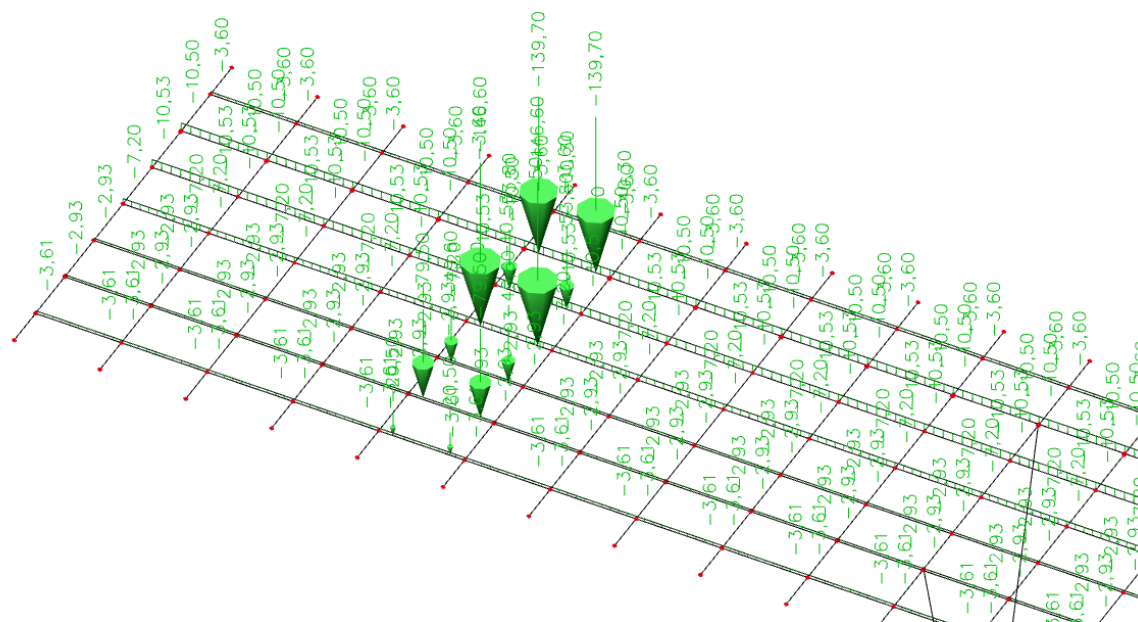


Slika 20. Pokretno opterećenje - maksimalni moment u prvom polju – poprečne sile V_z (kN)

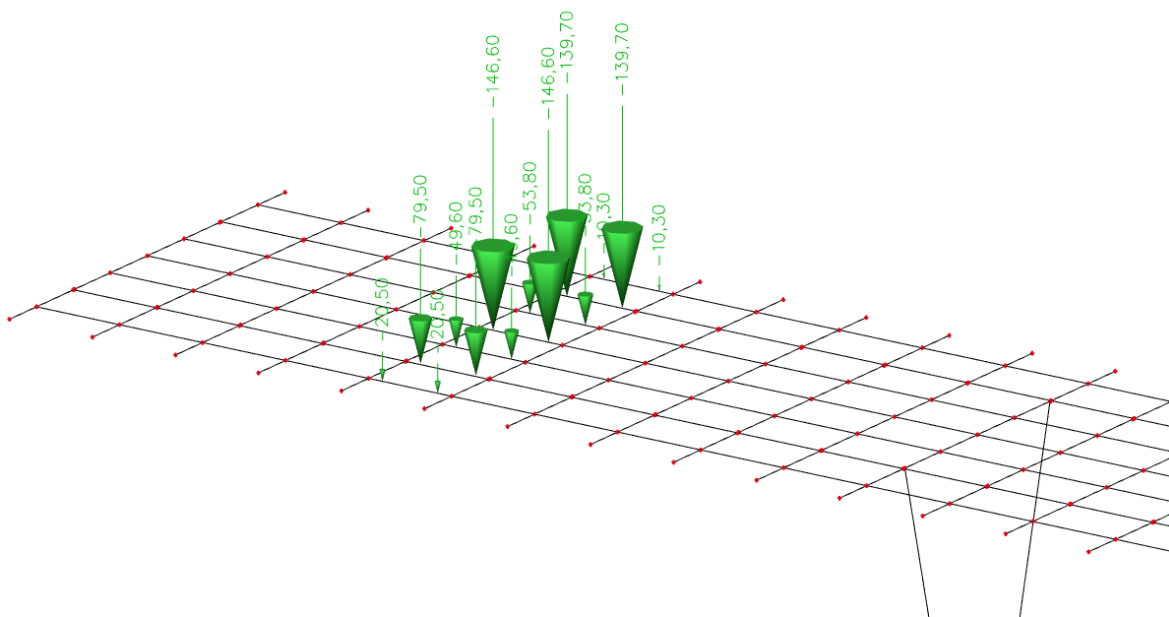
- Pokretno opterećenje – maksimalni moment pri stupu



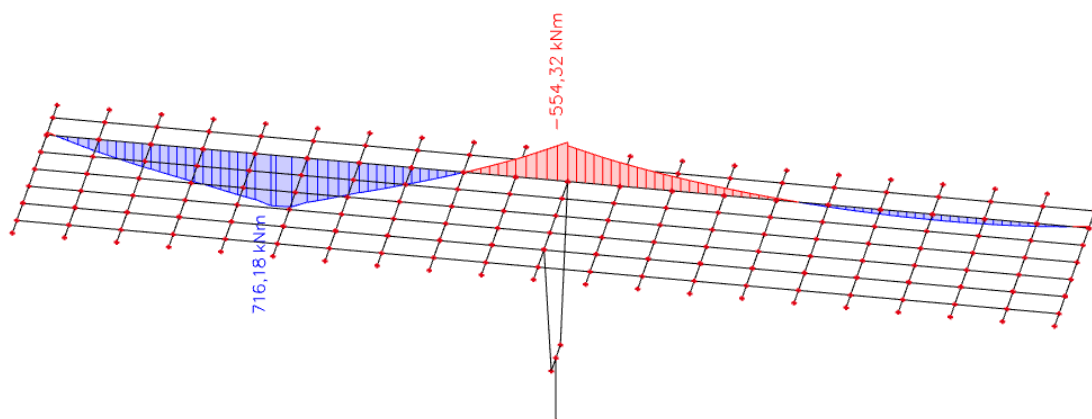
Slika 21. Pokretno opterećenje za maksimalni moment pri stupu



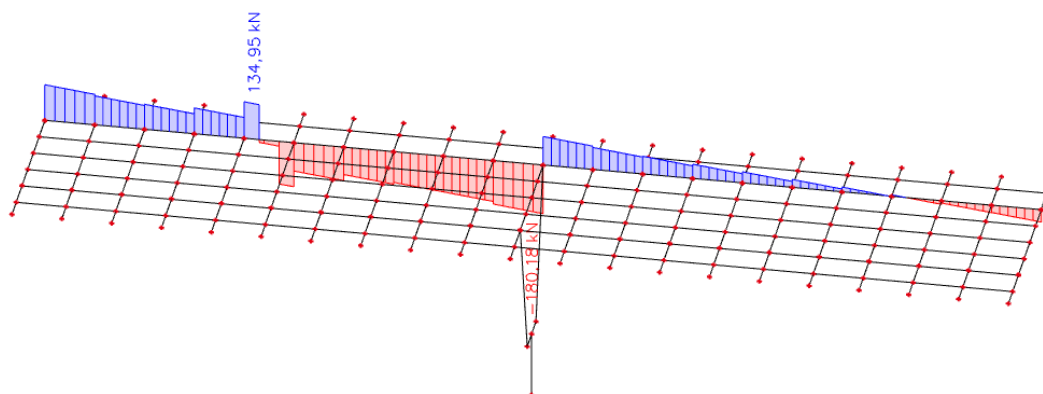
Slika 22. Pokretno opterećenje za maksimalni moment pri stupu



Slika 23. Prikaz tipskog vozila za maksimalni moment pri stupu

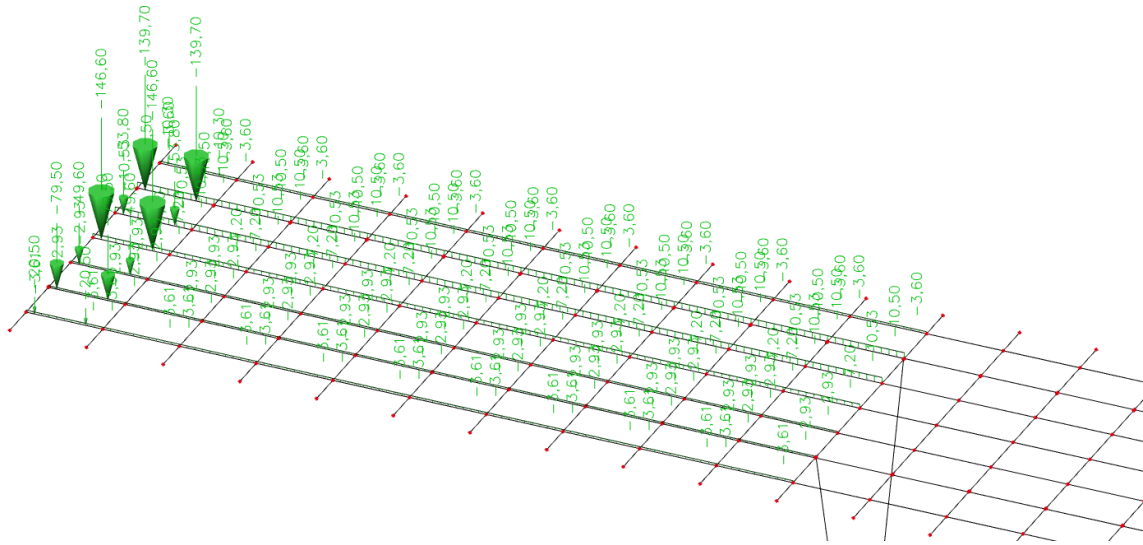


Slika 24. Pokretno opterećenje - maksimalni moment pri stupu - momenti M_y (kNm)

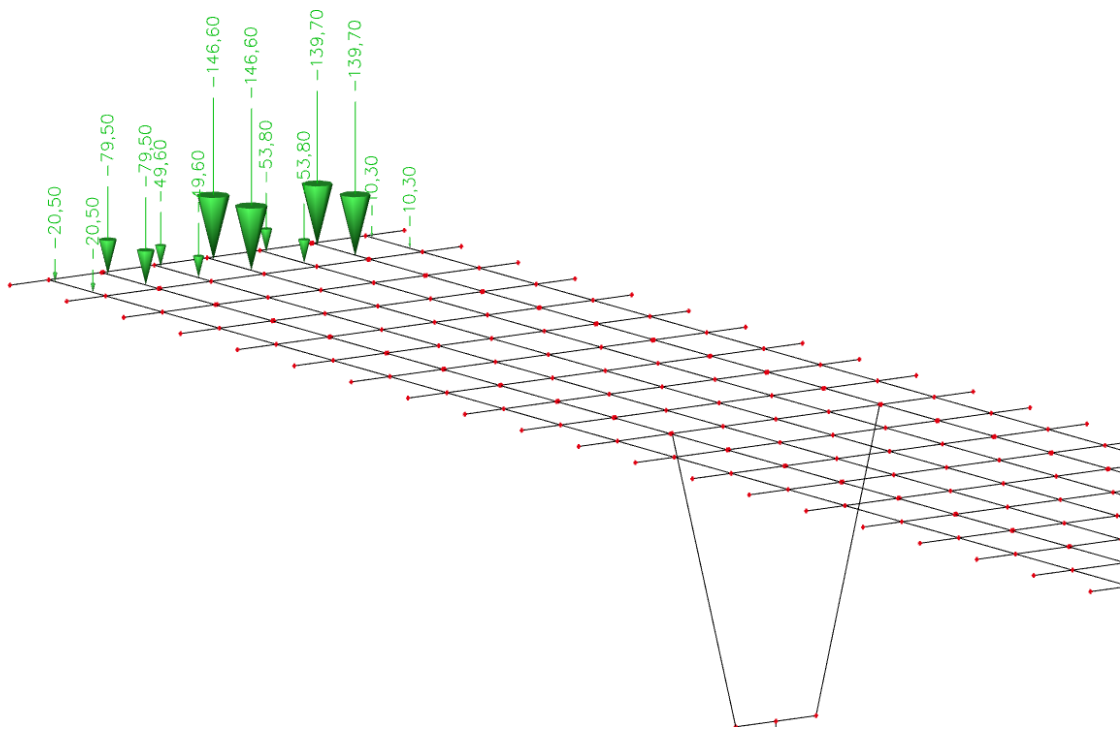


Slika 25. Pokretno opterećenje - maksimalni moment pri stupu – poprečne sile V_z (kN)

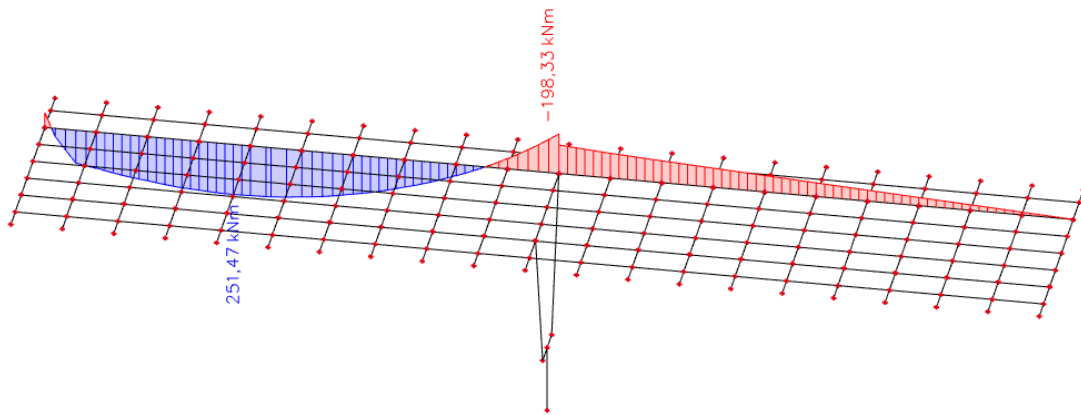
- Pokretno opterećenje – maksimalni poprečna sila pri upornjaku



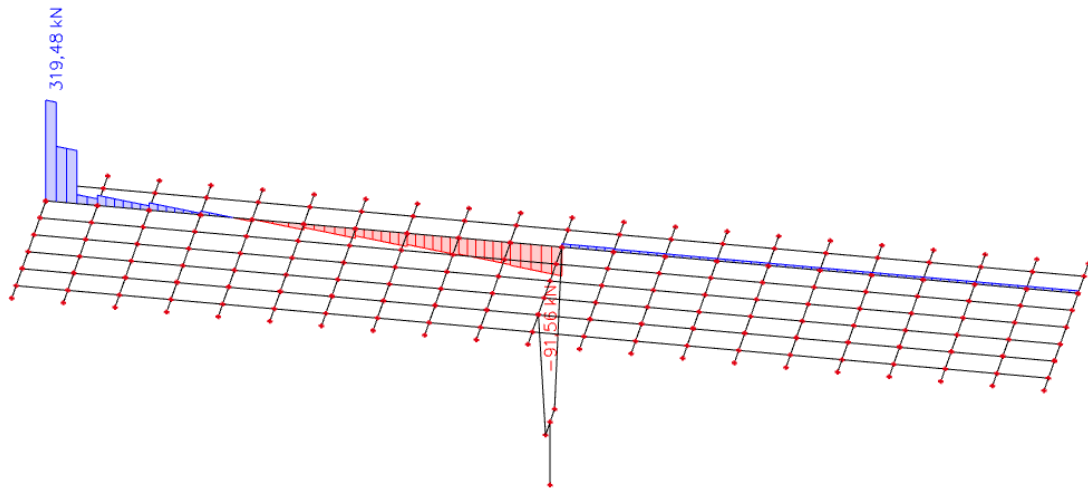
Slika 26. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri upornjaku



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

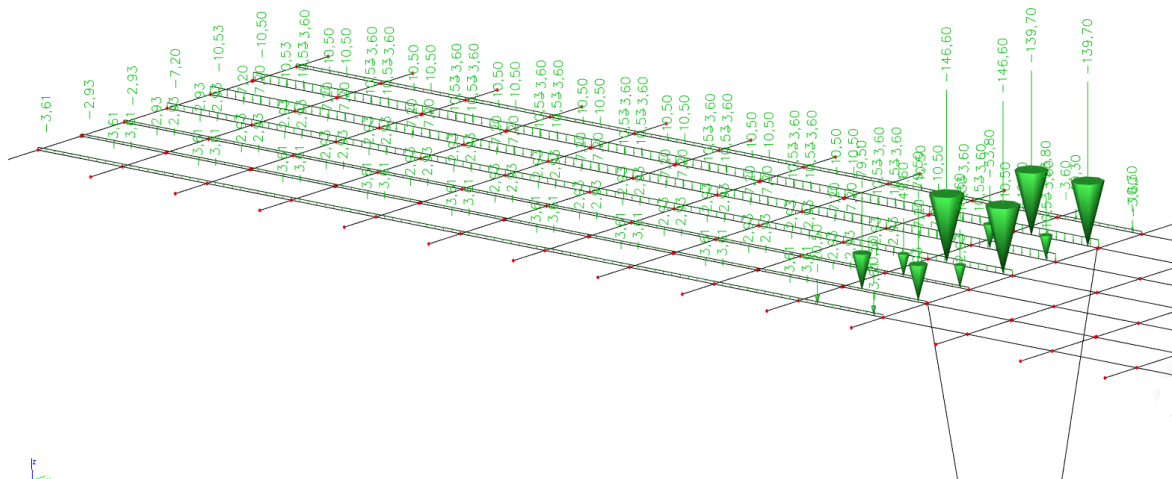


Slika 28. Pokretno opterećenje - maksimalna poprečna sila pri upornjaku - momenti M_y (kNm)

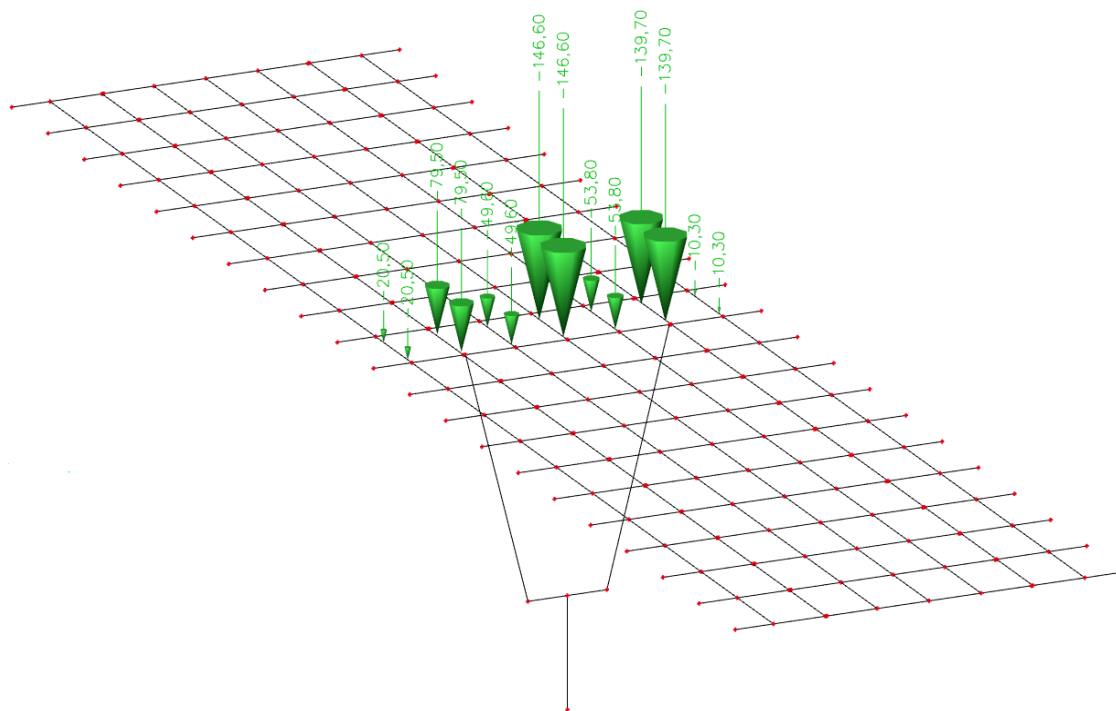


Slika 29. Pokretno opterećenje - maksimalna poprečna sila pri upornjaku – poprečne sile V_z (kN)

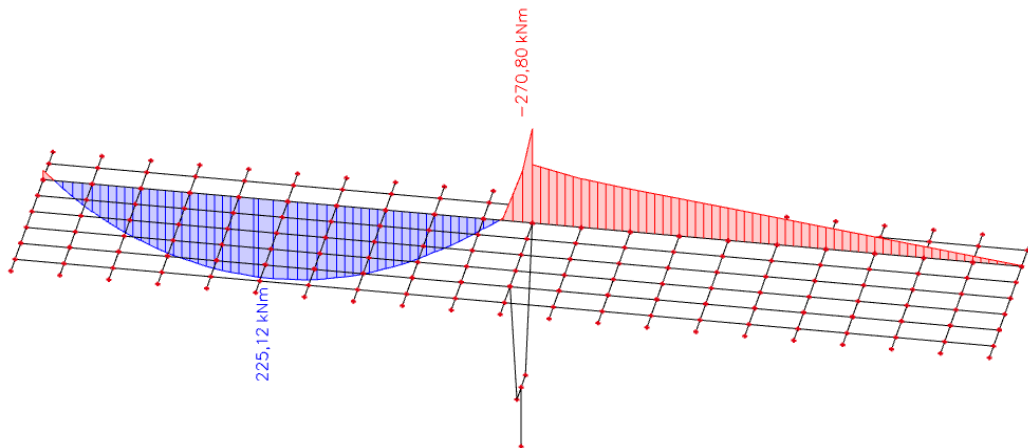
- Pokretno opterećenje -maksimalna poprečna sila pri stupu



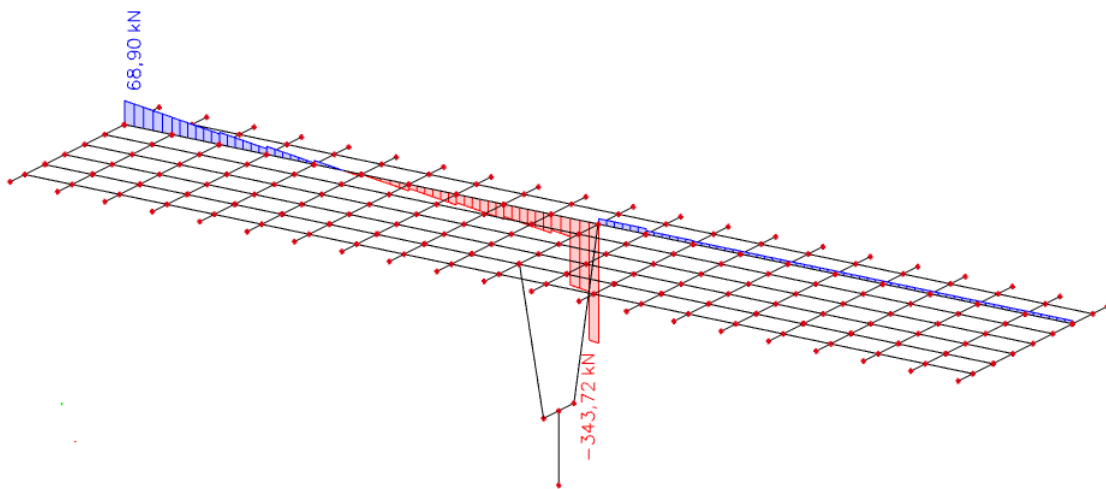
Slika 30. Pokretno opterećenje za maksimalnu poprečnu silu pri stupu



Slika 31. Prikaz tipskog vozila za maksimalnu poprečnu silu pri stupu

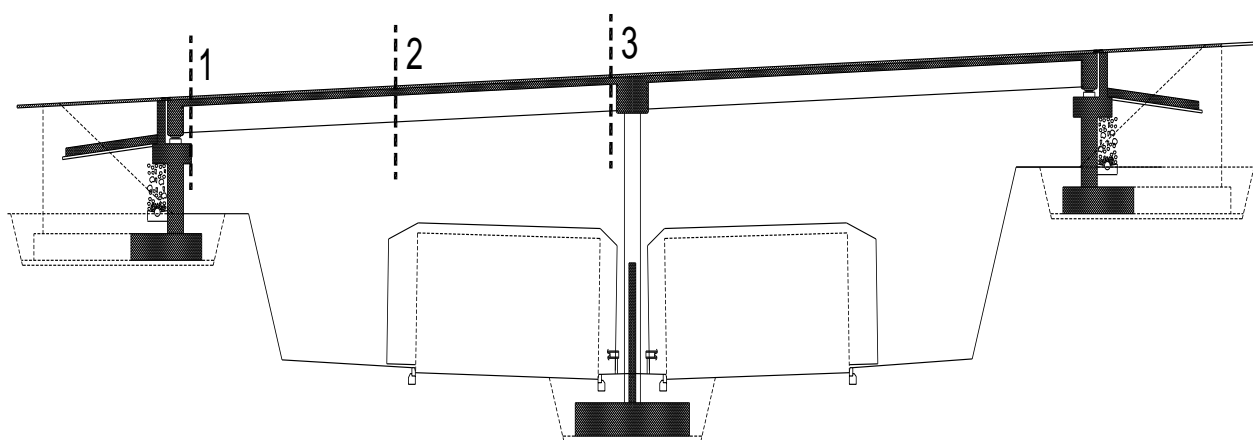


Slika 32. Pokretno opterećenje - maksimalna poprečna sila pri stupu - momenti M_y (kNm)



Slika 33. Pokretno opterećenje - maksimalna poprečna sila pri stupu – poprečna sile V_z (kN)

2.4.3 Proračun uzdužnog nosača nakon sprezanja nosača s pločom



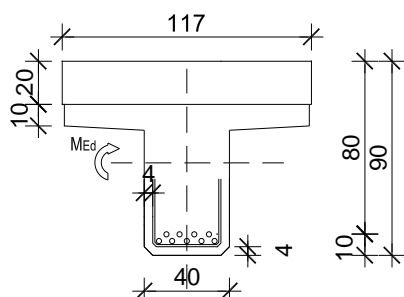
Slika 34. Uzdužna dispozicija mosta

Utjecaj		1-1	2-2	3-3
Vlastita težina nosača	M_{g1} [kNm]	0.0	336.38	0.0
	V_{g1} [kN]	78.69	0.0	78.69
Težina kolničke ploče	M_{g2} [kNm]	0.0	218.21	0.0
	V_{g2} [kN]	51.04	0.0	51.04
Dodatni stalni teret	$M_{\square g}$ [kNm]	0.0	103.82	175.59
	$V_{\square g}$ [kN]	24.86	0.0	45.73
Najnepovoljnije prometno opterećenje	M_q [kNm]	0.0	700.14	554.32
	V_q [kN]	319.48	0.0	343.72

POTREBNA ARMATURA OD SAVIJANJA ZA FAZU NAKON SPREZANJA NOSAČA

- PRESJEK U POLJU

Dimenzioniranje na moment savijanja



$$C\ 30/37 \Rightarrow f_{ck} = 30.0\ MPa \Rightarrow$$

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30.0}{1.5} = 20.0\ MPa$$

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

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

$$d = 80\ cm$$

$$b = 117\ cm$$

$$M_{\Delta g} = 103.82\ kNm; \quad M_q = 700.14\ kNm$$

$$M_{Ed} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 103.82 + 1.50 \cdot 700.14 = 1190.37\ kNm$$

$$\mu_{Ed} = \frac{M_{Ed}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{1190.37 \cdot 100}{117 \cdot 80^2 \cdot 2.0} = 0.079$$

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

$$\text{oci tan } \alpha: \varepsilon_{c2} = 1.7\text{‰}; \quad \xi = 0.145; \quad \zeta = 0.947$$

$$x = \xi \cdot d = 0.145 \cdot 80 = 11.6\ cm < h_{pl} = 30.0\ cm$$

$$A_{s1,2} = \frac{M_{Ed}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1190.37 \cdot 100}{0.947 \cdot 80 \cdot 39.2} = 40.08\ cm^2$$

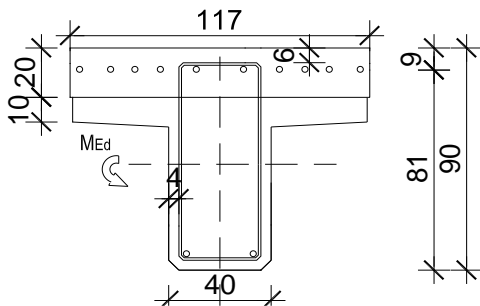
$$A_{s1,1} = 31.99\ cm^2$$

$$A_{s1} = A_{s1,1} + A_{s1,2} = 31.99 + 40.08 = 72.07\ cm^2$$

$$\text{Odabrano: } \mathbf{9\text{Ø}32} = 72,38\ cm^2$$

- PRESJEK IZNAD STUPA

Dimenzioniranje na moment savijanja



C30/37 -> $f_{ck}=30.0$ MPa

$$f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30.0}{1.5} = 20.0 \text{ MPa}$$

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

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

$d = 81$ cm

$b = 40$ cm

$$M_{\Delta g} = 175.59 \text{ kNm}; \quad M_q = 554.32 \text{ kNm}$$

$$M_{Ed} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 175.59 + 1.50 \cdot 554.32 = 1068.53 \text{ kNm}$$

$$\mu_{Ed} = \frac{M_{Ed}}{bd^2 f_{cd}} = \frac{1068.53 \cdot 100}{40 \cdot 81^2 \cdot 20} = 0.204$$

$$\text{za } \varepsilon_{s1} = 10\text{‰}; \quad \mu_{Ed,lim} = 0.187; \quad \zeta_{lim} = 0.892$$

$$M_{Rd,lim} = \mu_{Ed,lim} \cdot b \cdot d^2 \cdot f_{cd} = 0.187 \cdot 40 \cdot 81^2 \cdot 20 = 981.53 \text{ kNm}$$

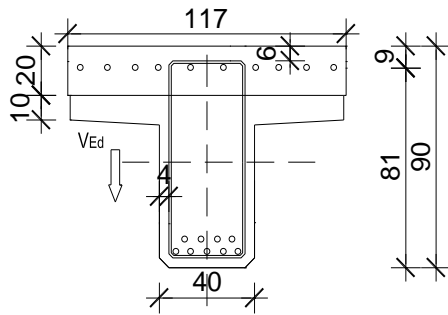
$$A_{s1} = \frac{M_{Rd,lim}}{\zeta d f_{yd}} + \frac{M_{Ed} - M_{Rd,lim}}{(d - d_2) \cdot f_{yd}} = \frac{981.53 \cdot 100}{0.892 \cdot 81 \cdot 392.3} + \frac{(1068.53 - 981.53) \cdot 100}{(81 - 6) \cdot 392.3} = 37.62 \text{ cm}^2$$

Odabrano: **10Ø22** = 38.01 cm²

$$A_{s,2} = \frac{M_{Ed} - M_{Rd,lim}}{(d - d_2) \cdot f_{yd}} = \frac{(1068.53 - 981.53) \cdot 100}{(81 - 6) \cdot 392.3} = 2.96 \text{ cm}^2$$

Odabrano: **2Ø14** = 3,08 cm²

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



$$V_{g1} = 78.69 \text{ kN}$$

$$V_{g2} = 51.04 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 45.73 \text{ kN}$$

$$V_q = 343.72 \text{ kN}$$

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

$$= 1.35 \cdot (78.69 + 51.04 + 45.73)$$

$$+ 1.5 \cdot 343.72 = 752.45 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

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

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{810}} = 1.5 \leq 2.0 \Rightarrow k = 1.5$$

$$k_1 = 0.15$$

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

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

$$\sum A_s \approx 80.0 \text{ cm}^2; \rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{80.0}{40 \cdot 90} = 0.024 \geq 0.02; \rho_l = 0.02$$

$$V_{Rd,c} = \left[0.12 \cdot 1.5 \cdot (100 \cdot 0.02 \cdot 30.0)^{\frac{1}{3}} + 0.15 \cdot 0.0 \right] \cdot 400 \cdot 810$$

$$V_{Rd,c} = 228315.08 \text{ N} = 228.32 \text{ kN}$$

$V_{Rd,c}$ mora biti veća od:

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

$$k_1 = 0.15$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot 1.5^{3/2} \cdot 30^{1/2} = 0.352$$

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

$$V_{Rd,c} \geq 0.352 \cdot 400 \cdot 810$$

$$V_{Rd,c} \geq 114048 \text{ N} = 114.05 \text{ kN}$$

pa je i taj uvjet zadovoljen.

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

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

$$v = 0.6 \left[1.0 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0.6 \left[1.0 - \frac{30}{250} \right] = 0.528$$

$$V_{Rd,max} = 2566080 \text{ N} = 2566.08 \text{ kN} > V_{Ed,max}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{Ed} = 752.45 \text{ kN}$$

$$V_{Ed}/V_{Rd,max} = 752.45/2566.08 = 0.29 \Rightarrow V_{Ed} = 0.29 V_{Rd,max}$$

$$S_{max} = \min \{0.75d ; 30\text{cm}\}$$

$$\min \{60.75 ; 30\text{cm}\} \Rightarrow S_{max} = 30 \text{ cm}$$

$$\rho = 0.0010$$

Ukupna poprečna armatura (spone) ne smije biti manja od minimalne:

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{w,min} * S_{max} * b_w}{m} = \frac{0.001 * 30 * 40}{2} = 0.6 \text{ cm}^2$$

Odabrane spone $\varnothing 12/30$ ($A_{sw} = 1.13 \text{ cm}^2$). Ukupna nosivost betona i odabrane poprečne armature:

$$f_{ywd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B 450C \quad \Rightarrow \quad f_{ywd} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.13 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2}$$

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

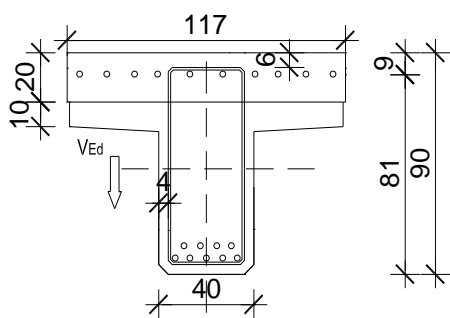
$$V_{Rd,s} = \frac{1.13}{30} \cdot (0.9 \cdot 81) \cdot 39.13 \cdot 2 = 214.89 \text{ kN}$$

$$V_{Ed} > V_{Rd,s}$$

$$s_{pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Ed}} = \frac{4 \cdot 1.13 \cdot 39.2 \cdot (0.9 \cdot 81)}{752.45} = 17.17 \text{ cm}$$

Odabrano: **$\varnothing 12/15$ – 4-rezne pri stupu.**

2.5 Armatura za sprežanje nosača i ploče



$$V_{g1} = 78.69 \text{ kN} ;$$

$$V_{g2} = 51.04 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 45.73 \text{ kN} ;$$

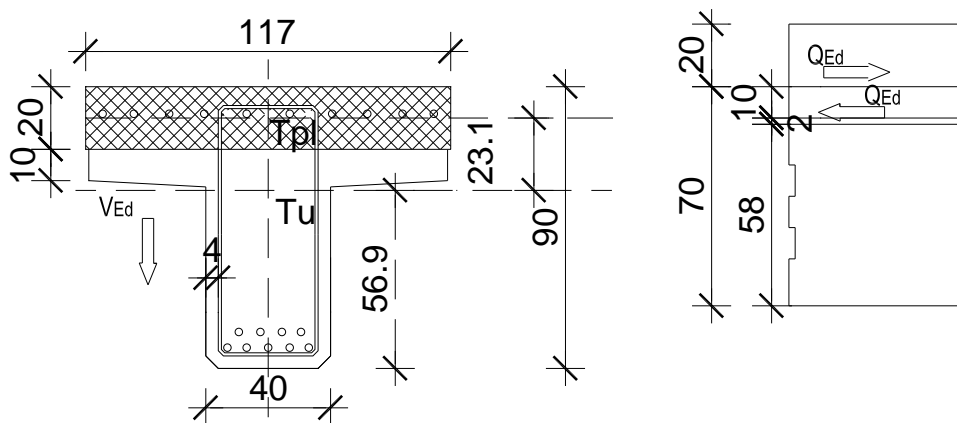
$$V_q = 343.72 \text{ kN}$$

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

$$\cdot V_q =$$

$$= 1.35 \cdot (78.69 + 51.04 + 45.73)$$

$$+ 1.5 \cdot 343.72 = 752.45 \text{ kN}$$



Slika 33: Poprečni presjek spregnutog T nosača

$$A_u = 0.5949 \text{ m}^2$$

$$S = A_{pl} \cdot (h_{t,pl} - h_{t,u}) = 0.234 \cdot 0.2312 = 0.0541 \text{ m}^3$$

$$I_u = 0.0382 \text{ m}^4$$

$$V_{Ed,max}$$

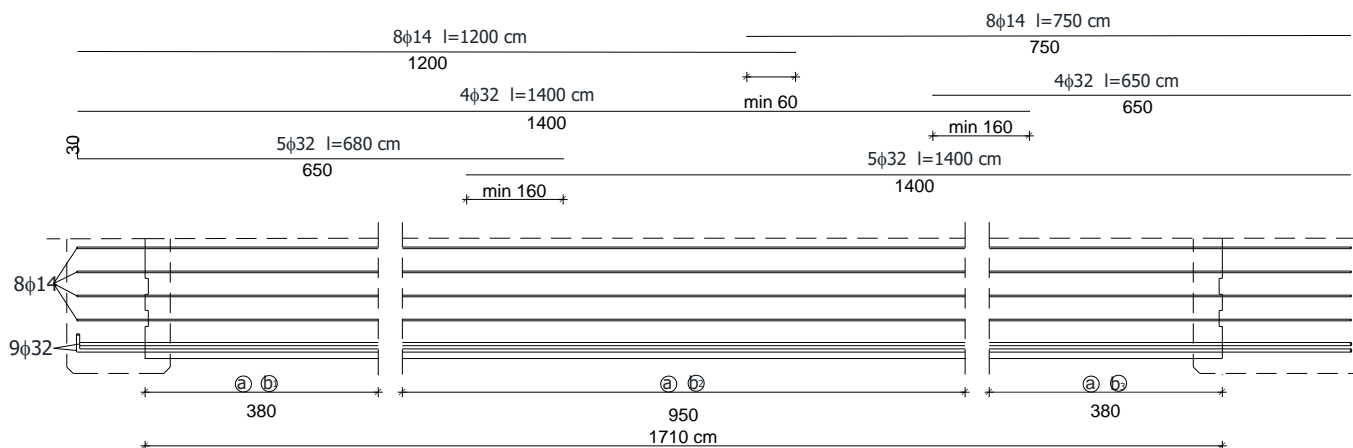
$$Q_{Ed} = \frac{V_{Ed,max} \cdot S}{I_u} = \frac{752.45 \cdot 0.0541}{0.0382} = 1065.64 \frac{\text{kN}}{\text{m}}$$

$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450.0}{1.15} = 392.3 \text{ MPa} = 39.2 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2}$$

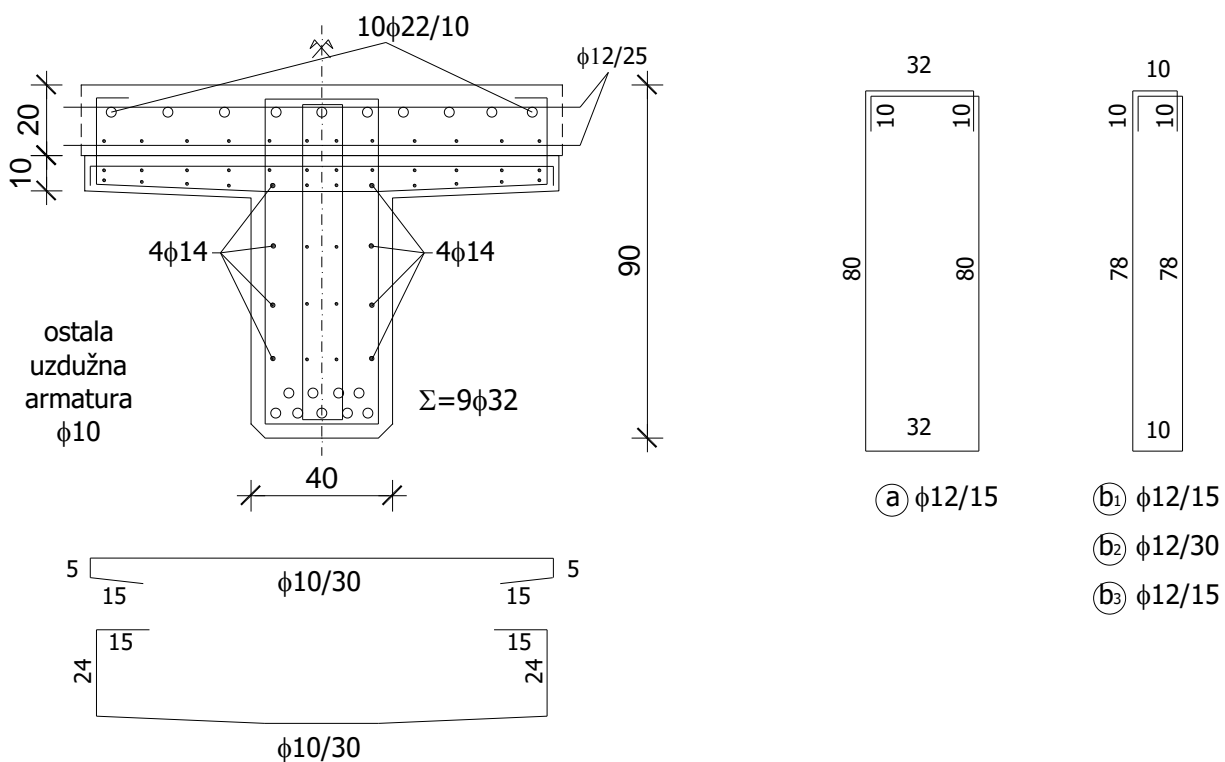
$$A_{s,req} = \frac{Q_{Ed}}{f_{yw,d}} = \frac{1065.64}{39.2} = 27.18 \frac{\text{cm}^2}{\text{m}'}$$

Odabrano: **4Ø12/15 + 2Ø10/30** = (4 · 1.13 · 6 + 2 · 0.79 · 3) = 31.86 cm².

2.6 Skica armature srednjeg nosača



Slika 35. Uzdužni presjek nosača



Slika 36. Poprečni presjek nosača a-a

3.PREDMJER RADOVA

3.1 Donji ustroj

3.A. ZEMLJANI RADOVI

3.A.1 Iskop za temelj stupa

$$7,50 \times 7,50 \times 1,90 = 106,88 \text{ m}^3$$

106,88 m³

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

$$106,88 - (5,95 + 25) = 75,93 \text{ m}^3$$

75,93 m³

3.B. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

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

$$6,30 \times 6,30 \times 0,15 = 5,95 \text{ m}^3$$

5,95 m³

3.B.2 Beton C30/37 temelja stupa

$$5,00 \times 5,00 \times 1,00 = 25,00 \text{ m}^3$$

25,00 m³

3.B.3 Beton C30/37 tijela stupa

$$2 \times 9,25 \times 0,70 + 3,26 \times 0,30 = 13,93 \text{ m}^3$$

13,93 m³

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

6732,0 kg

3.C. OSTALI RADOVI

3.C.1 Elastomerni ležajevi iznad upornjaka

AEL F350/54

4 kom

3.2 Gornji ustroj

3.A. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

3.A.1 Predgotovljeni uzdužni rasponski T nosači

3.A.1.1 Srednji nosač l = 17,10 m

3.A.1.1.1 Beton C30/37

$$0,361 \times 17,10 = 6,17 \text{ m}^3$$

6,17 m³

3.A.1.1.2 Betonski čelik B 450C

$$1542,5 \text{ kg}$$

Ukupno nosača

10 kom

3.A.1.2 Rubni nosač l = 17,10 m

3.A.1.2.1 Beton C30/37

$$0,502 \times 17,10 = 8,58 \text{ m}^3$$

8,58 m³

3.A.1.2.2 Betonski čelik B 450C

2145,0 kg

Ukupno nosača

4 kom

3.A.2 Beton C30/37 poprečnih nosača iznad stupova i upornjaka

$$1,40 \times 1,10 \times 8,90 + 2 \times 0,70 \times 1,10 \times 8,90 = 27,41 \text{ m}^3$$

27,41 m³

3.A.3 Beton C30/37 monolitnog dijela kolničke ploče

$$(18 + 0,70/2) \times 2 \times 0,20 \times 6 = 44,04 \text{ m}^3$$

44,04 m³

3.A.4 Beton C30/37 monolitnog dijela pješačkog hodnika

$$2 \times (1,17 \times 0,27) \times 36 - 6 \times 0,12^2 \times \pi / 4 \times 36,0 = 20,30 \text{ m}^3$$

20,30 m³

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

$$2 \times 48,70 = 97,40 \text{ m}^3$$

97,40 m³

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

20010,0 kg

3.B. OSTALI RADOVI

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

4.B.1.1 Srednji nosač l = 17,10 m

10 kom

4.B.1.2 Rubni nosač l = 17,10 m

4 kom

3.B.2 Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenca

87,4 m`

3.B.3 PVC cijevi ϕ 160 mm za smještaj elektro i TK instalacija

$$2 \times 3 \times 48,70 = 292,2\text{m`}$$

292,2 m`

3.B.4 Prijelazne naprave nad upornjacima s mogućnošću dilatiranja ± 40 mm

$$8,9 \times 2 = 17,8\text{ m`}$$

17,80 m`

3.B.5 Hidroizolacija kolničke ploče

$$6 \times (36 + 0,70/2) \times 2 = 436,20\text{ m}^2$$

436,20 m²

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

$$6 \times (36 + 0,70/2) \times 2 = 436,20\text{ m}^2$$

436,20 m²

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

$$6 \times (36 + 0,70/2) \times 2 = 436,20\text{ m}^2$$

436,20 m²

3.B.8 Klasična metalna ograda prema projektu

$$48,70 \times 2 = 97,40\text{m`}$$

97,40 m`

4.TROŠKOVNIK

Redni broj	Opis radova	Jedinica mjere	Količina radova	Jedinična cijena	Ukupna cijena
3	TROŠKOVNIK				
	U ovom troškovniku nisu uključeni svi radovi, te nisu uključeni troškovi izrade gornjeg ustroja ceste iza upornjaka, a koji su sadržani u troškovniku ceste.				
DONJI USTROJ					
3.A.	ZEMLJANI RADOVI				
3.A.1	Strojni iskop za temelje stupa, uz ručno dotjerivanje iskopa. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II, točka 2-04. Obračun po m ³ iskopa u sraslom stanju tla.	m3	106,88		
3.A.2	Strojno zatrpavanje oko temelja stupa materijalom iz iskopa u slojevima od 30-50 cm, uz lagano zbijanje i ručno dotjerivanje. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II. Obračun po m ³ "sraslog" materijala.	m3	75,93		
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	5,95		
3.B.2	Betoniranje temelja stupa betonom C25/30 u temeljnoj jami bez oplata (ili u četverostranoj oplati) na licu mjesta. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	25,00		
3.B.3	Betoniranje tijela i stupa betonom C30/37 u blanjanom daščanoj oplati. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	13,93		
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	6732,00		
UKUPNO ZA BETONSKE I ARMIRANOBETONSKE RADOVE:					
3.C.	OSTALI RADOVI				
3.C.1	Elastomerni ležajevi AEL 400/500/69	kom	4		
UKUPNO ZA OSTALE RADOVE:					
REKAPITULACIJA DONJEG USTROJA:					
ZEMLJANI RADOVI					
BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:					
OSTALI RADOVI:					
UKUPNO ZA DONJI USTROJ:					
GORNJI USTROJ					
3.A.	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI				

5. GRAFIČKI PRILOZI

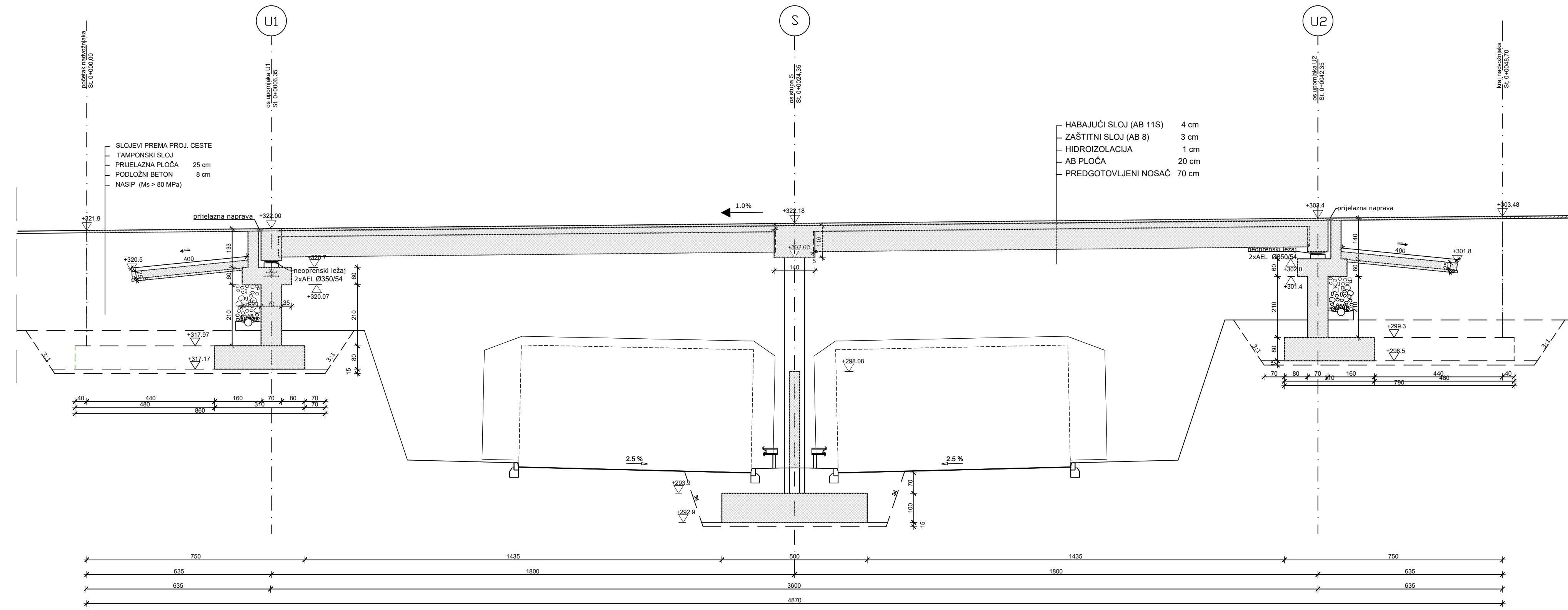
- List 1 – Uzdužni presjek osi mosta MJ 1:100
- List 2 – Pogled na most MJ 1:100
- List 3 – Normalni poprečni presjek rasponskog mosta MJ 1:25
- List 4 – Tlocrt mosta MJ 1:100
- List 5 – Plan oplata rasponskog nosača MJ 1:20
- List 6 – Plan oplata stupa MJ 1:50
- List 7 – Plan oplata upornjaka MJ 1:50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

6. LITERATURA


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

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

UZDUŽNI PRESJEK U OSI MOSTA 1:100

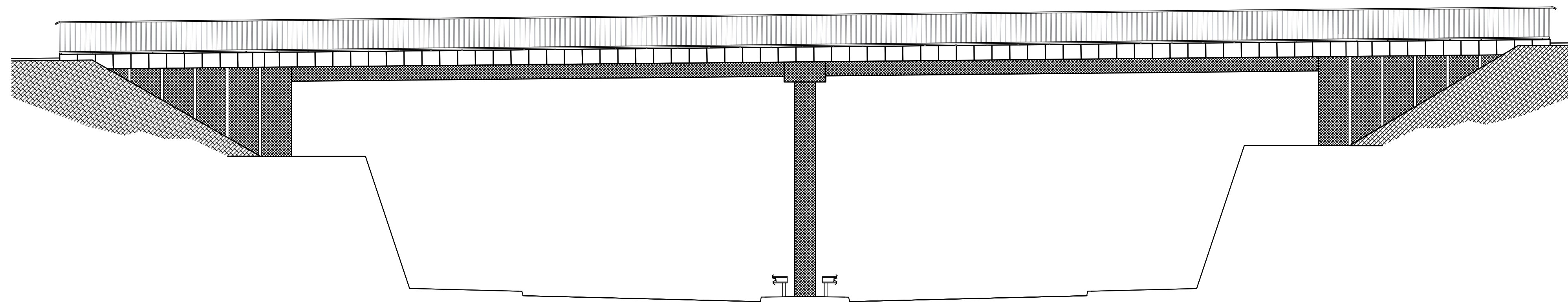


IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS


INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC		
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01	
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	SADRŽAJ: UZDUŽNI PRESJEK U OSI MOSTA	
PROJEKTANT: Martina Šitum	MJERILO: 1:100	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 1	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg		

POGLED NA MOST

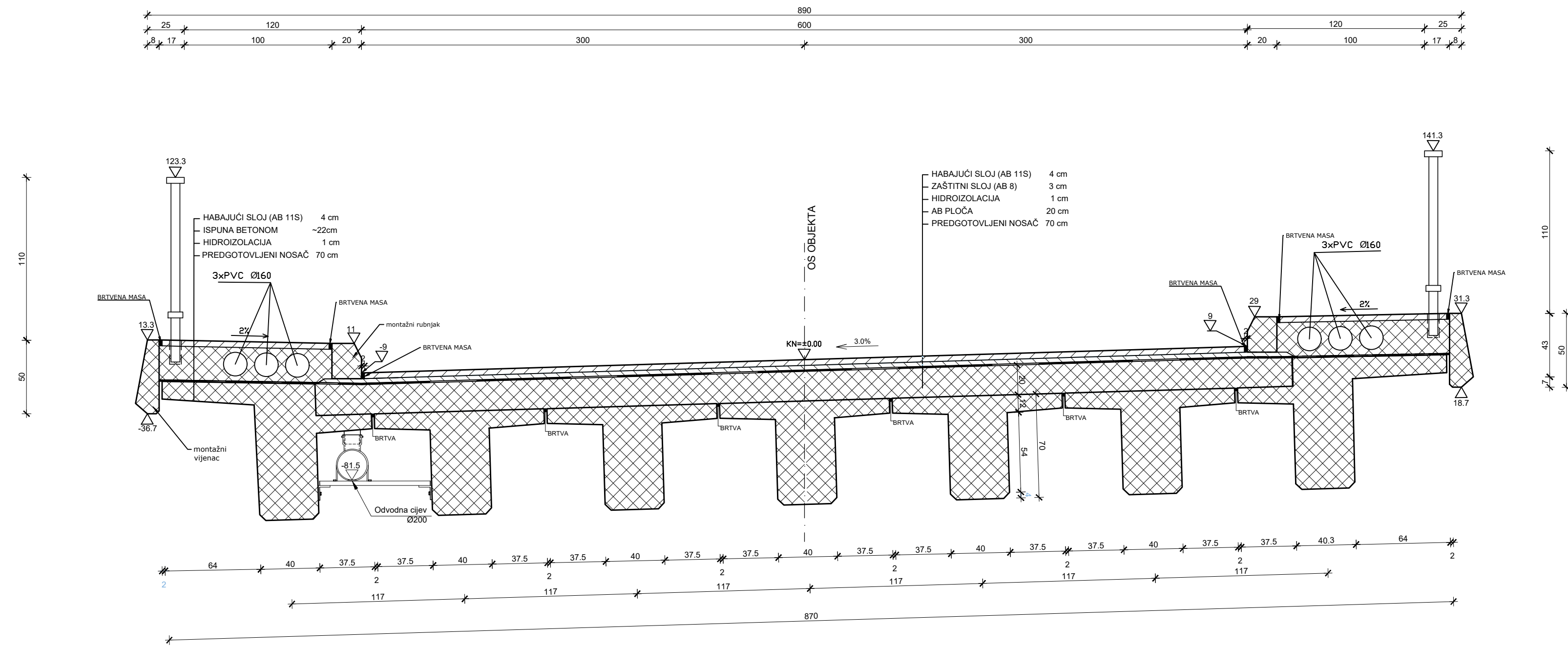
1:100




IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: POGLED NA MOST	
PROJEKTANT: Martina Šturm	MJERILO: 1:100
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 2
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

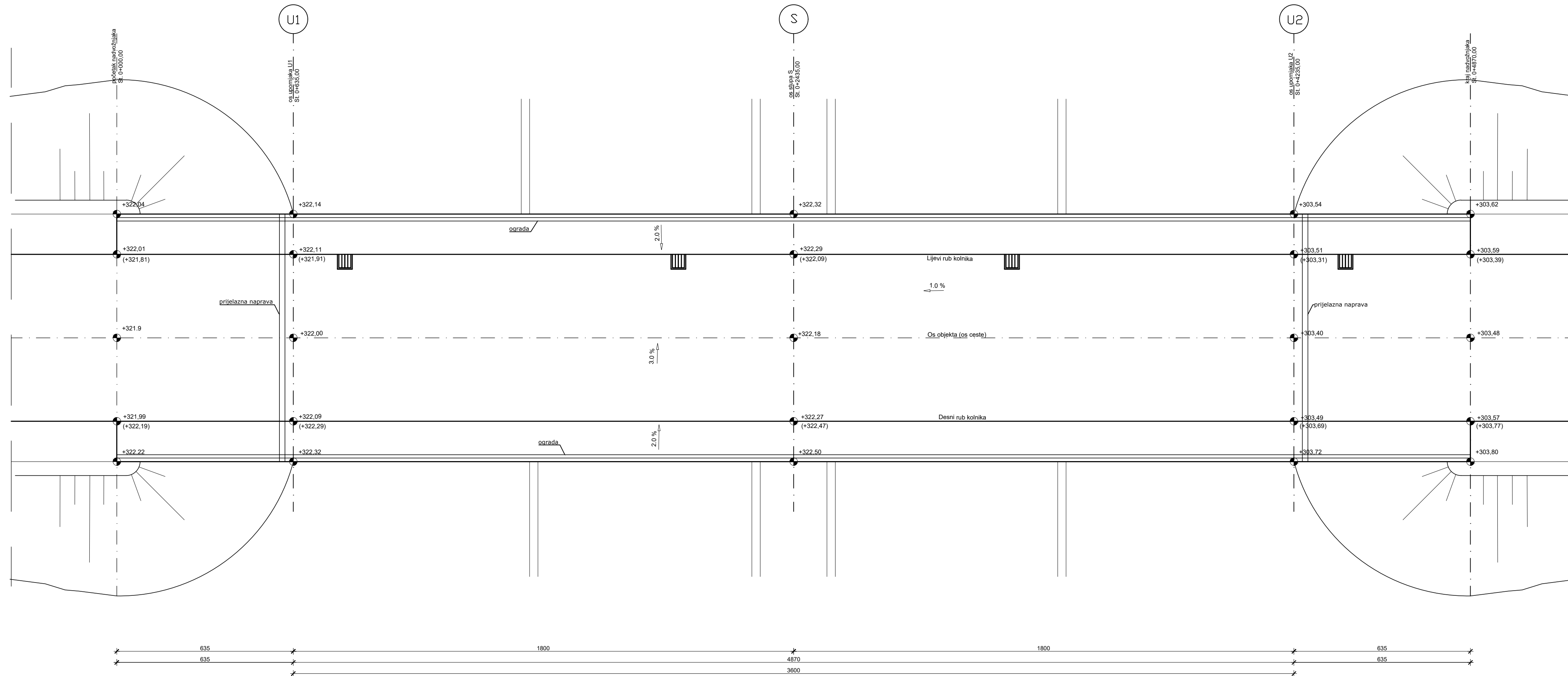
NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA 1:25



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	 <small>SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117</small>
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgetmet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: NORMALNI POPREČNI PRESJEK RASPONSKOG SKLOPA	
PROJEKTANT: Martina Šitum	MJERILO: 1:25
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 3
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

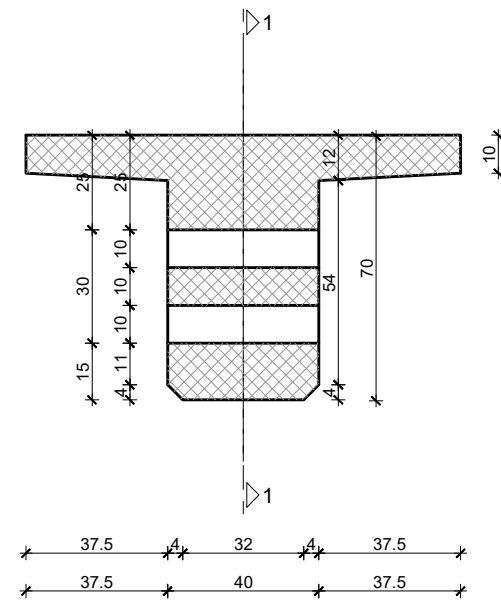
TLOCRT MOSTA 1:100



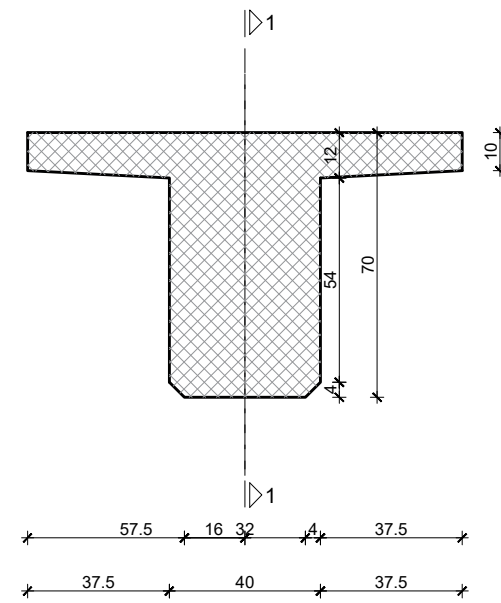
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: TLOCRT MOSTA	
PROJEKTANT: Martina Šturm	MJERILO: 1:100
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 4
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

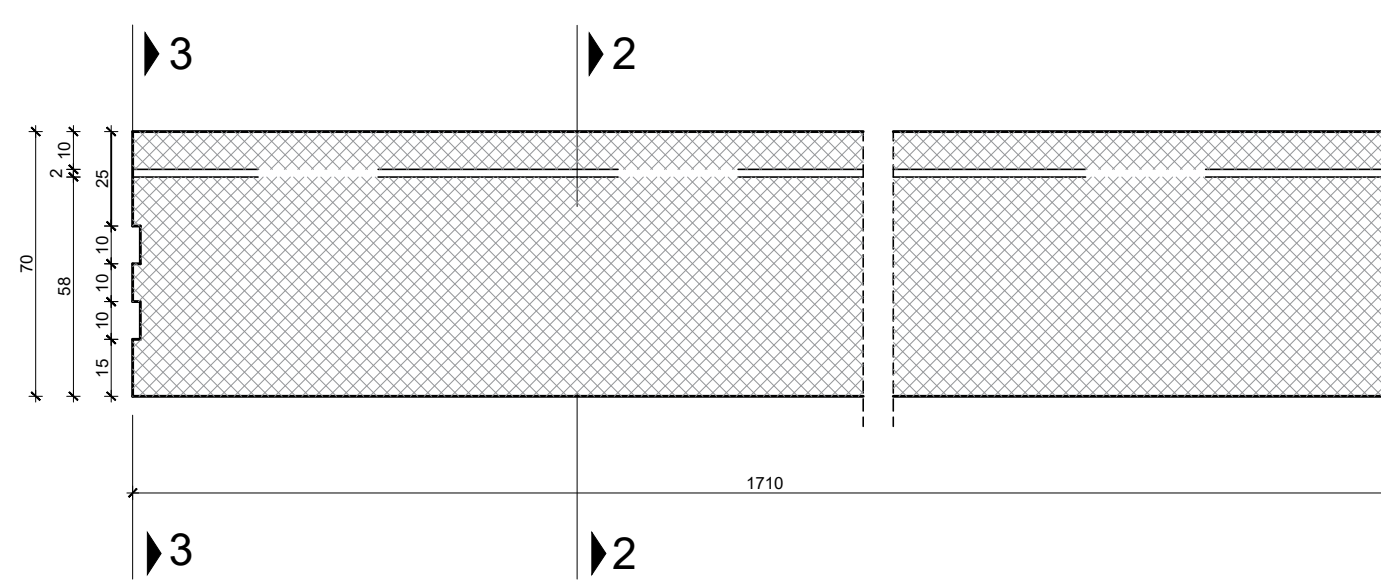
Presjek 3-3



Presjek 2-2

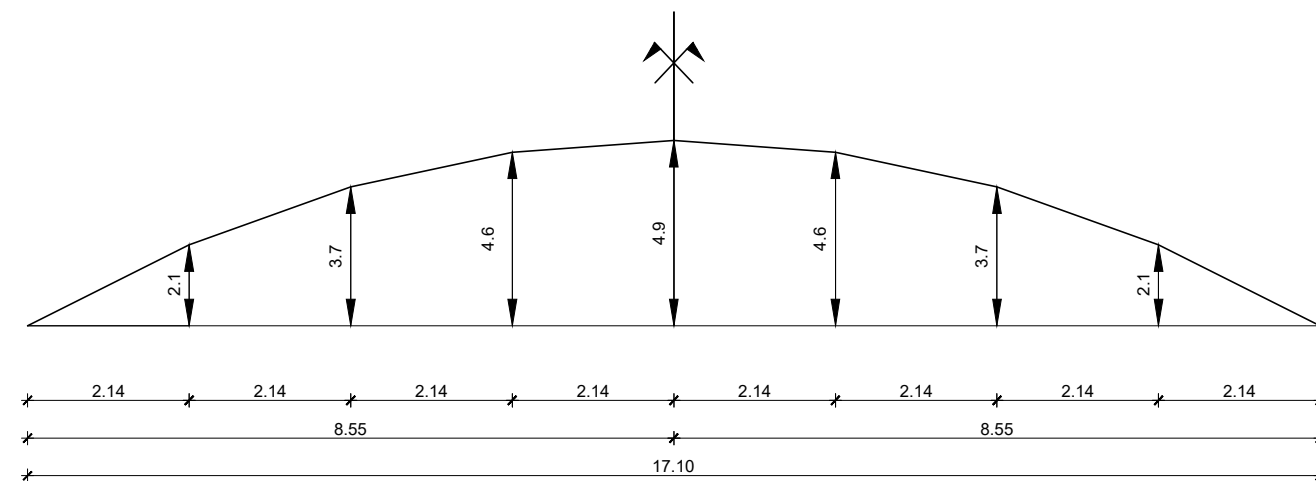


Presjek 1-1



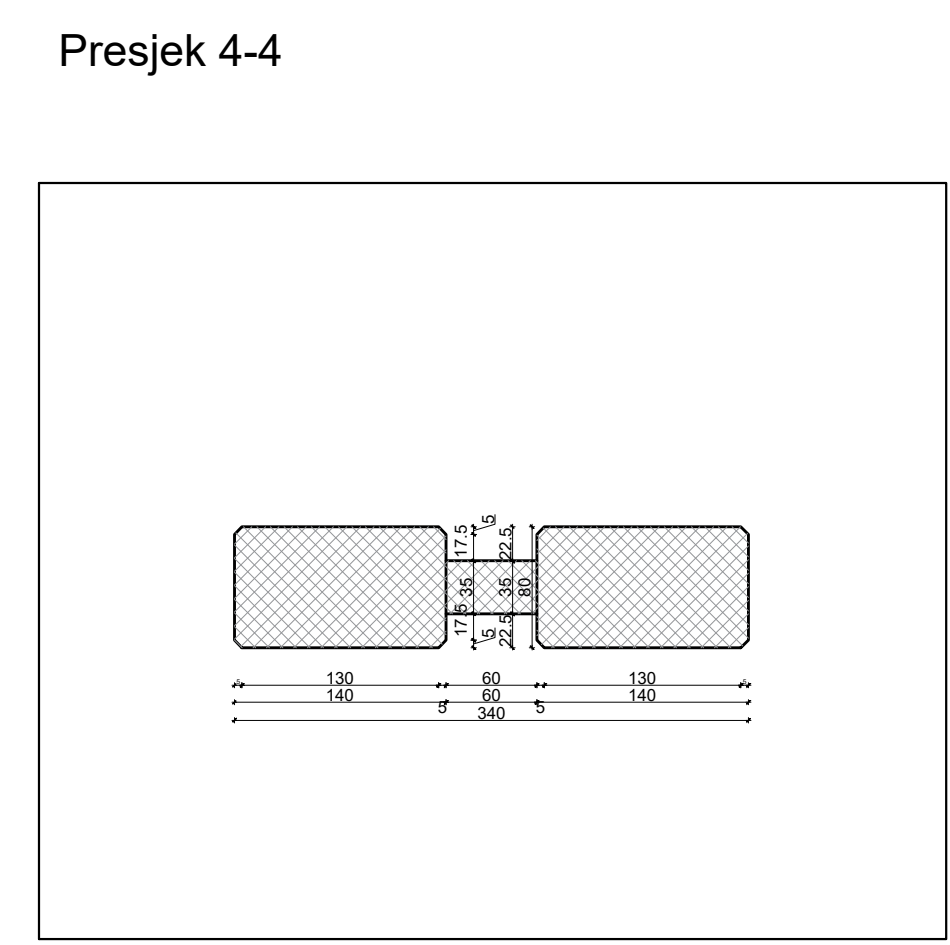
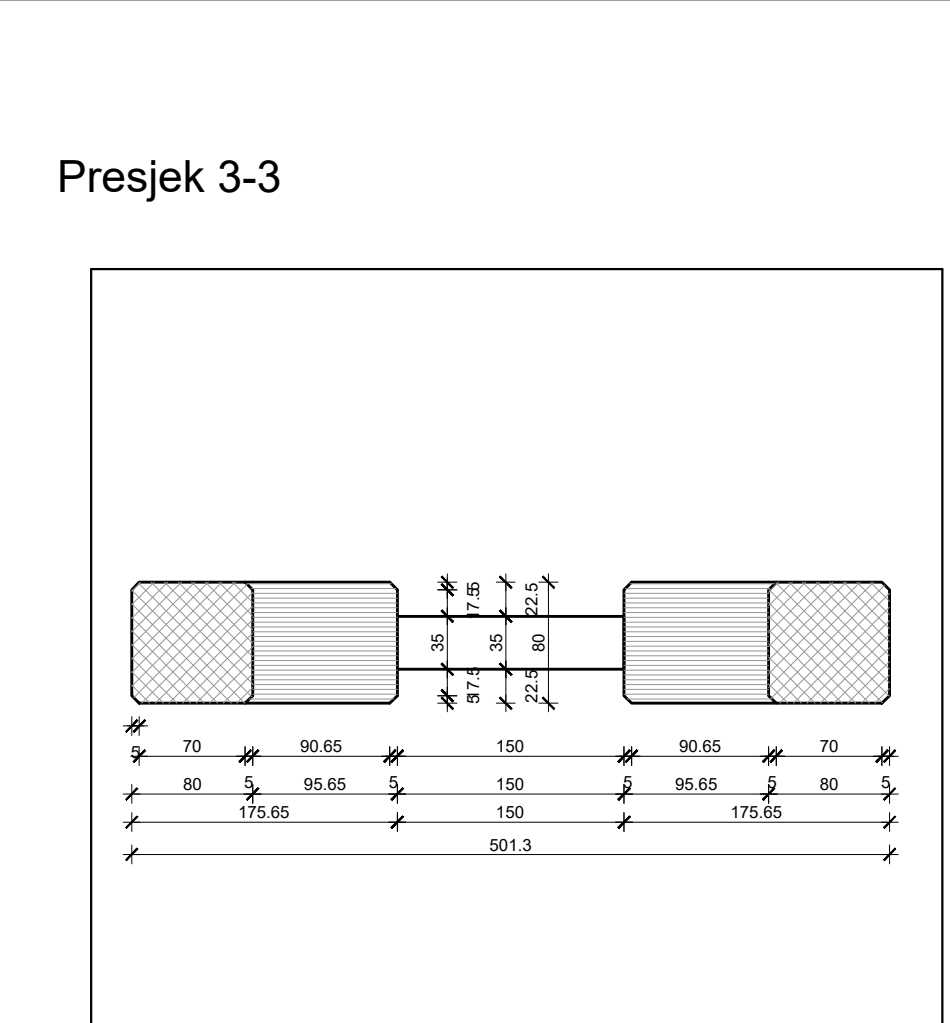
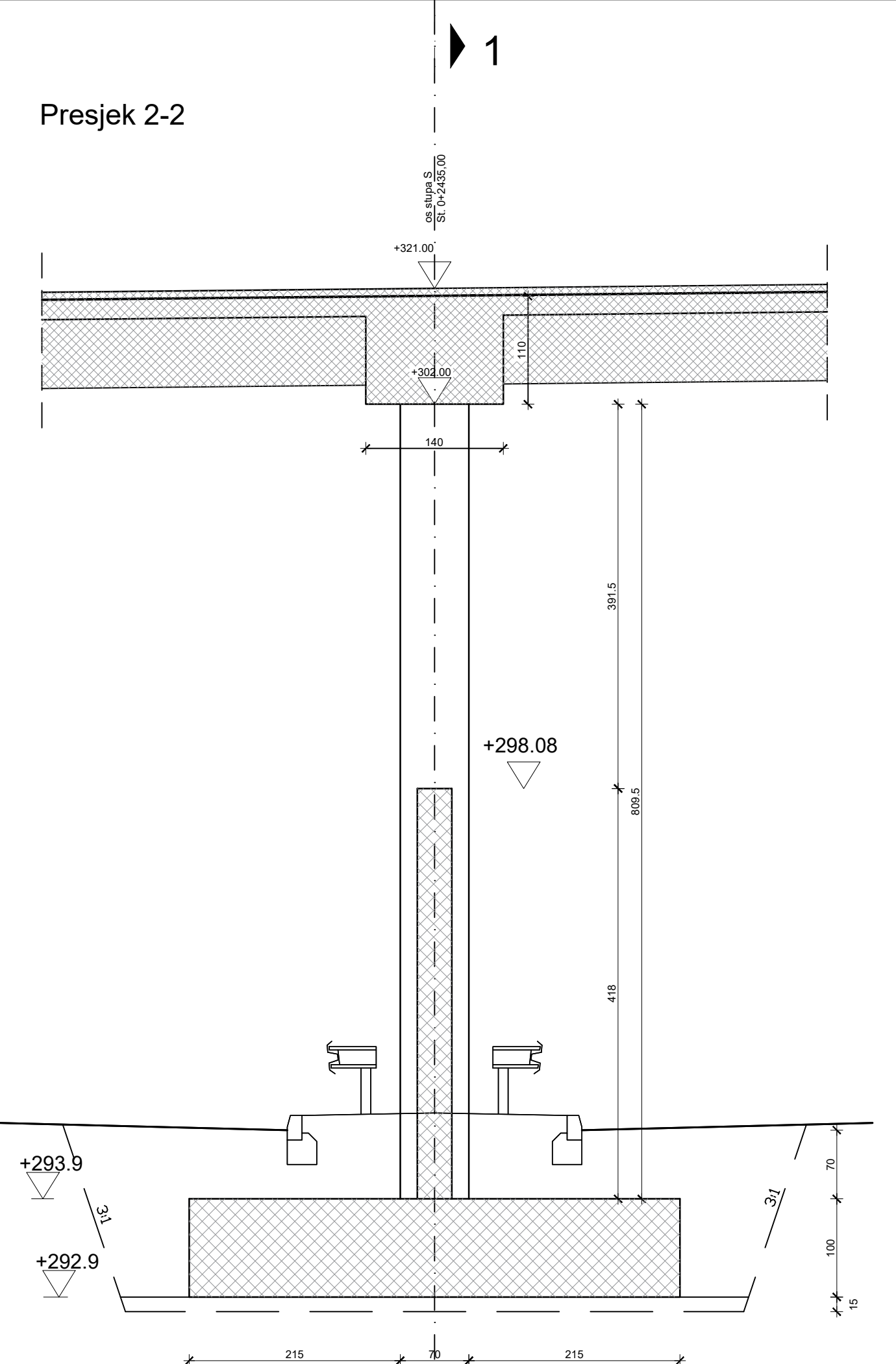
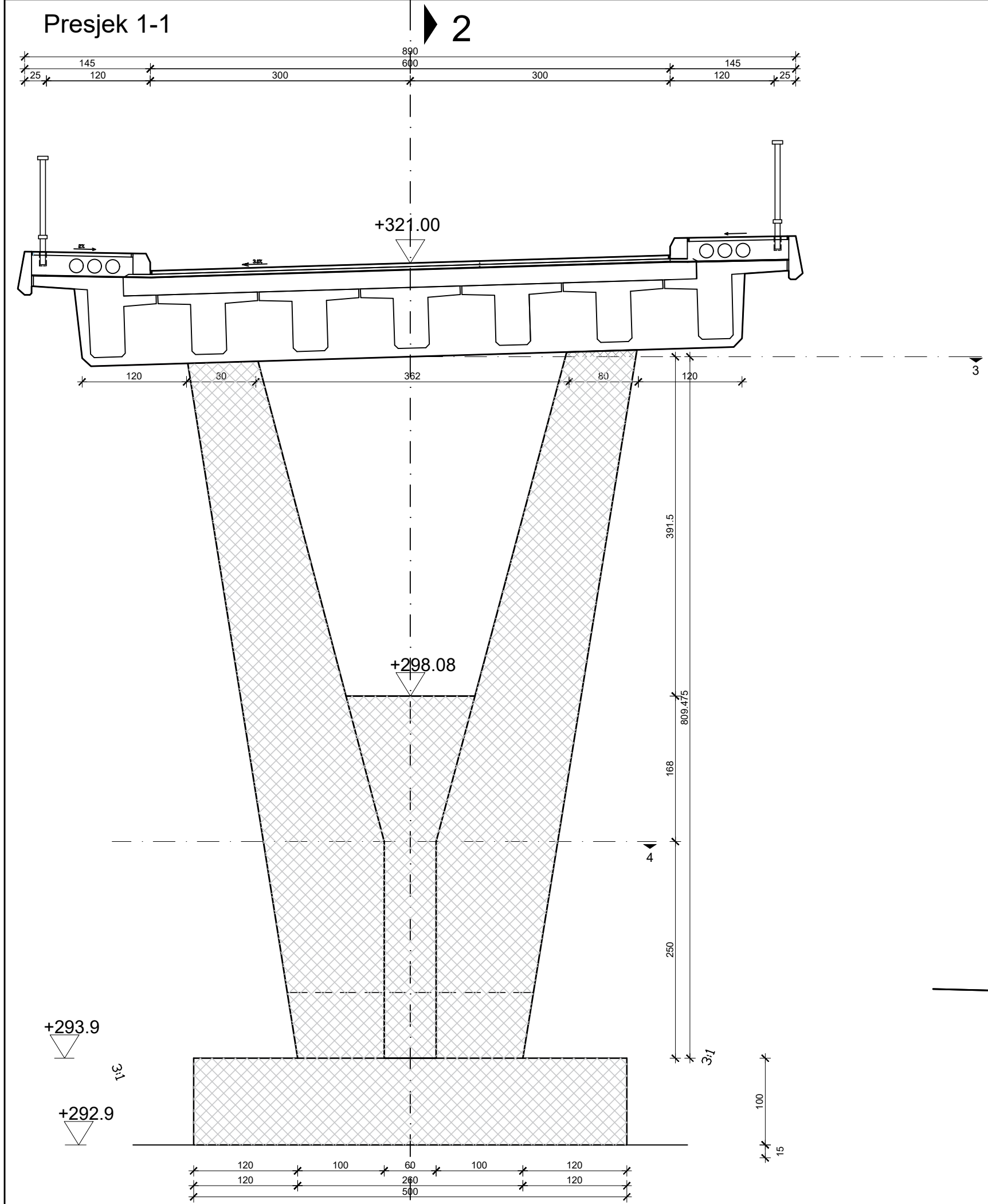
PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA 1:20

HEMA NADVIŠENJA OPLATE NOSAČA




IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA	
PROJEKTANT: Martina Šitum	MJERILO: 1:20
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 5
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

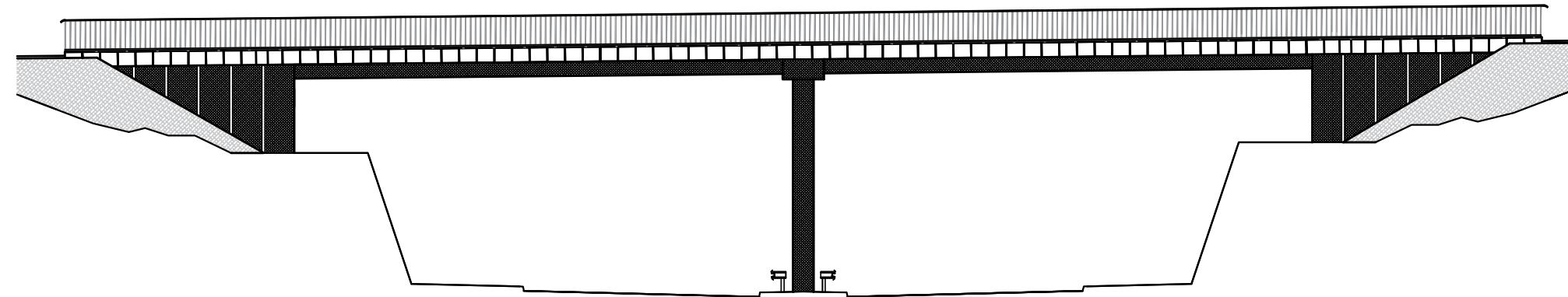


PLAN OPLATE STUPA 1:50

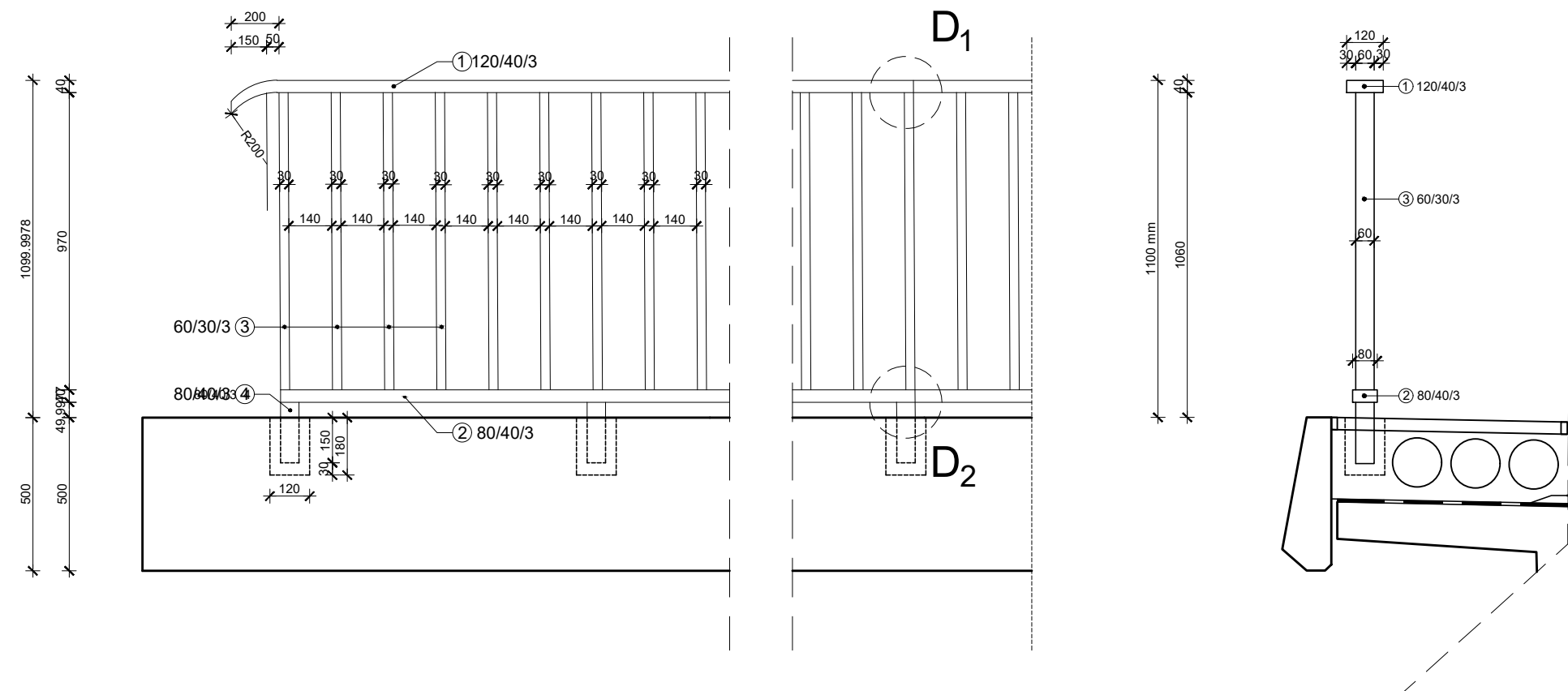
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR I NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vontčina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3164663, tel: +385 (0) 21 333333, fax: +385 (0) 21 481117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: PLAN OPLATE STUPA	
PROJEKTANT: Martina Šitum	MJERILO: 1:50
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 6
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	

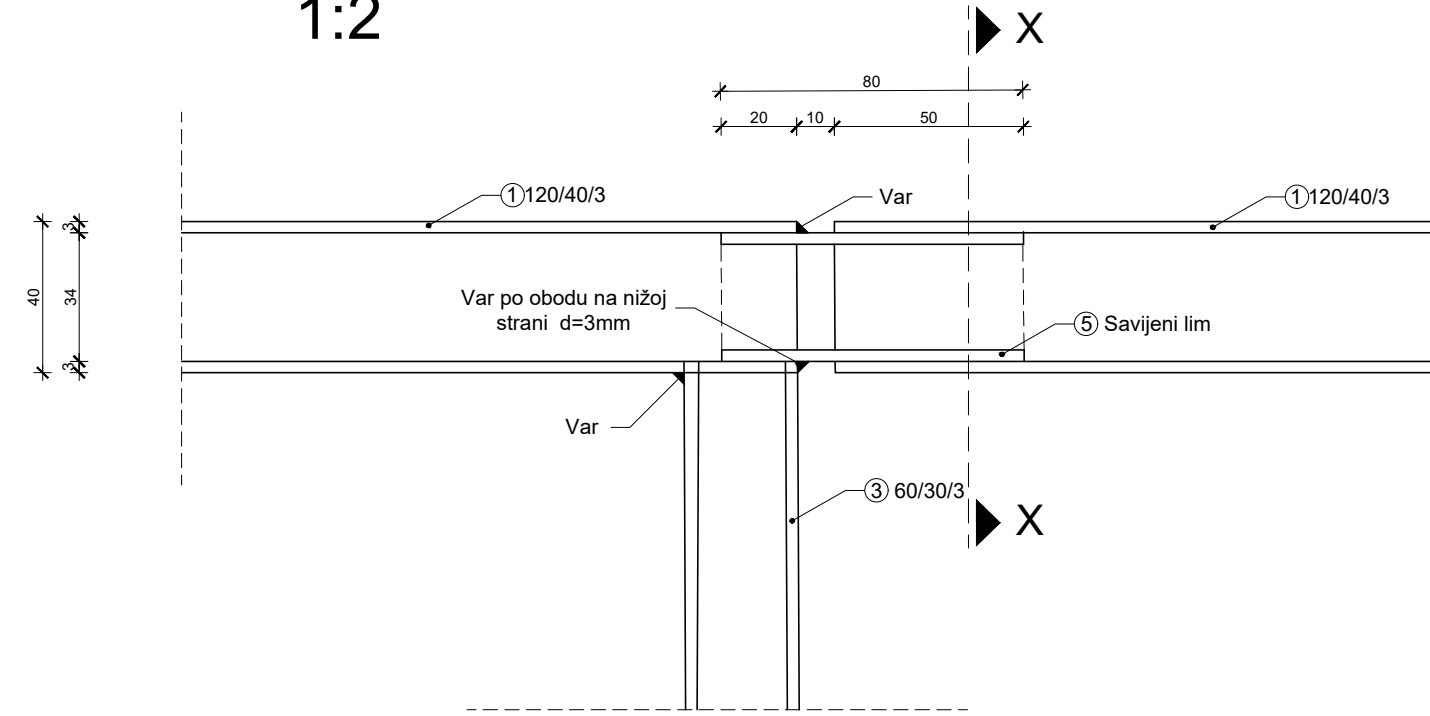
Pogled na most
1:200



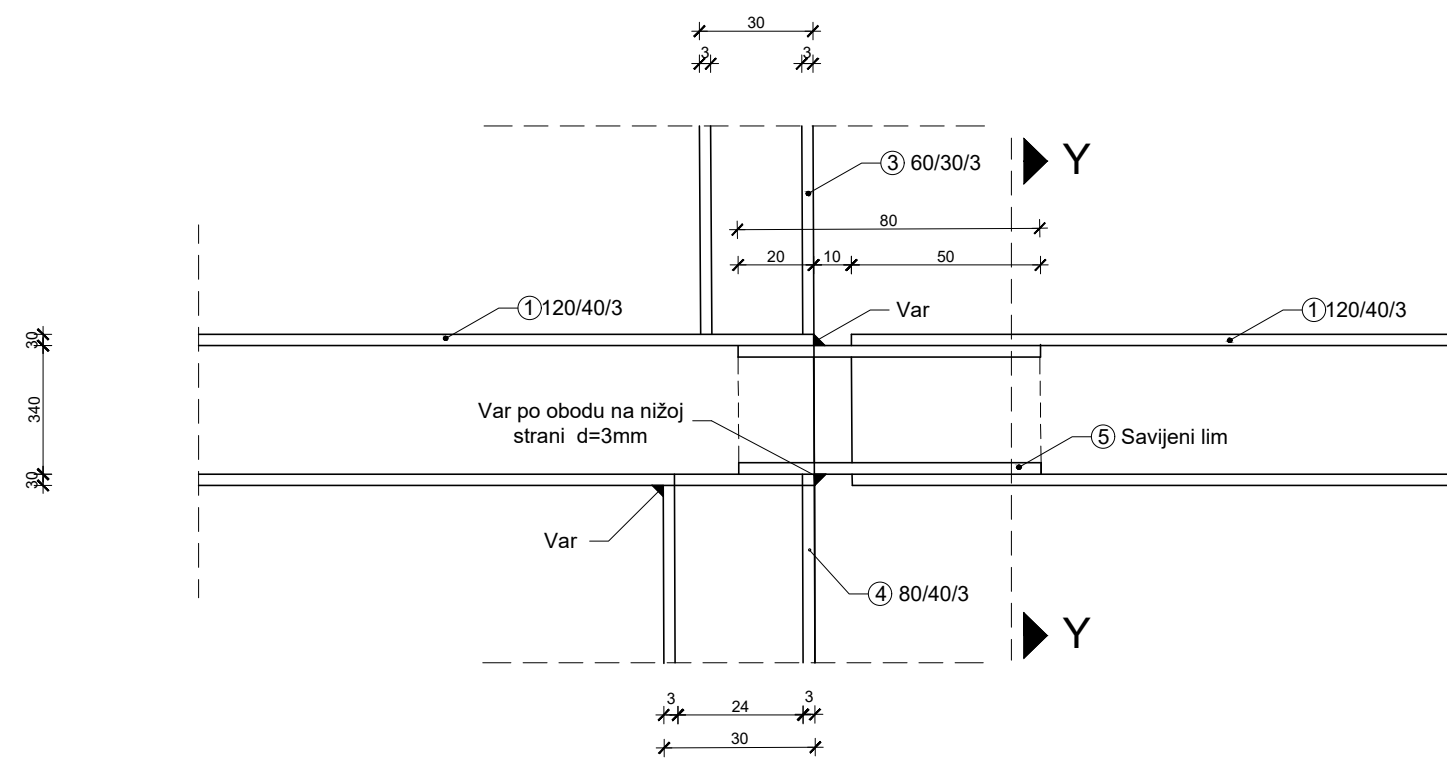
Pogled na element ograde
1:20



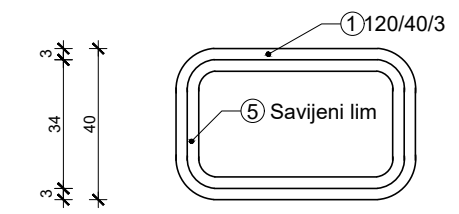
Detalj D₁
1:2



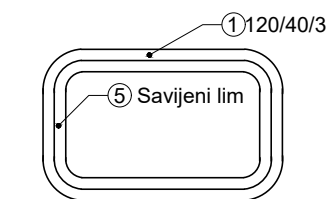
Detalj D₂
1:2



PRESJEK X-X




PRESJEK Y-Y

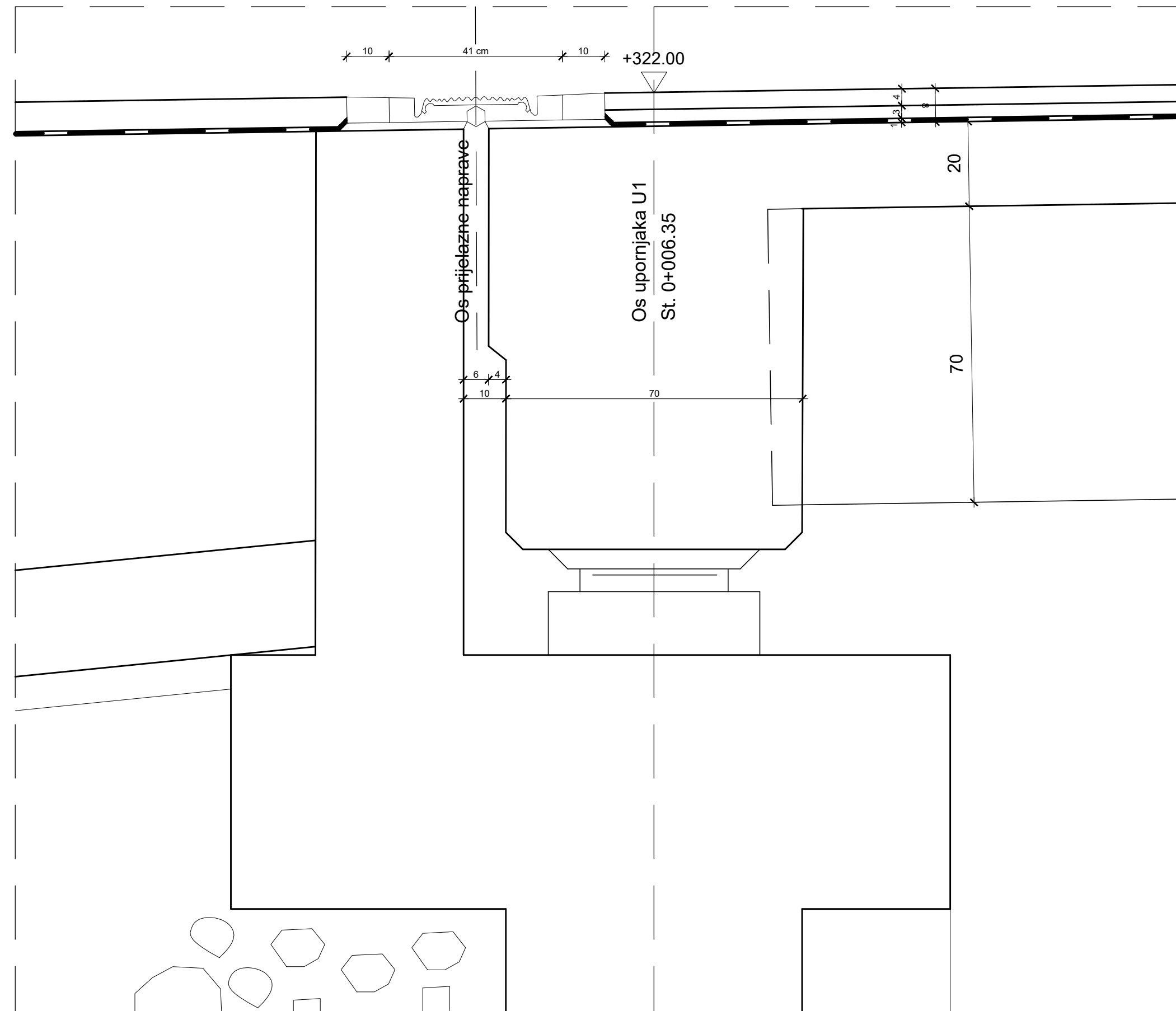


DETALJI OGRADA
1:200 ; 1:2

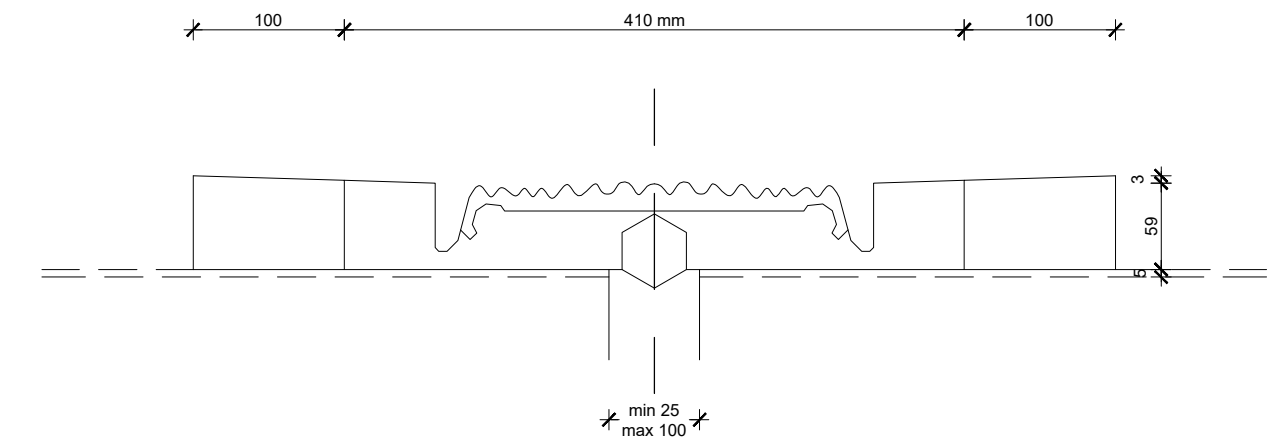
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149483; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: DETALJI OGRADA	
PROJEKTANT: Martina Šturm	MJERILO: 1:200 ; 1:20 ; 1:2
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 8
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	


DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10

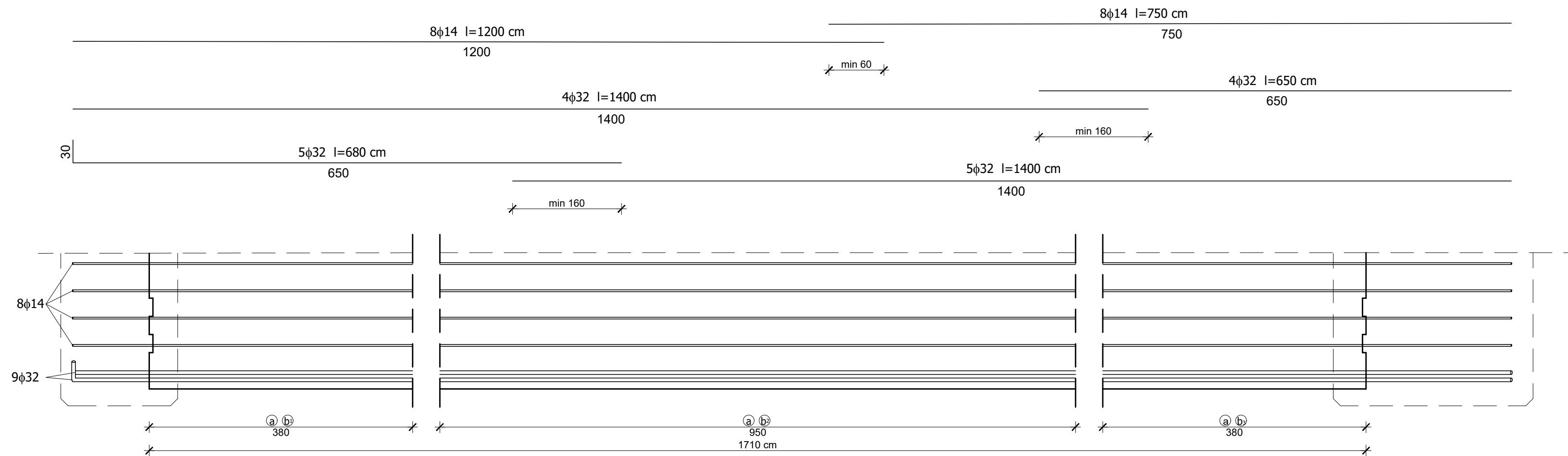


DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:5



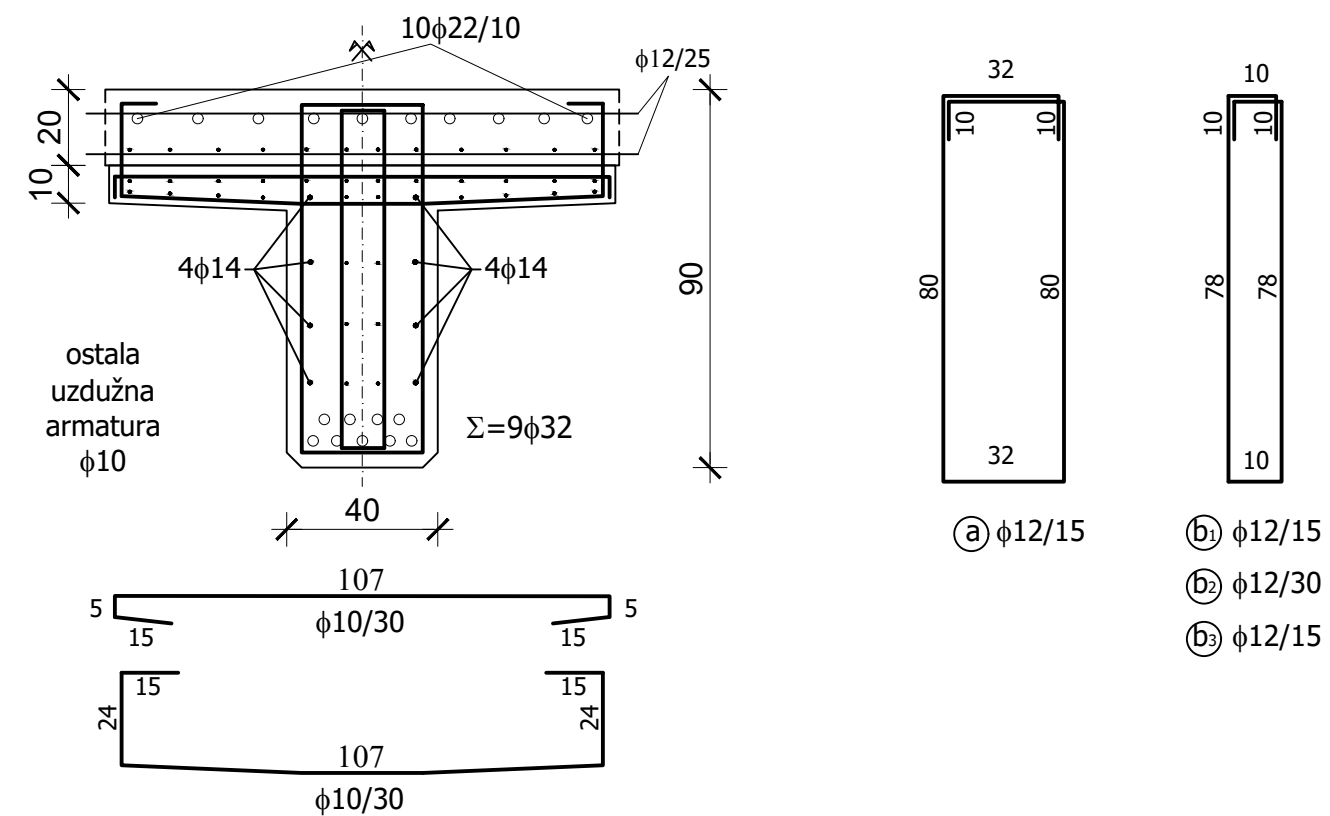
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10 ; 1:5	
PROJEKTANT: Martina Šitum	MJERILO: 1:10 ; 1:5
	DATUM: Srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BROJ PRILOGA: 9
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	




PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA

Poprečni Presjek nosača



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončinina 2 10000 Zagreb	 SVEUČILIŠTE U SPLITU, GRAĐEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 MB 3149463; tel: +385 (0)21 303333; fax: +385 (0)21 465117
GRAĐEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Vijadukt ABC	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	
SADRŽAJ: PLAN ARMATURE GLAVNOG NOSAČA	
PROJEKTANT: Martina Šitum	MJERILO: 1:20
	DATUM: srpanj 2023.
	MAPA: C1
	BRJ PROJEKTA: C1-01-04/07
	BRJ PRILOGA: 10
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg	