

Projekt tipskog nadvožnjaka

Aničić, Marko

Undergraduate thesis / Završni rad

2016

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:123:691017>

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

Download date / Datum preuzimanja: **2024-05-14**



Repository / Repozitorij:

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



UNIVERSITY OF SPLIT



DIGITALNI AKADEMSKI ARHIVI I REPOZITORIJ

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

ZAVRŠNI RAD

Marko Aničić

Split, 2016

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

PROJEKT TIPSKOG NADVOŽNJAKA

Završni rad

Split, 2016

Projekt tipskog nadvožnjaka

Sažetak:

U radu je prikazan projekt tipskog nadvožnjaka preko autoceste. Nadvožnjak se sastoji od dva jednaka raspona (20 m) te ima stup u pojasu razdvajanja projektiran kao „V“. Niveleta nadvožnjaka je oko 8.00 m iznad nivelete autoceste tako da ima dosta prostora za slobodni profil ispod nadvožnjaka. Projekt sadrži proračun glavnih nosača, karakteristične građevinske nacрте i tehnički opis.

Ključne riječi:

Nadvožnjak, numerički model, građevinski projekt, proračun nosive konstrukcije

Design of the overpass above highway

Abstract:

This paper presents the design of the overpass above highway. The structure is consist of two equal spans 20 m) and has a column in the separation zone designed as a „V“. Elevation of the overpass is 8,00 meters above highway elevation giving enough space for traffic beneath the overpass. The work includes the calculation of the main span girders, characteristic construction plans as well as tehcnical description of the construction.

Key words:

Overpass, numerical model, structural design, superstructure design

Završni rad

Marko Aničić

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

Split, Matice hrvatske 15

STUDIJ: **STRUČNI STUDIJ GRAĐEVINARSTVA**

KANDIDAT: Marko Aničić

BROJ INDEKSA: 1583

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 armirano betonski. Proračun treba napraviti u skladu s eurokodovima. Proračun provest prema EC1, EC2.

U Splitu, Rujan 2016

Voditelj Završnog rada:

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 PREGOVOR	7
2.2 PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA	8
2.3 NUMERIČKI MODEL	12
2.4 OPTEREĆENJE I REZULTATI PRORAČUNA	17
2.5 PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA NOSAČA I PLOČE.....	29
2.6 ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE	34
3. PREDMJER RADOVA	37
3.1 DONJI USTROJ	37
3.2 GORNJI USTROJ	38
4. TROŠKOVNIK	40
5. GRAFIČKI PRILOZI	45
6. LITERATURA	46

1. TEHNIČKI OPIS

1.1. Općenito

Nadvožnjak "Sv. Marko" 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 ~ 8.10 m. Nadvožnjak ima dva raspona veličine $20 + 20 = 40$ m, sa stupom lociranim u osi autoceste. U odnosu na os lokalne ceste, početak objekta je na ST $1+500.000$ i završetak na ST $1+546.300$, pa ukupna duljina nadvožnjaka iznosi 46.30 m.

U poprečnoj dispoziciji objekt ima dvije prometne trake širine po 3.75 m, te dvije uzdignute pješačke staze širine po $0,8$ m i prostore širine od po 0.25 m za smještaj ograde. Širina kolnika na objektu iznosi 7.5 m, širina objekta između ograda iznosi 9.1 m, dok ukupna širina nadvožnjaka iznosi 9.6 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

B.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 0.80 m. S monolitnom pločom iznad njih debljine 0.20 m, ukupna visina ovih nosača iznosi 1.00 m. Rubni nosači u poprečnoj dispoziciji su montažne visine 1.00 m.

Širina gornje pojasnice unutrašnjih nosača iznosi 1.28 m, dok je širina gornje pojasnice rubnih nosača 1.00 m. Širina hrpta iznosi 0.40 m i stalna je po visini i duljini nosača. Nosači su položeni jedan do drugoga, tako da su im pojasnice na razmaku od oko 2.0 cm. Ovakvo rješenje nosača omogućava izvedbu monolitnog dijela kolničke ploče bez ikakve potrebne 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 1.00 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 1.07 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 7.80 m, a širina stupa uzduž osi mosta je konstanta i iznosi 0.62 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.

B.3 Upornjaci

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

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

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

1.3 Oprema i još neka rješenja

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 rasponskih nosača, njihovo odizanje i izmjena ležajeva.

C.6 Odvodnja

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

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 ovisi ukupni estetski dojam objekta.

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

C.8 Vođenje elektro i TT instalacija

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

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 atmosferilija, uz primjeren 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 dostatne sigurnosti građevine.

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

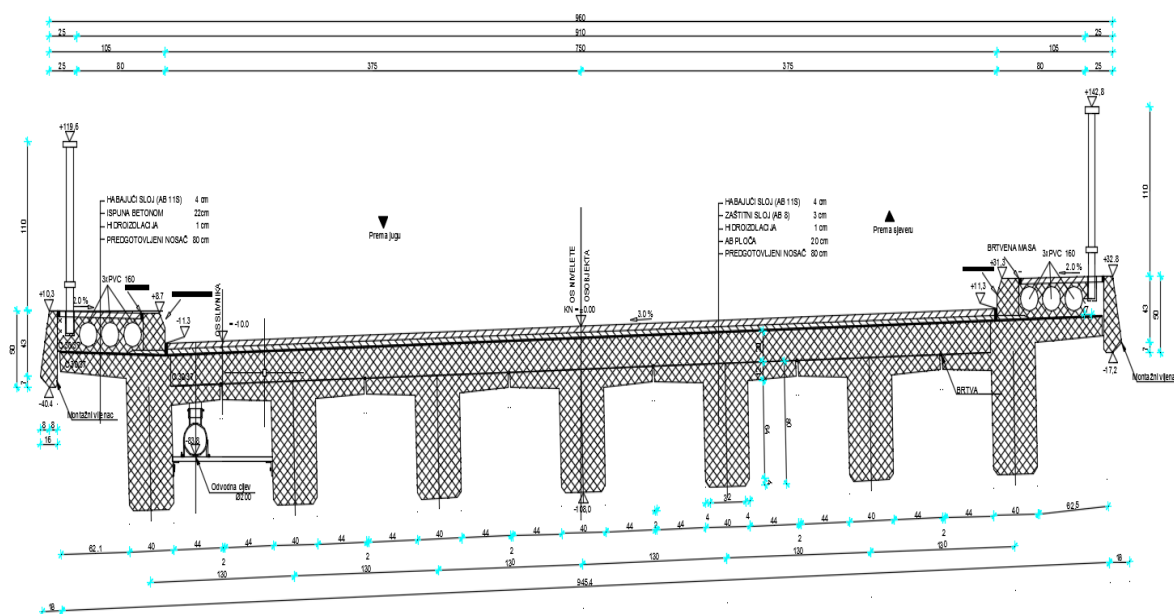
Pri dimenzioniranju pojedinih elemenata konstrukcije, dio sila je određen u skladu s teorijom preraspodjele (adaptacije), a sva su dimenzioniranja provedena prema graničnim stanjima.

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

2.2 PRORAČUN UZDUŽNIH RASPONSKIH NOSAČA

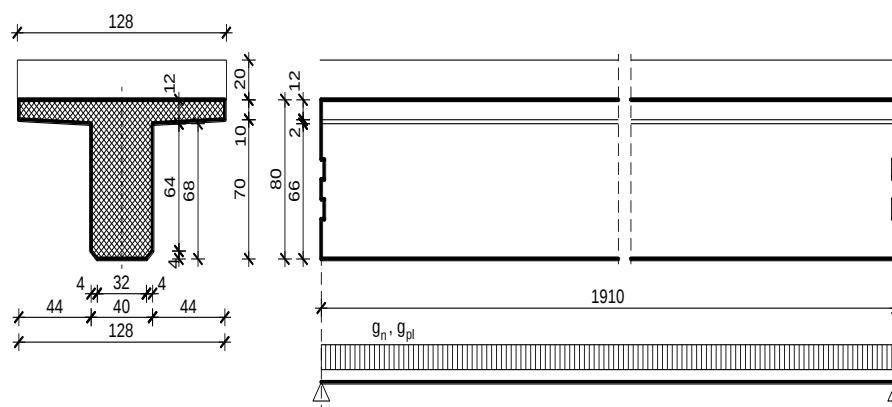
2.2.1 STANJE PRIJE SPREZANJA NOSAČA S KOLNIČKOM PLOČOM

POPREČNI PRESJEK RASPONSKE KONSTRUKCIJE



Slika 1 : Poprečna dispozicija mosta

UZDUŽNA I POPREČNA DISPOZICIJA JEDNOG NOSAČA



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

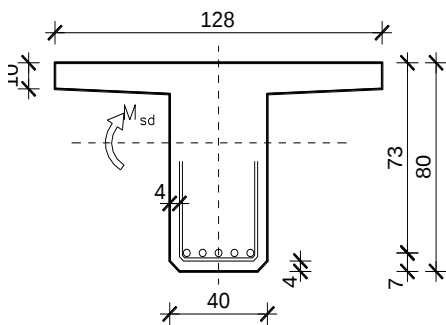
$$\gamma_n = 25.5 \text{ kN/m}^3$$

Slika 2 : Uzdužna i poprečna dispozicija jednog nosača

Sile od vlastite težine nosača	Sile od težine kolničke ploče (jedan nosač)
$g_n = 0.415 \cdot 25.5 = 10.58 \text{ kN/m'}$ $R_{g1}^A = R_{g1}^B = \frac{g_n \cdot l}{2} = \frac{10.58 \cdot 19.10}{2} = 101.07 \text{ kN}$ $M_{g1}^{l/2} = \frac{g_n \cdot l^2}{8} = \frac{10.58 \cdot 19.10^2}{8} = 482,46 \text{ kNm}$ $V_{g1} = R_{g1}^A = 102.8 \text{ kN}$	$g_{pl} = 0.20 \cdot 1.28 \cdot 25.5 = 6.53 \text{ kN/m'}$ $R_{g2}^A = R_{g2}^B = \frac{g_{pl} \cdot l}{2} = \frac{6.53 \cdot 19.10}{2} = 62,36 \text{ kN}$ $M_{g2}^{l/2} = \frac{g_{pl} \cdot l^2}{8} = \frac{6.53 \cdot 19.10^2}{8} = 297,78 \text{ kNm}$ $V_{g2} = R_{g2}^A = 62,36 \text{ kN}$

Dimenzioniranje za fazu prije sprežanja nosača i ploče

Dimenzioniranje na moment savijanja



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

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

$$B 450C \Rightarrow f_{yk} = 450.0 \text{ MPa} \Rightarrow$$

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

$$d = 73 \text{ cm}$$

$$b = 128 \text{ cm}$$

$$M_{g1} = 482,46 \text{ kNm} ; \quad M_{g2} = 297,78 \text{ kNm}$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot (M_{g1} + M_{g2}) = 1.35 \cdot (482,46 + 297,78) = 1053,32 \text{ kNm}$$

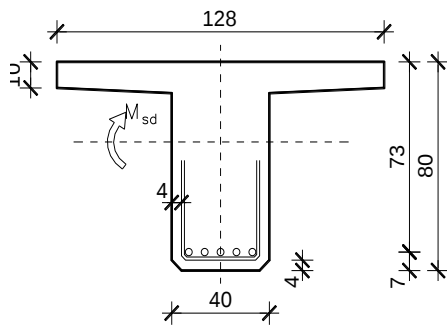
$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b d^2 f_{cd}} = \frac{1053,32 \cdot 100}{128 \cdot 73^2 \cdot 2.00} = 0.077$$

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

$$\text{oci tan } \alpha : \varepsilon_{c2} = 1.8\text{‰}; \xi = 0.153; \zeta = 0.944$$

$$x = \xi \cdot d = 0.153 \cdot 73 = 11,17 \text{ cm} \approx h_{pl} = 11 \text{ cm}$$

$$A_{s1,1} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1053,32 \cdot 100}{0.944 \cdot 73 \cdot 39.2} = 39 \text{ cm}^2$$

Dimenzioniranje na poprečnu silu

$$V_{g1} = 102.8 \text{ kN}$$

$$V_{g2} = 66.3 \text{ kN}$$

$$V_{sd} = \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2}) = 1.35 \cdot (102.8 + 66.3) = 228.29 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

$$V_{rdc} = [C_{rdc} \cdot k \cdot (100 \cdot x f_{ck} \cdot \rho_l) + 0.15 \cdot \sigma_{cp}] \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1.52 = 0.152 < 2.0 \Rightarrow k = 1.52$$

$$\sigma_{cp} = N_{sd} / A_c = 0.0$$

$$\sum A_s \approx 39 \text{ cm}^2 \quad \rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{39.0}{40 \cdot 80} = 0.012$$

$$V_{Rdc} = [0.12 \cdot 1.52 \cdot (100 \cdot 0.012 \cdot 30) + 0.15 \cdot 0.0] \cdot 400 \cdot 730 = 175,65 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

$$V_{Rd \max} = 0.5 \cdot \nu \cdot f_{cd} \cdot b_w \cdot z$$

$$\nu = 0.6 \cdot x \left(1 - \frac{f_{ck}}{200}\right) = 0.6 \cdot x \left(1 - \frac{30}{200}\right) = 0.528 \Rightarrow \nu = 0.528$$

$$V_{Rd \max} = 0.5 \cdot 0.528 \cdot 2.00 \cdot 40 \cdot (0.9 \cdot 73) = 1541,76 \text{ kN}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{ed} = 228.29 \text{ kN}$$

$$V_{ed} / V_{Rd \max} = 228.3 / 1541.76 \approx 0.15 \Rightarrow V_{sd} = 0.15 V_{Rd \max}$$

$$s_{w, \max} = \min \{0.75 \cdot d; 30.0 \text{ cm}\} = \min \{0.75 \cdot 73 = 54,75; 30.0\} \Rightarrow s_{w, \max} = 30.0 \text{ cm}$$

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

Odabrane spone Ø10 ($A_{sw} = 0.79 \text{ cm}^2$):

$$s_{w, \text{pot}} \leq \frac{m \cdot A_{sw, \min}}{\rho_{\min} \cdot b_w} = \frac{2 \cdot 0.79}{0.0011 \cdot 40} = 35.9 \text{ cm}$$

Odabrane spone Ø10/30. Ukupna nosivost betona i odabrane poprečne armature:

$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B 450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.13 \text{ kN/cm}^2$$

$$V_{Rd} = V_{Rdc} + V_{wd} = V_{Rd1} + \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{yw,d} \cdot z}{s_w} = 183.7 + \frac{2 \cdot 0.79 \cdot 39.13 \cdot (0.9 \cdot 73)}{30} =$$

$$= 175.65 + 135.4 = 311.05 \text{ kN}$$

2.3 NUMERIČKI MODEL

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

Proračun nosive konstrukcije građevine provodi se pomoću Scia Enginner 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) s štapovima u poprečnom smjeru (koji predstavljaju utjecaj AB ploče u poprečnom smjeru). Takvim načinom modeliranja postigli smo sustav nosača krutog roštilja.

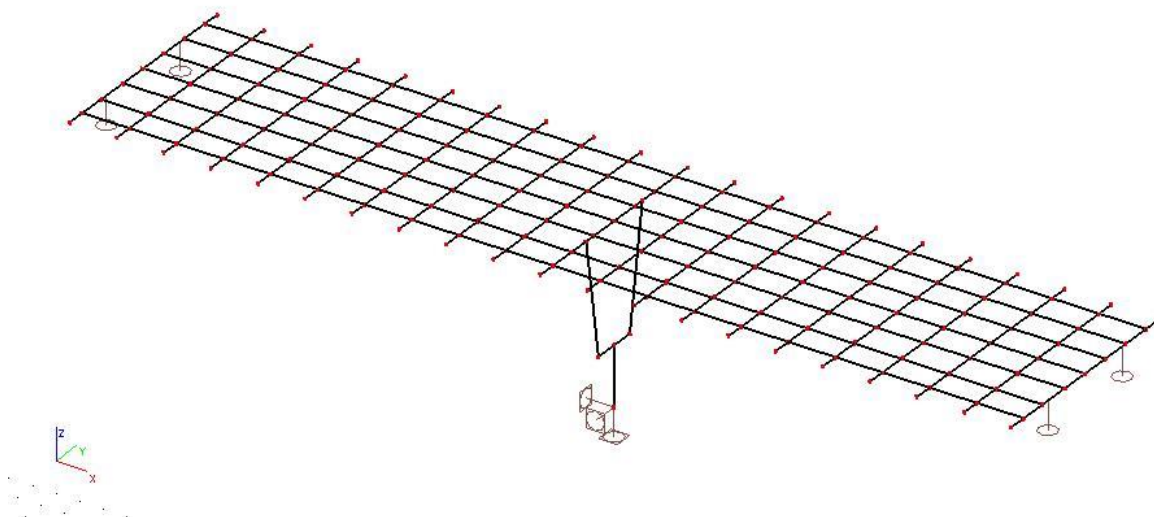
Ekvivalentnost štapova s elementima mosta ostvarena je preko odgovarajućih duljina štapova te krutostima poprečnih presjeka.

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 s tlom, koja je ostvarena preko temelja stupa.

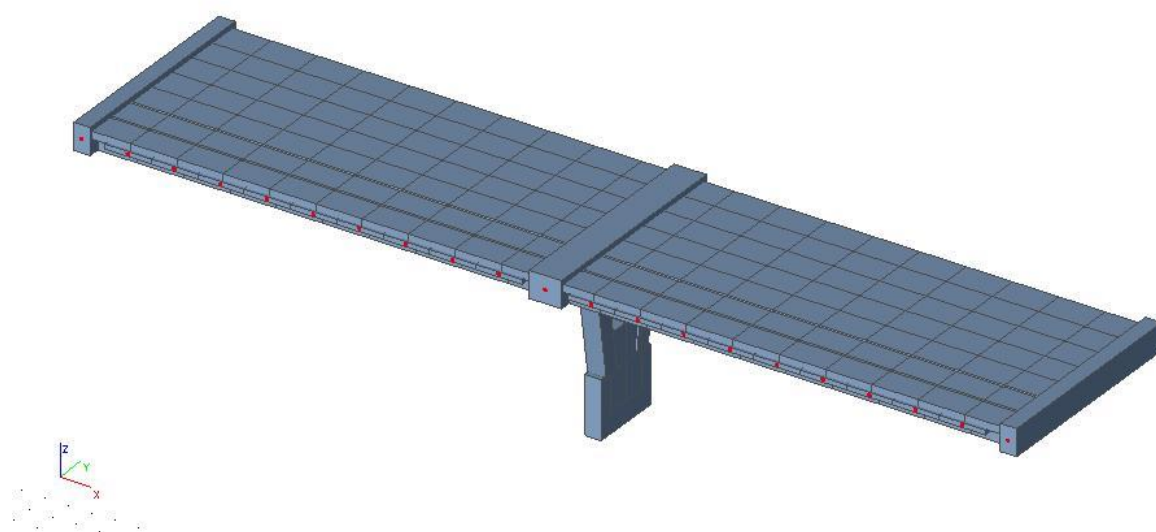
Modeliranje upornjaka nije potrebno jer je veza rasponske konstrukcije s upornjacima ostvarena preko ležajeva. Shodno tome modelirani su klizni ležajevi na pozicijama koje odgovaraju stvarnim pozicijama ležajeva na upornjacima .

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

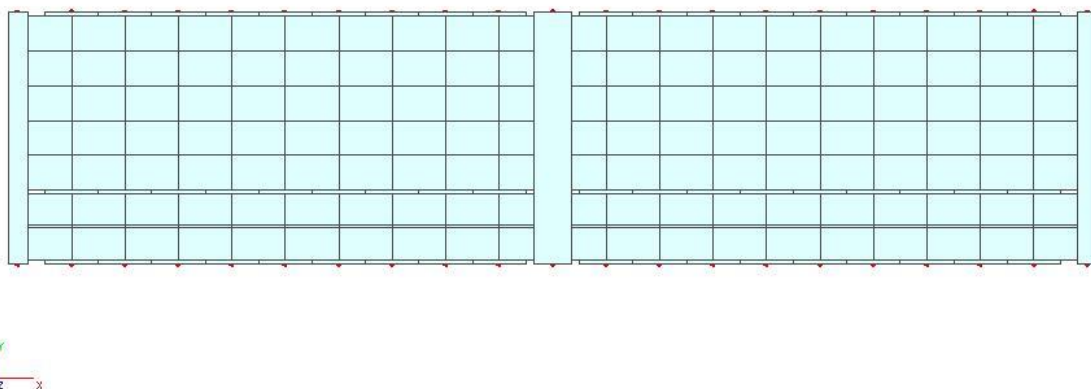
Osnovni gabariti proračunskog modela, svojstva materijala te poprečnih presjeka prikazani su u nastavku



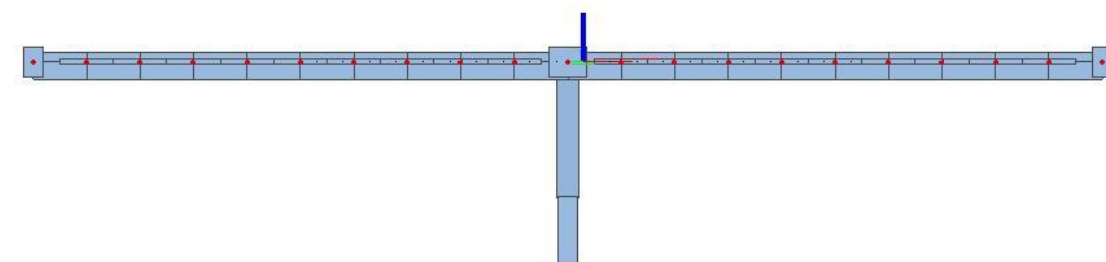
Slika 3 : Prikaz numeričkog modela



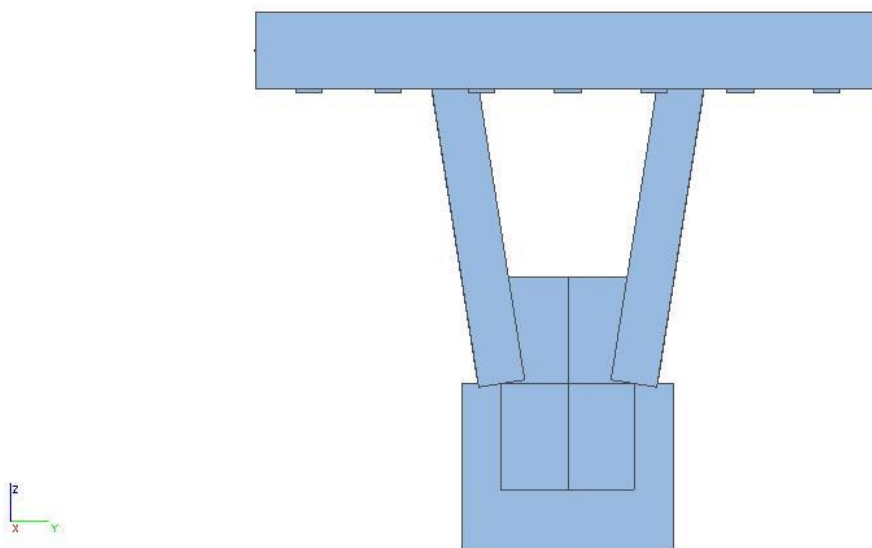
Slika 4 : Prikaz renderiranog numeričkog modela



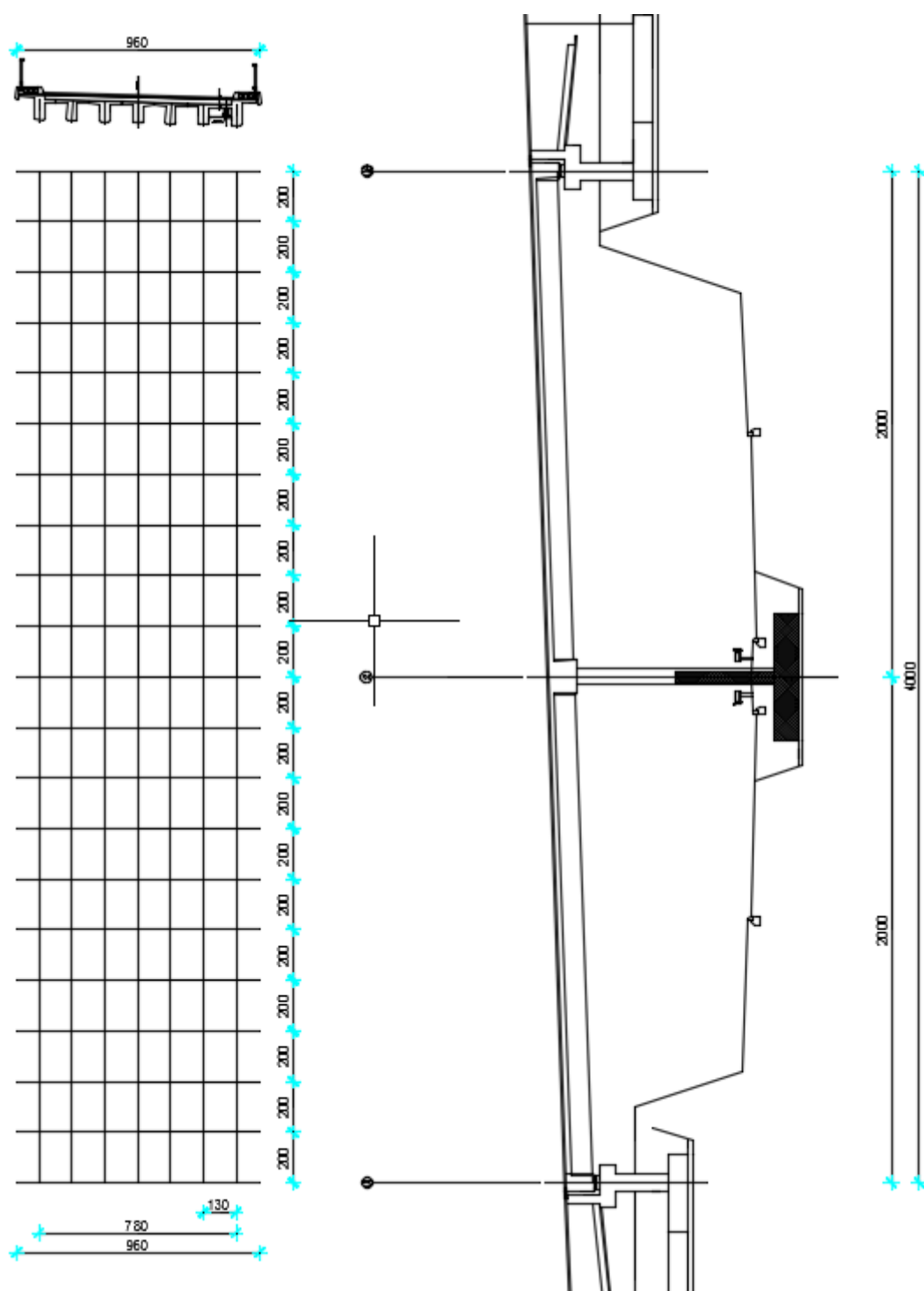
Slika 5 : Tlocrt



Slika 6 : Pogled okomito na most



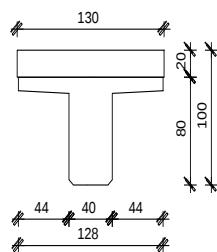
Slika 7 : Pogled u smjeru mosta



Slika 8 : Prikaz proračunskog modela

Geometrijske karakteristike:

Rasponski nosač:



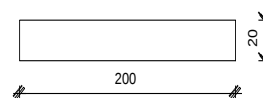
$$A = 0.5932 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.0439 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0368 \text{ m}^4$$

$$E = 35000 \text{ MPa}$$

Kolnička ploča:

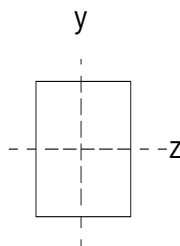


$$A = 0.38 \text{ m}^2$$

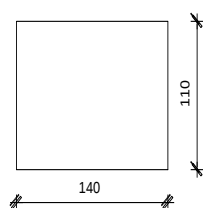
$$I_y = 0.0013 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.1143 \text{ m}^4$$

$$E = 35000 \text{ MPa}$$



Poprečni nosač - stup:



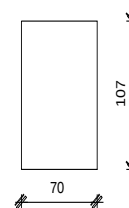
$$A = 1.47 \text{ m}^2$$

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

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

$$E = 35000 \text{ MPa}$$

Poprečni nosač - upornjak:



$$A = 0.735 \text{ m}^2$$

$$I_y = 0.0675 \text{ m}^4$$

$$I_z = 0.0300 \text{ m}^4$$

$$E = 35000 \text{ MPa}$$

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 – max. moment u prvom polju
- Pokretno – max. moment pri stupu
- Pokretno – max. poprečna sila pri stupu
- Pokretno – max. poprečna sila pri upornjaku

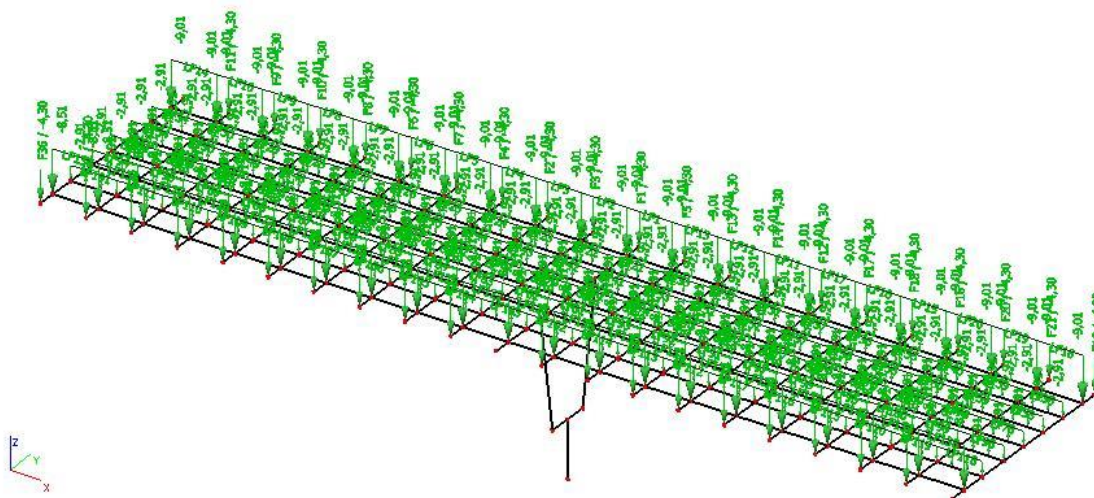
DODATNO STALNO OPTEREĆENJE

SILE OD DODATNOG STALNOG TERETA

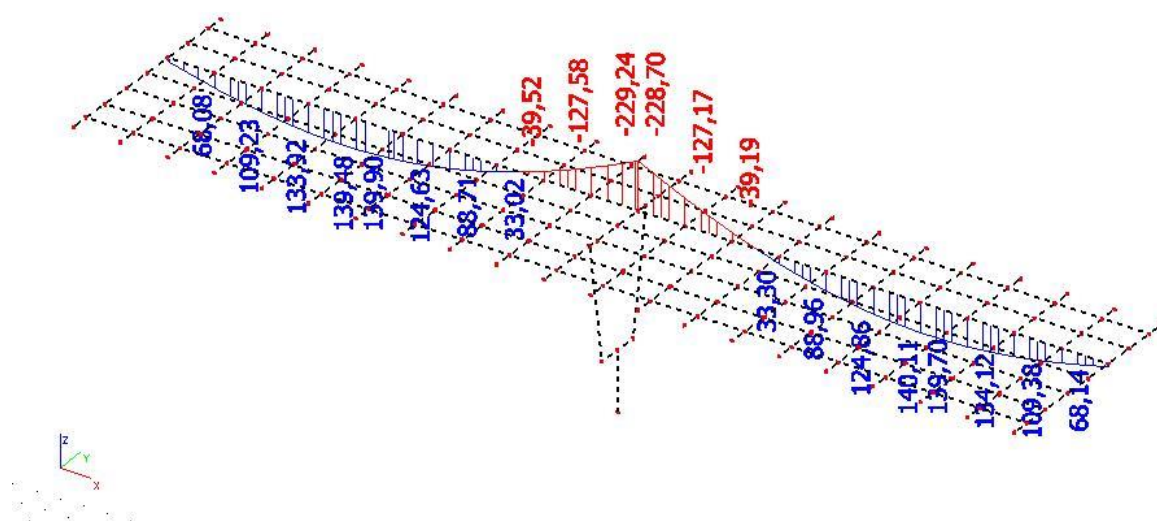
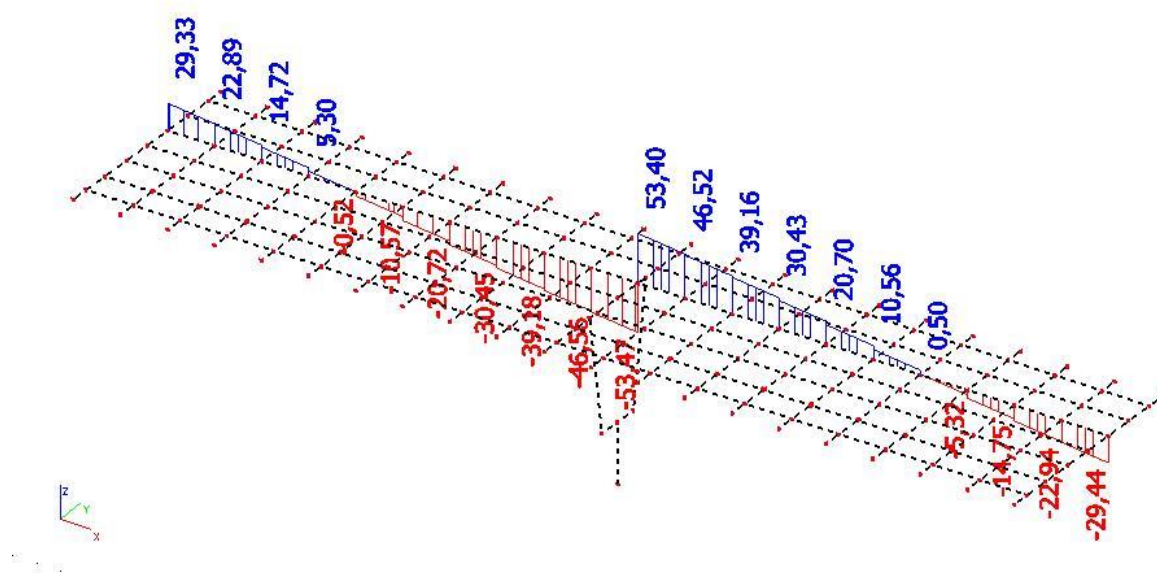
- Kolnički Zastor $0.08 \cdot 28 = 2,24 \text{ kN/m}^2$
- Pješačka staza $0.30 \cdot 25 = 8,1 \text{ kN/m}^2$
- Ograda $= 0.65 \text{ kN/m'}$
- Cijev za odvodnju $= 0.5 \text{ kN/m'}$
- Vijenac $= 1.50 \text{ kN/m'}$

Pretpostavlja se da se ukupno opterećenje raspodjeljuje na uzdužne nosače:

- Srednji nosači: $2,24 \cdot 1,3 = 2,91 \text{ kN/m'}$
- Krajnji nosač lijevo: $8,1 \cdot (1,3+0,80)/2 + 0,5 = 9,01 \text{ kN/m'}$
- Krajnji nosač desno: $8,1 \cdot (1,3+0,80)/2 = 8,51 \text{ kN/m'}$
- Rubovi: $(1,5+0,65) \cdot 2 = 4,3 \text{ kN}$



Slika 10: Dodatno stalno opterećenje

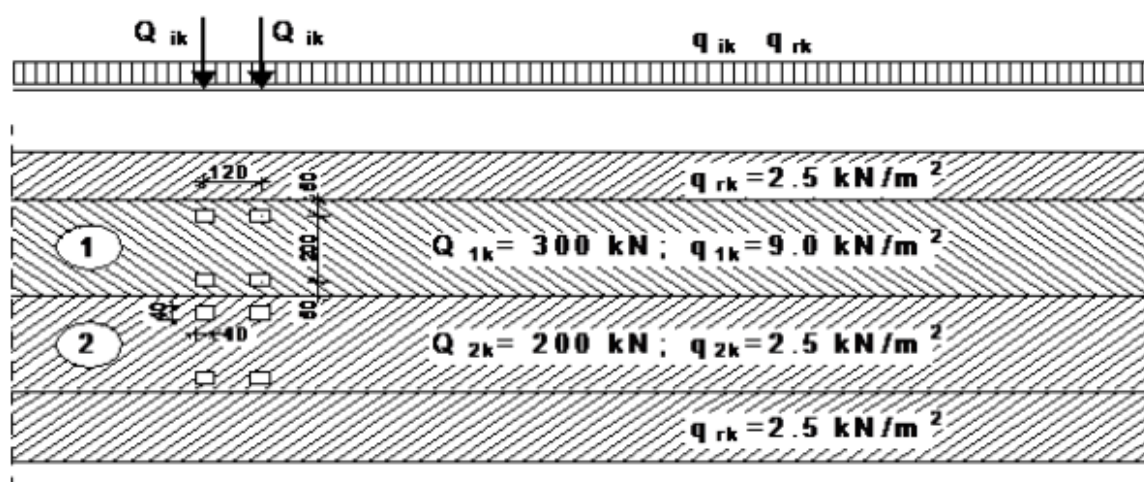
Slika 11: Dodatno stalno - momenti (M_y) u kNmSlika 12: Dodatno stalno - poprečne sile (V_z) u kN

PROMETNO OPTEREĆENJE

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

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

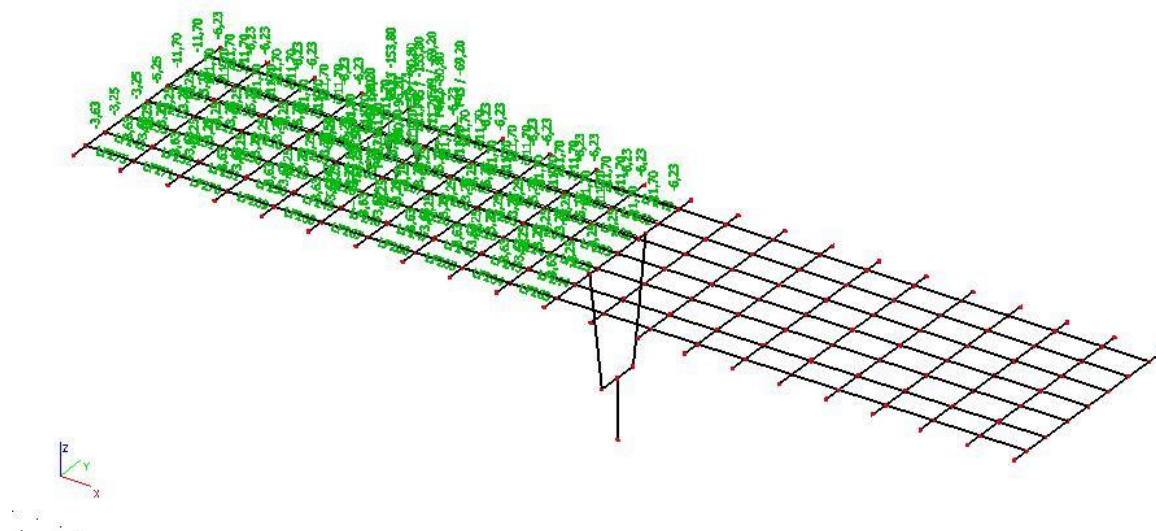
Tipiska vozila postavljaju se u odgovarajućim pozicijama za dobivanje maksimalnih reznih sila u polju, pri stupu i pri upornjaku. Proračuni su prikazani u nastavku.



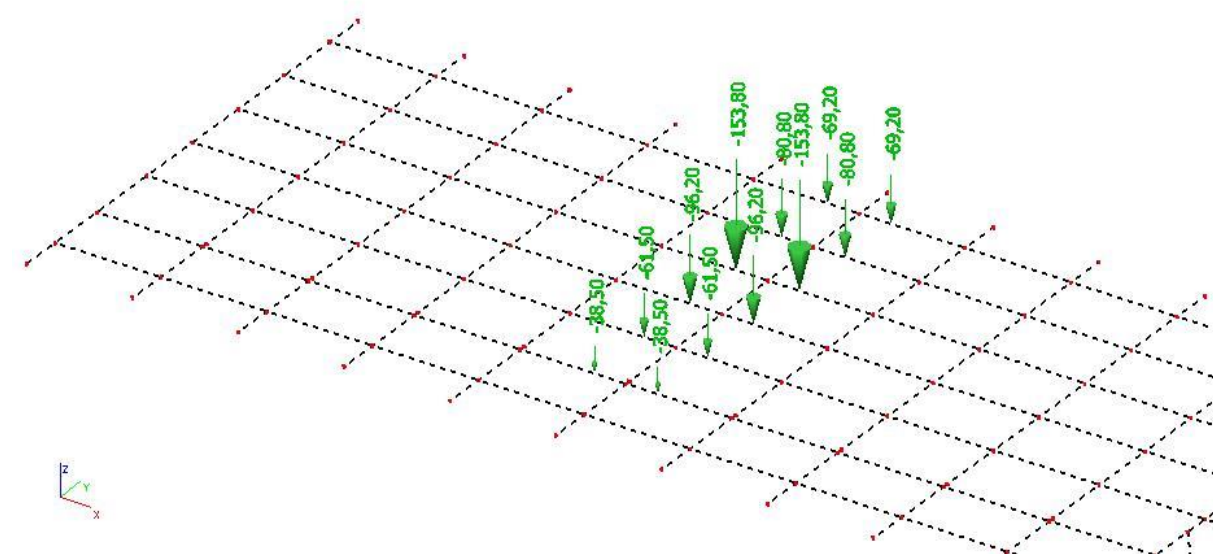
Slika 13 : Prikaz načina opterećivanja mosta pokretnim opterećenjem

PROMETNO OPTEREĆENJE

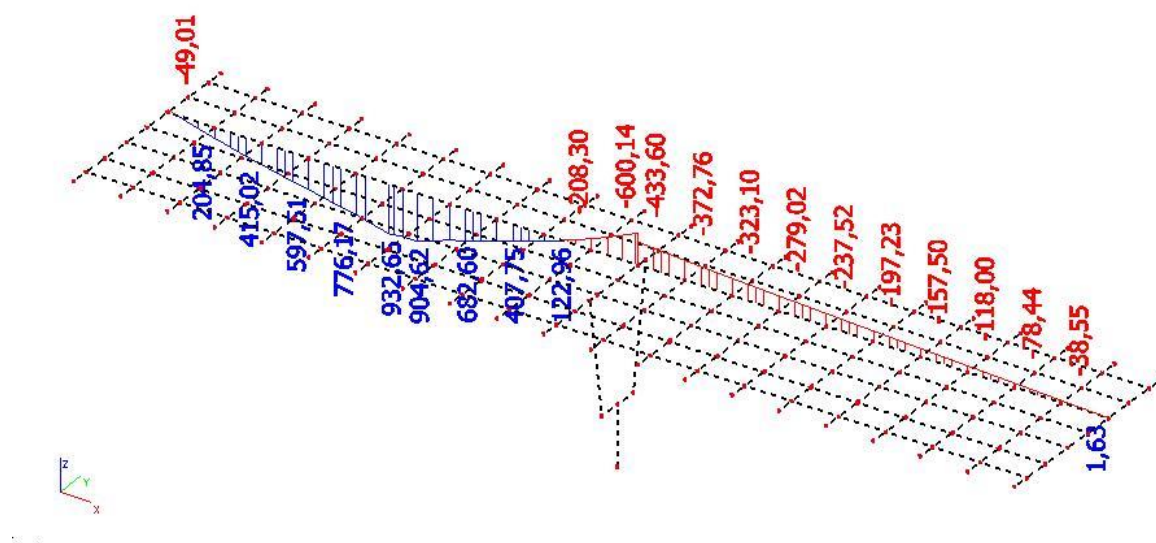
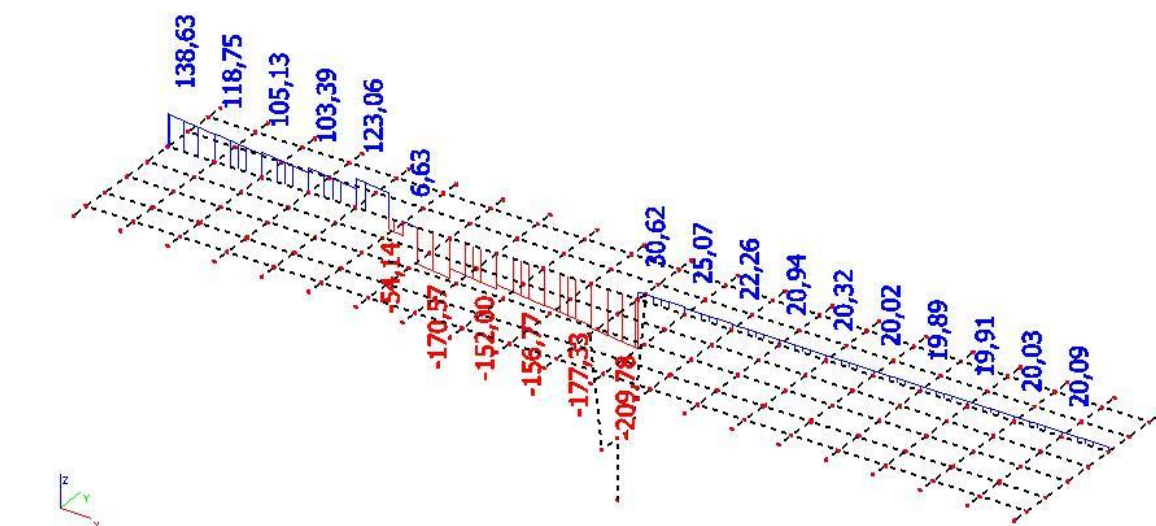
(za max. moment u prvom polju)



Slika 14: Pokretno opterećenje za max. moment u prvom polju

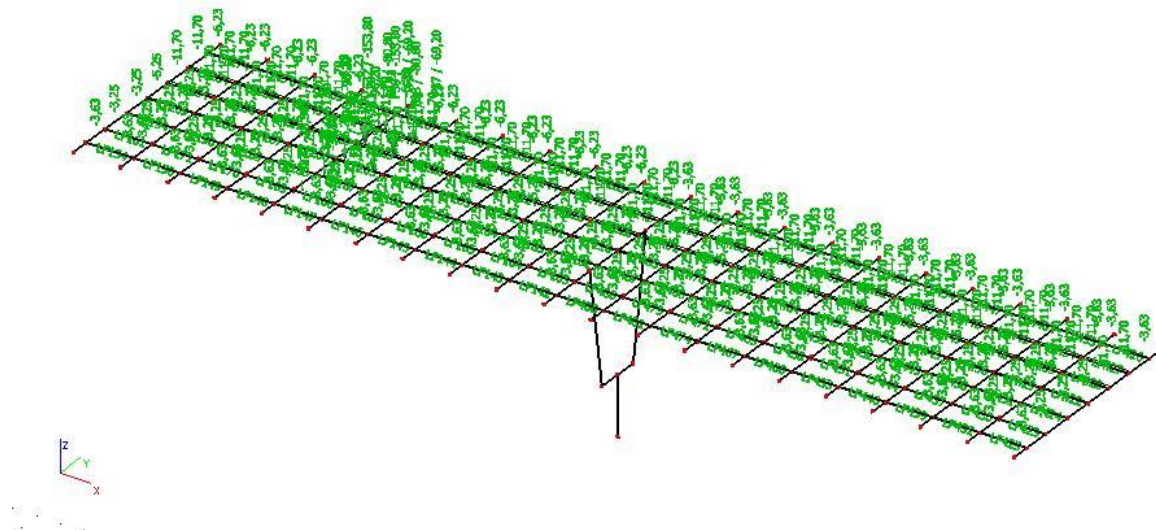


Slika 15: Prikaz tipskog vozila za max. moment u prvom polju

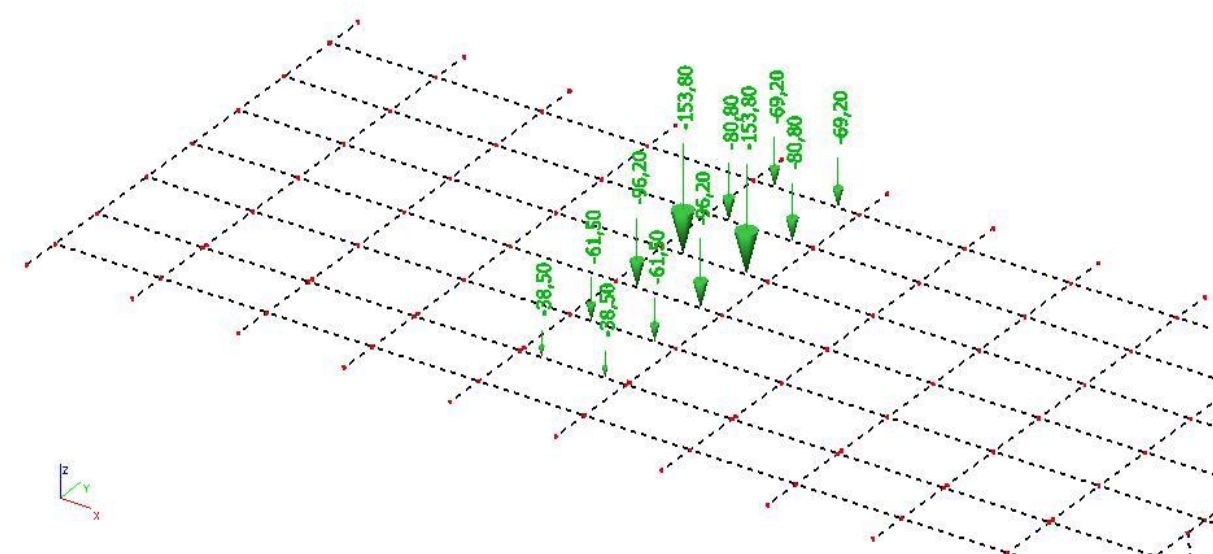
Slika 16 : Pokretno – max. momenti u prvom polju - momenti (M_y) u kNmSlika 17 : Pokretno – max. momenti u prvom polju - poprečne sile (V_z) u kN

POKRETNOST OPTEREĆENJE

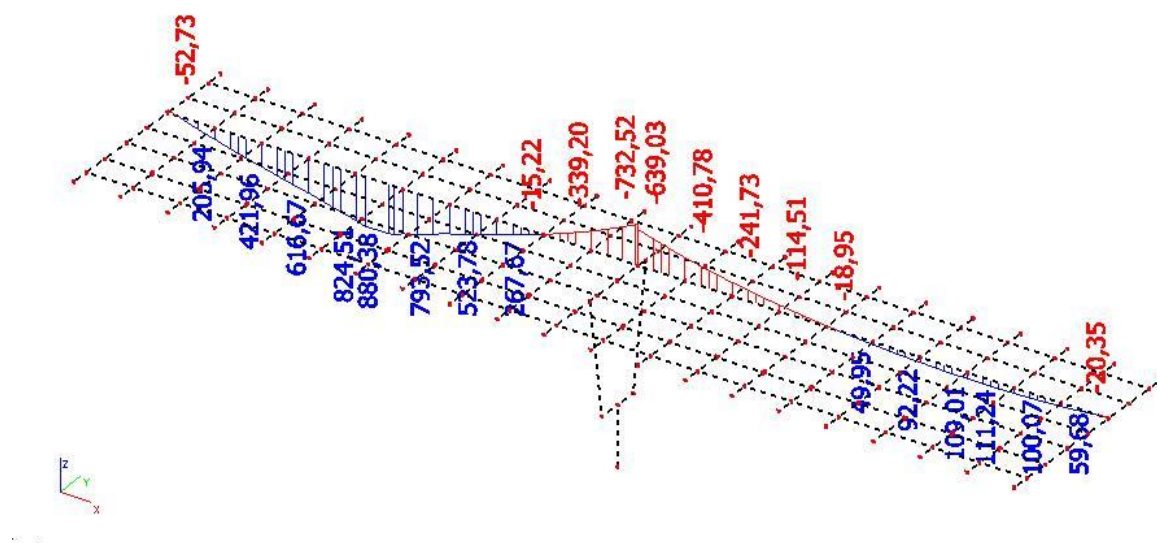
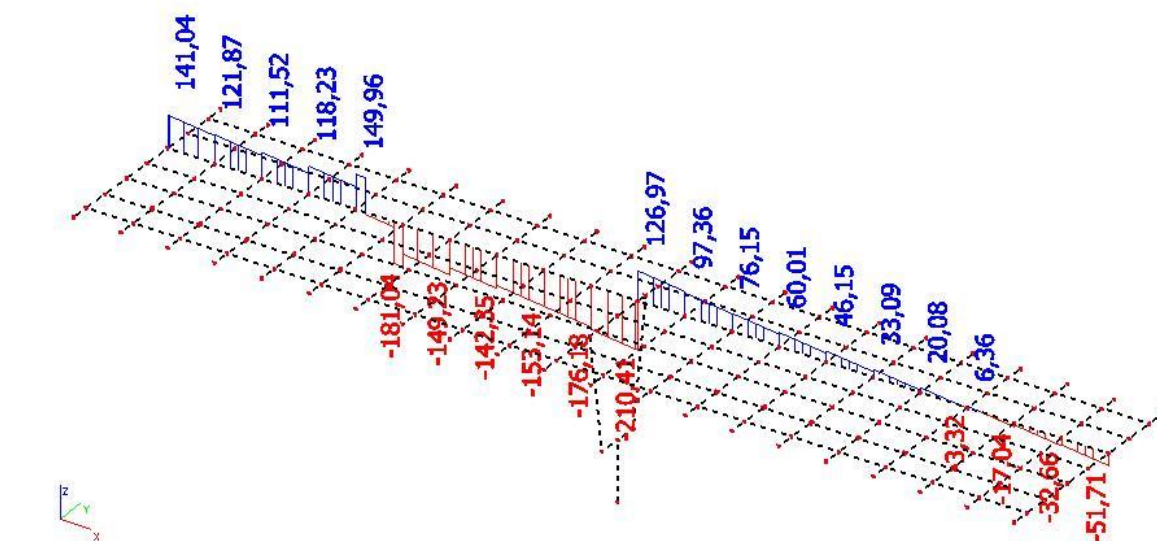
(za max. momente pri stupu)



Slika 18 : Pokretno opterećenje za max. moment pri stupu

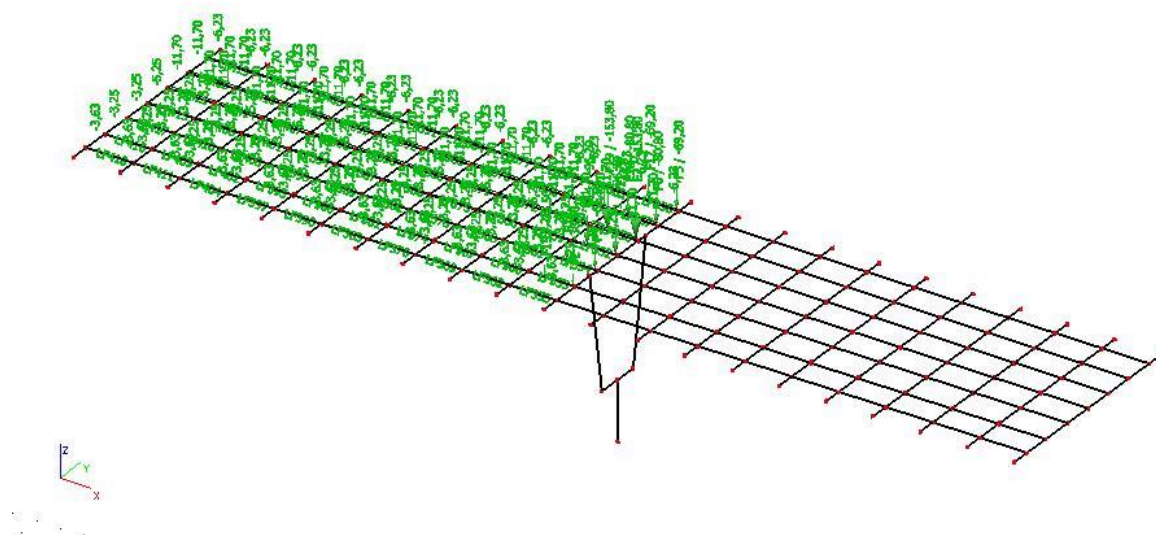


Slika 19 : Prikaz opterećenja tipskog vozila za max. moment pri stupu

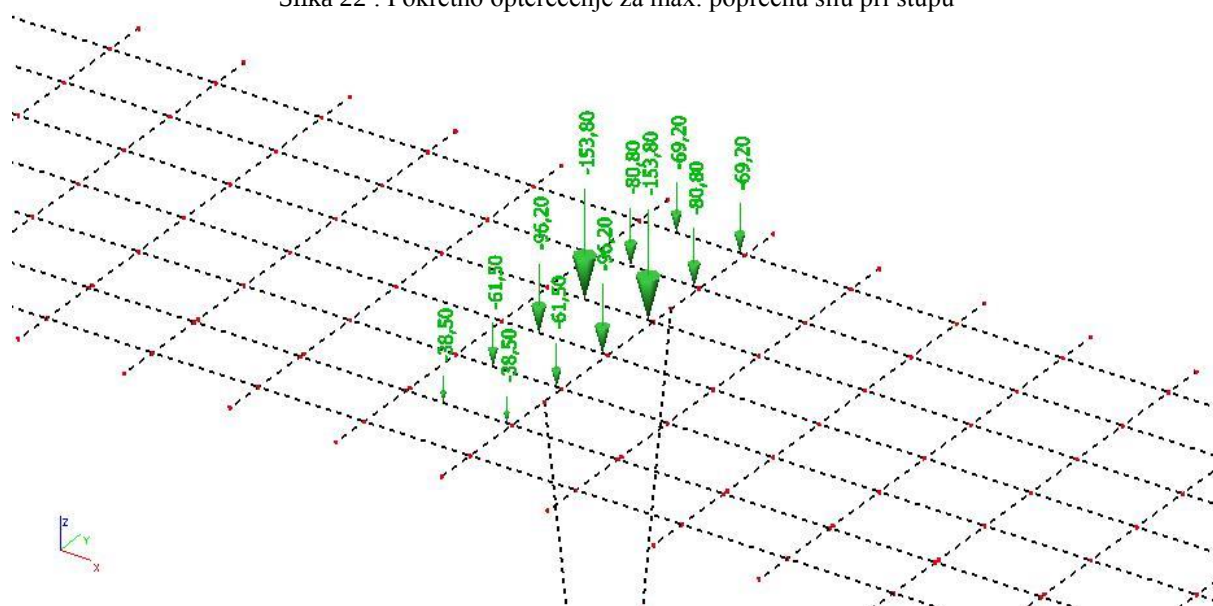
Slika 20 : Pokretno – max. momenti pri stupu - momenti (M_y) u kNmSlika 21 : Pokretno – max. momenti pri stupu - poprečne sile (V_z) u kN

POKRETNOST OPTEREĆENJE

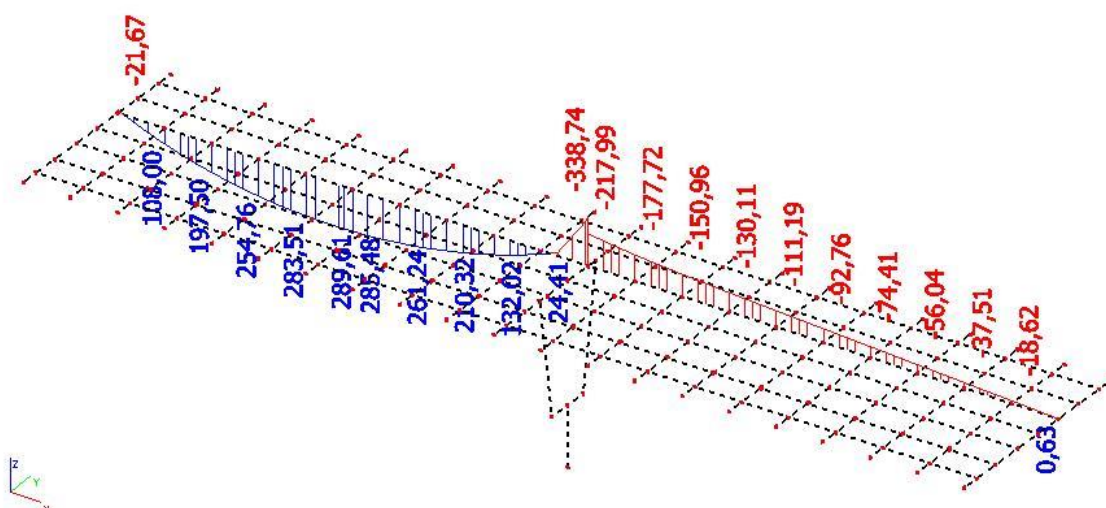
(za max. poprečnu silu pri stupu)



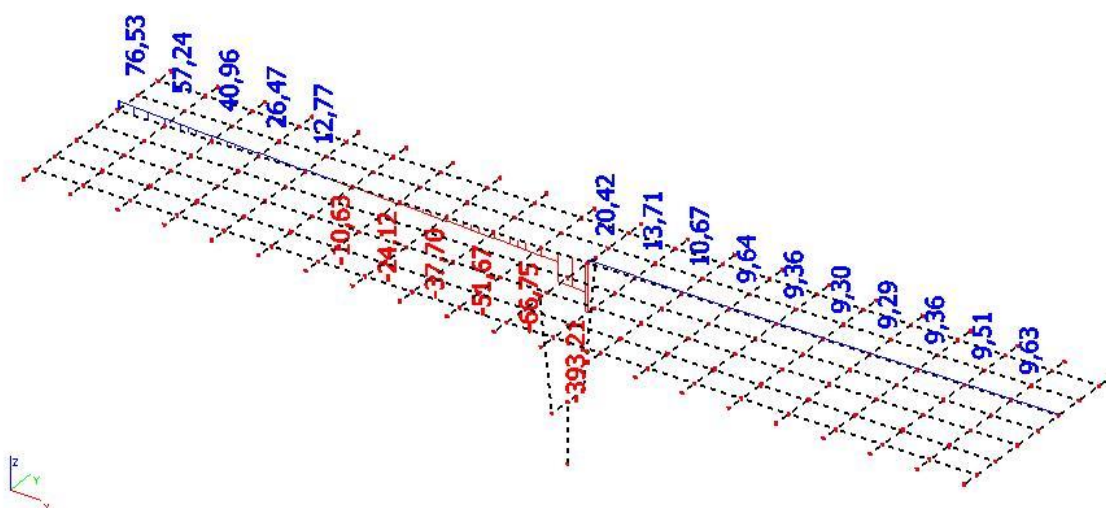
Slika 22 : Pokretno opterećenje za max. poprečnu silu pri stupu



Slika 23 : Prikaz opterećenja tipskog vozila za max. poprečnu silu pri stupu



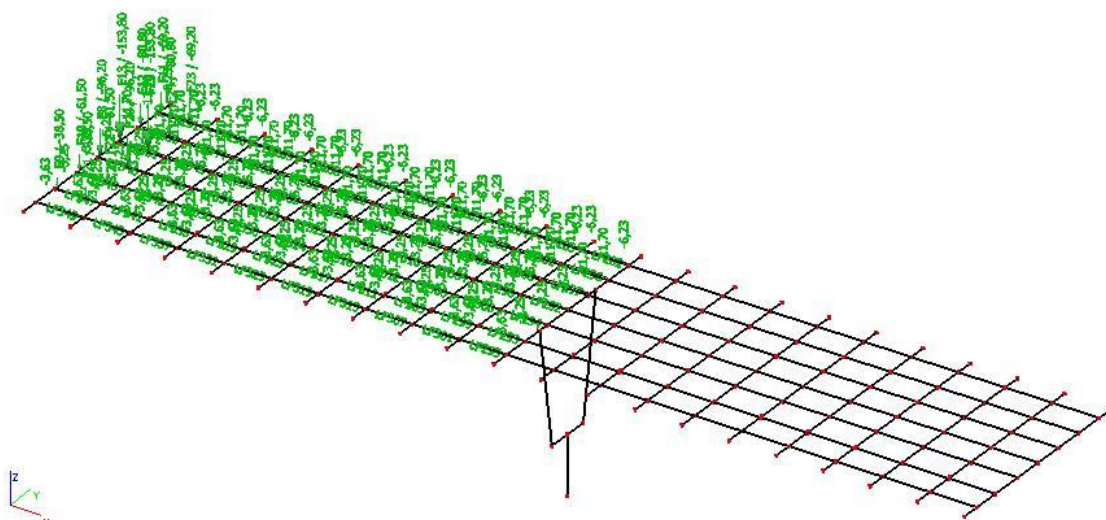
Slika 24 : Pokretno – max. poprečne sile pri stupu - momenti (M_y) u kNm



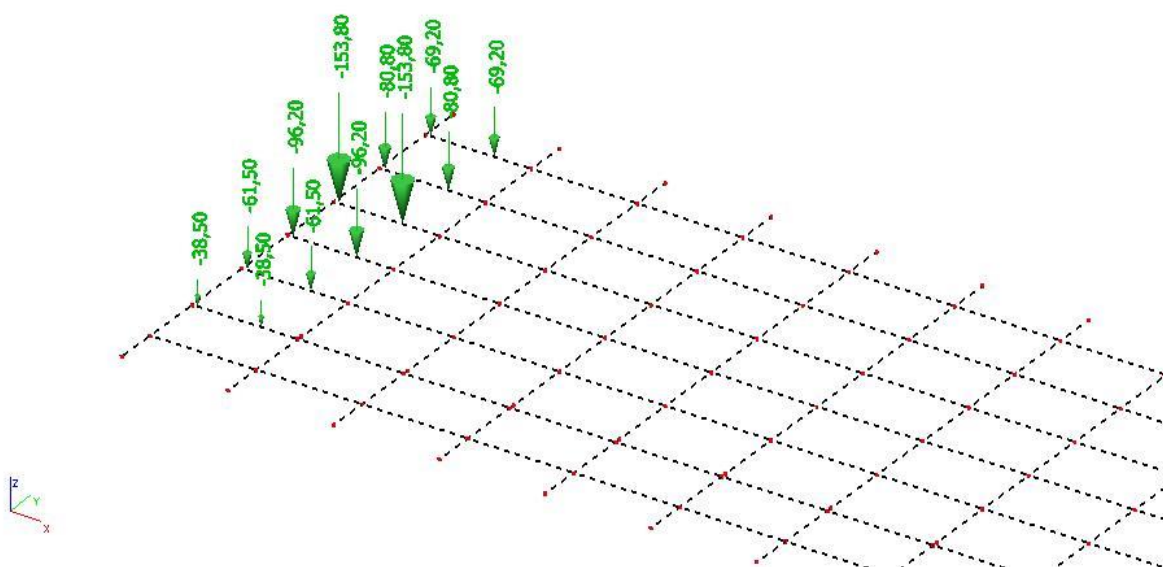
Slika 25 : Pokretno – max. poprečne sile pri stupu – poprečne sile (V z) u kN

POKRETNO OPTEREĆENJE

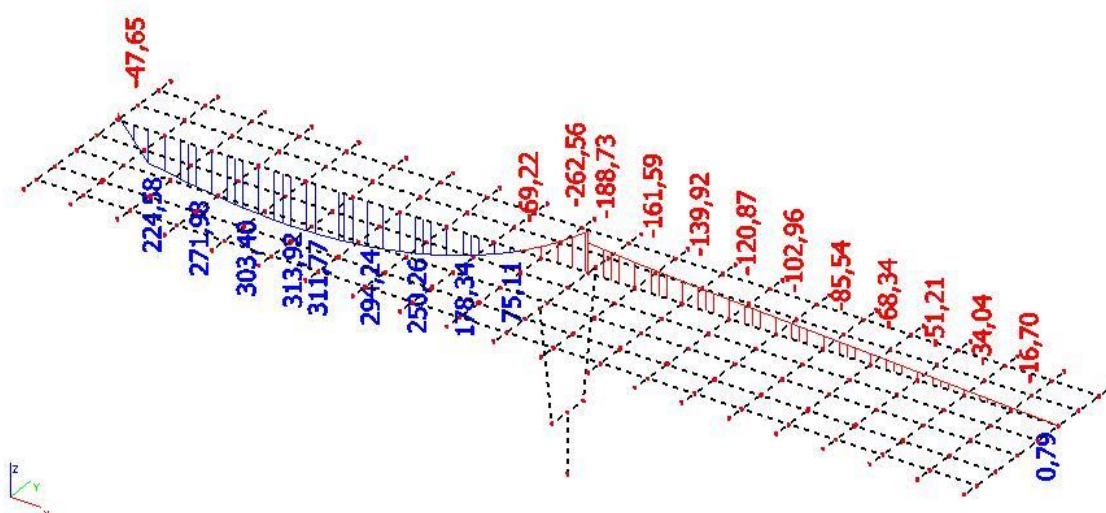
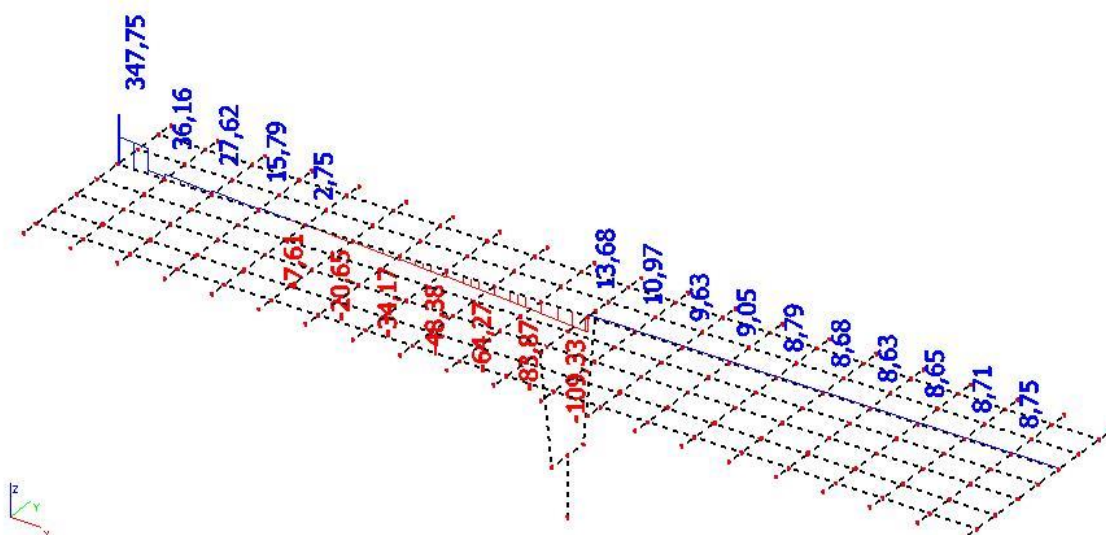
(za max. poprečnu silu pri upornjaku)



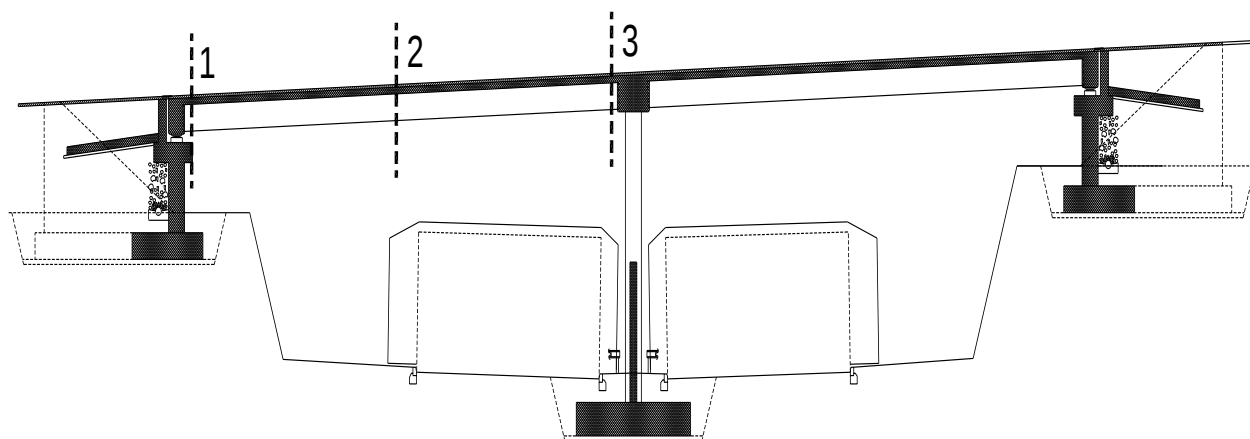
Slika 26 : Pokretno opterećenje za max. poprečnu silu pri upornjaku



Slika 27 : Prikaz opterećenja tipskog vozila za max. poprečnu silu pri upornjaku

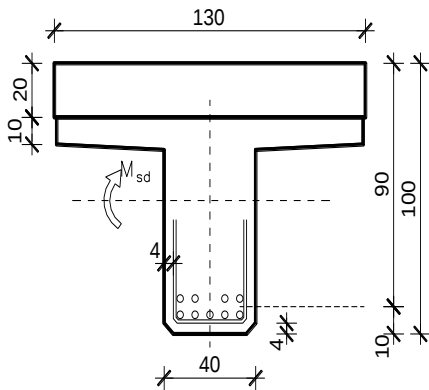
Slika 28 : Pokretno – max. poprečne sile pri upornjaku – momenti (M_y) u kNmSlika 29 : Pokretno – max. poprečne sile pri upornjaku – poprečne sile (V_z) u kN

2.5 PRORAČUN KARAKTERISTIČNOG UZDUŽNOG NOSAČA NAKON SPREZANJA NOSAČA I PLOČE



Utjecaj		1-1	2-2	3-3
Vlastita težina nosača	M_{g1} [kNm]	0.0	482.46	0.0
	V_{g1} [kN]	102.8	0.0	102.8
Težina kolničke ploče	M_{g2} [kNm]	0.0	297.78	0.0
	V_{g2} [kN]	62.36	0.0	62.36
Dodatni stalni teret	$M_{\Delta g}$ [kNm]	0.0	139.90	229.24
	$V_{\Delta g}$ [kN]	29.33	0.0	53.47
Najnepovoljnije prometno opterećenje	M_q [kNm]	0.0	932.65	732.52
	V_q [kN]	347.75	0.0	393.21

Slika 30 : Uzdužna dispozicija mosta

(i) PRESJEK U POLJU**Dimenzioniranje na moment savijanja**

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

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

$$B\ 450C \Rightarrow f_{yk} = 450.0\ MPa \Rightarrow$$

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

$$d = 90\ cm$$

$$b = 130\ cm$$

$$M_{\Delta g} = 139,90\ kNm ; \quad M_q = 932,65\ kNm$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 139,90 + 1.50 \cdot 932,65 = 1587,85\ kNm$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b d^2 f_{cd}} = \frac{1587,85 \cdot 100}{130 \cdot 90^2 \cdot 2.00} = 0.075$$

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

$$oci\ tan\ o : \varepsilon_{c2} = 1.8\text{‰}; \xi = 0.153; \zeta = 0.944$$

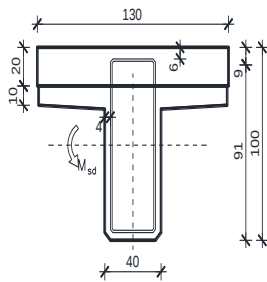
$$x = \xi \cdot d = 0.153 \cdot 90 = 13,77\ cm < h_{pl} = 30.0\ cm$$

$$A_{s1,2} = \frac{M_{sd}}{\zeta d f_{yd}} = \frac{1587,85 \cdot 100}{0.950 \cdot 90 \cdot 39.2} = 47,38\ cm^2$$

$$A_{s1,1} = 39\ cm^2$$

$$A_{s1} = A_{s1,1} + A_{s1,2} = 39 + 47,38 = 86,38\ cm^2$$

$$\text{Odabrano: } 9\text{Ø}36 = 91,61\ cm^2$$

(i) PRESJEK IZNAD STUPA**Dimenzioniranje na moment savijanja**

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

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

$$B\ 450C \Rightarrow f_{yk} = 450.0\ MPa \Rightarrow$$

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

$$d = 91\ cm$$

$$b = 40\ cm$$

$$M_{\Delta g} = 229,24\ kNm ; \quad M_q = 732,52\ kNm$$

$$M_{sd} = \gamma_g \cdot M_{\Delta g} + \gamma_q \cdot M_q = 1.35 \cdot 229,24 + 1.50 \cdot 732,52 = 1408,25\ kNm$$

$$\mu_c = \frac{M_{sd}}{b d^2 f_{cd}} = \frac{1408,52 \cdot 100}{40 \cdot 91^2 \cdot 2.00} = 0.21 > \mu_{sd,lim} = 0.159$$

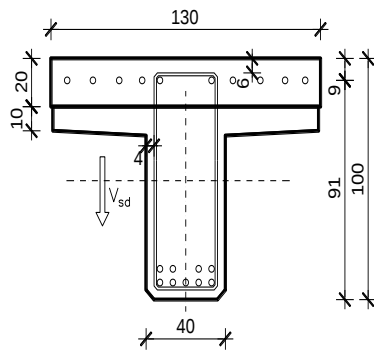
$$za\ \varepsilon = 10\text{‰}; \quad \text{oci tan o: } \varepsilon_{c2,lim} = 3.5\text{‰}; \quad \zeta_{lim} = 0.892; \quad \xi_{lim} = 0,259$$

$$Mrd_{lim} = \mu_{sd,lim} \cdot b \cdot d^2 \cdot f_{cd} = 0.159 \cdot 40 \cdot 91^2 \cdot 2.0 = 1053.34\ kNm$$

$$As_1 \frac{Mrd_{lim}}{\zeta_{lim} \cdot d \cdot f_{yd}} + \frac{M_{sd} - Mrd_{lim}}{(d - d_2) \cdot f_{yd}} = \frac{1053.34 \cdot 100}{0.892 \cdot 91 \cdot 39.2} + \frac{140825 - 105334}{(91 - 9) \cdot 39.2} =$$

$$As_1 = 33.1 + 11,04 = 44,14\ cm^2$$

$$\text{Odabrano : } 10\varnothing 25 = 49,09\ cm^2$$

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

$$V_{g1} = 102.8 \text{ kN} ; V_{g2} = 66.36 \text{ kN}$$

$$V_{\Delta g} = 53.47 \text{ kN} ; V_q = 393.21 \text{ kN}$$

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

$$= 1.35 \cdot (102.8 + 66.36 + 53.47) + 1.5 \cdot 393.21 = 890.37 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju preuzima beton i uzdužna armatura:

$$V_{Rdc} = [C_{Rdc} \cdot k \cdot (100 \cdot f_{ck} \cdot \rho_l) + 0.15 \cdot \sigma_{cp}]^{1/3} \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1.0 + \sqrt{200/d} = 1.0 + \sqrt{200/910} = 1.47 < 2.0 \Rightarrow k = 1.47$$

$$\sigma_{cp} = N_{sd} / A_c = 0.0$$

$$\sum A_s \approx 80.0 \text{ cm}^2 ; \rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c} = \frac{80.42}{40 \cdot 100} = 0.02 \leq 0.02 ; \rho_l = 0.02$$

$$V_{Rdc} = [0.12 \cdot 1.47 \cdot (100 \cdot 30 \cdot 0.02)^{1/3} + 0.15 \cdot 0.0] \cdot 400 \cdot 910 = 247964.71 \text{ N}$$

$$V_{Rdc} = 247.96 \text{ kN}$$

Dio poprečne sile koju mogu preuzeti tlačne dijagonale:

$$V_{Rd2} = 0.5 \cdot \nu \cdot f_{cd} \cdot b_w \cdot z$$

$$\nu = 0.6 \cdot \left[1 - \frac{f_{ck}}{250} \right] = 0.6 - \frac{30}{250} = 0.528 > 0.5 \Rightarrow \nu = 0.528$$

$$V_{Rd2} = 0.5 \cdot 0.528 \cdot 2.00 \cdot 400 \cdot 910 = 1921920 \text{ N} = 1921.92 \text{ kN}$$

Maksimalna poprečna sila:

$$V_{sd} = 890.37 \text{ kN}$$

$$V_{sd} / V_{Rd2} = 890.37 / 1921.92 \approx 0.46 \Rightarrow V_{sd} = 0.46 V_{Rd2}$$

$$s_{w,max} = \min \{0.55 \cdot d; 30.0 \text{ cm}\} =$$

$$\min \{0.55 \cdot 91 = 50.05; 30.0\} \Rightarrow s_{w,max} = 30.0 \text{ cm}$$

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

Odabrane spone $\varnothing 12$ ($A_{sw} = 1.13 \text{ cm}^2$):

$$s_{w,pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw,min}}{\rho_{min} \cdot b_w} = \frac{2 \cdot 1.13}{0.0011 \cdot 40} = 51.4 \text{ cm}$$

Odabrane spone $\varnothing 12$. Potrebni razmak spona:

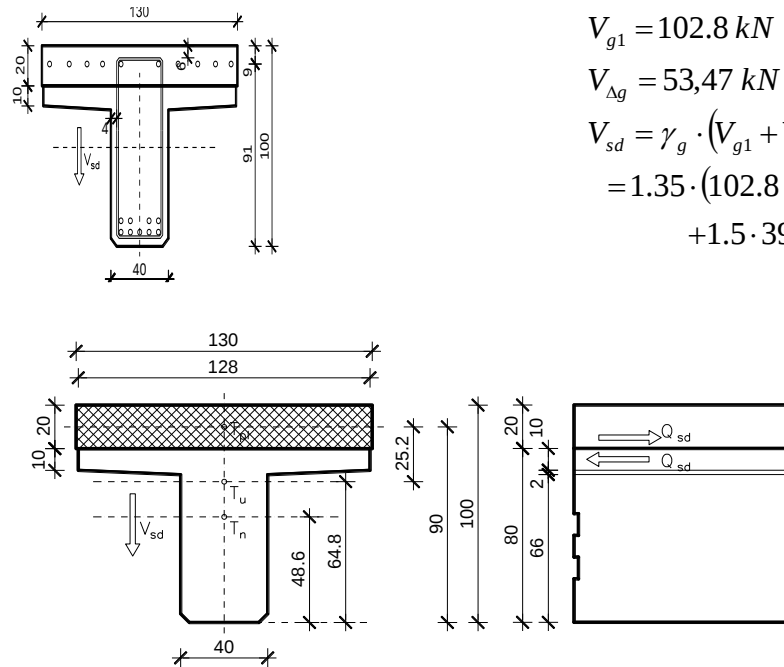
$$f_{yw,d} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; \quad B450C \Rightarrow f_{yw,d} = \frac{450.0}{1.15} = 391.3 \text{ MPa} = 39.1 \text{ kN/cm}^2$$

$$s_{w,pot} \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{yw,d} \cdot z}{V_{sd}} = \frac{4 \cdot 1.13 \cdot 39.1 \cdot (0.9 \cdot 91)}{878.02} = 16.53 \text{ cm}$$

$$s_{w,pot} \leq 16.53 \text{ cm}$$

Odabrano: Ø12/15 – 4-rezne pri stupu.

2.6. ARMATURA ZA SPREZANJE NOSAČA I PLOČE



$$\begin{aligned}
 V_{g1} &= 102.8 \text{ kN} ; V_{g2} = 66.3 \text{ kN} \\
 V_{\Delta g} &= 53.47 \text{ kN} ; V_q = 393.21 \text{ kN} \\
 V_{sd} &= \gamma_g \cdot (V_{g1} + V_{g2} + V_{\Delta g}) + \gamma_q \cdot V_q = \\
 &= 1.35 \cdot (102.8 + 66.36 + 53.47) \\
 &\quad + 1.5 \cdot 393.21 = 890.37 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

Slika 31 : Poprečni presjek spregnutog T nosača

$$\left. \begin{aligned} A_n &= 0.415 \text{ m}^2 & h_{t,n} &= 0.486 \text{ m} \\ A_{pl} &= 0.26 \text{ m}^2 & h_{t,pl} &= 0.90 \text{ m} \end{aligned} \right\} A_u = 0.675 \text{ m}^2 \quad h_{t,u} = 0.648 \text{ m}$$

$$S = A_{pl} \cdot (h_{t,pl} - h_{t,u}) = 0.26 \cdot (0.90 - 0.648) = 0.066 \text{ m}^3$$

$$I_n = 0.0250 \text{ m}^4$$

$$I_{pl} = 0.00091 \text{ m}^4$$

$$\begin{aligned}
 I_u &= (I_n + A_n \cdot (h_{t,u} - h_{t,n})^2) + (I_{pl} + A_{pl} \cdot (h_{t,u} - h_{t,pl})^2) = 0.0250 + 0.415 \cdot (0.648 - 0.486)^2 \\
 &\quad + 0.00091 + 0.26 \cdot (0.648 - 0.90)^2 = 0.053 \text{ m}^4
 \end{aligned}$$

$$V_{sd,max} = 890.37 \text{ kN}$$

$$Q_{sd} = \frac{V_{sd,max} \cdot S}{I_u} = \frac{890.37 \cdot 0.066}{0.053} = 1108.76 \text{ kN/m}$$

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

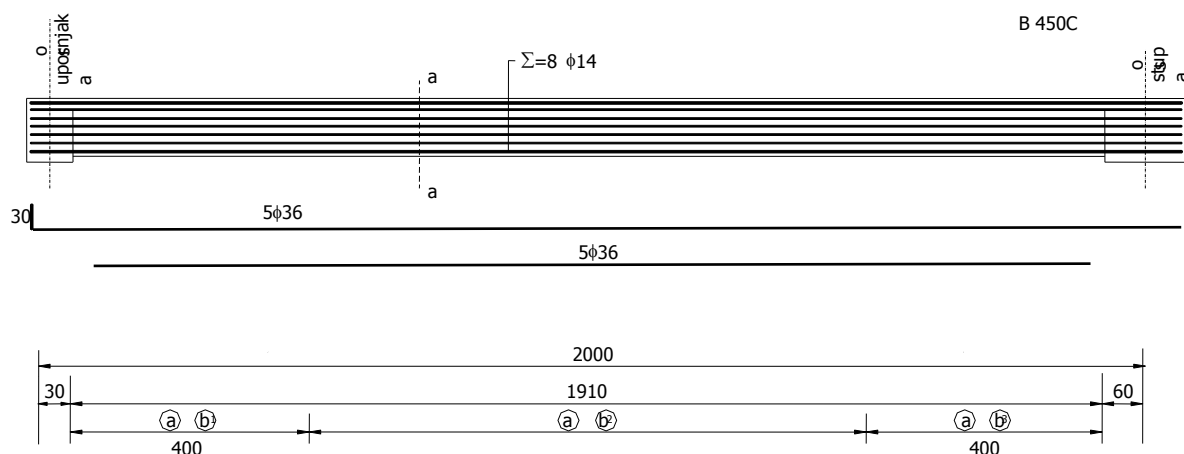
$$A_{s,req} = \frac{Q_{sd}}{f_{yw,d}} = \frac{1108.76}{39.1} = 28.36 \text{ cm}^2 / 1.34 \text{ m/m'}$$

$$\text{Odabrano: } 4\varnothing 12/15 + 2\varnothing 10/15 = (4 \cdot 1.13 \cdot 5 + 2 \cdot 0.79 \cdot 5) = 30.5 \text{ cm}^2.$$

2.7 SKICA ARMATURE SREDNJEG NOSAČA

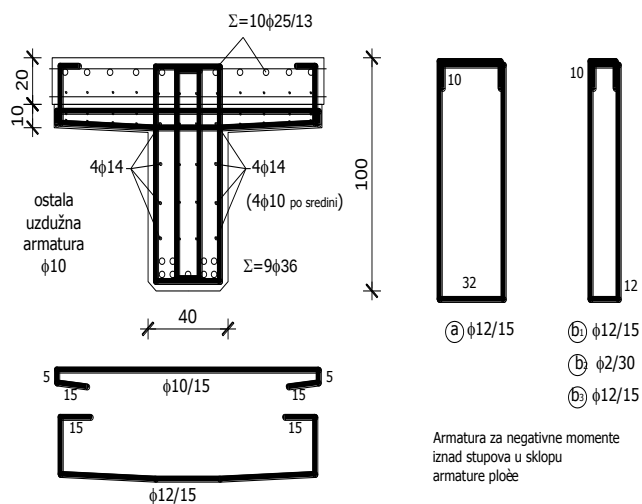
Prikazana je samo skica glavne armature.
Ostalo prema armaturnom planu.

- UZDUŽNI PRESJEK NOSAČA



Slika 32 : Prikaz armiranja uzdužnog nosača u polju

POPREČNI PRESJEK NOSAČA a-a



Slika 33 : Prikaz armiranja nosača u presjeku a-a

3. PREDMJER RADOVA

3.1 DONJI USTROJ

3.A. ZEMLJANI RADOVI

3.A.1 Iskop za temelj stupa

$$7,00 \times 5,00 \times 1,85 = 64,75 \text{ m}^3$$

64,75 m³

3.A.2 Zatrpavanje oko temelja stupa materijalom iz iskopa (64,75) – (3,42 + 25,0) = 36,33 m³

36,33 m³

3.B. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

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

$$5,30 \times 4,30 \times 0,15 = 3,42 \text{ m}^3$$

3,42 m³

3.B.2 Beton C30/37 temelja stupa

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

25,0 m³

3.B.3 Beton C30/37 tijela stupa

$$2 \times 7,8 \times 0,70 = 10,92 \text{ m}^3$$

10,92 m³

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

1638,00 kg

3.C. OSTALI RADOVI

3.C.1 Elastomerni ležajevi iznad upornjaka

AEL O 350/54

4 kom

3.2 GORNJI USTROJ

3.A. BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI

3.A.1 Predgotovljeni uzdužni rasponski T nosači x

3.A.1.1 Srednji nosač l = 19,10 m

3.A.1.1.1 Beton C30/37

$$0,415 \times 19,10 = 7,93 \text{ m}^3$$

7,93 m³

3.A.1.1.2 Betonski čelik B 450C

1982,5 kg

Ukupno nosača

10 kom

3.A.1.2 Rubni nosač l = 19,10 m

3.A.1.2.1 Beton C30/37

$$0,53 \times 19,10 = 10,12 \text{ m}^3$$

10,12 m³

3.A.1.2.2 Betonski čelik B 450C

2530,75kg

Ukupno nosača

4 kom

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

$$1,40 \times 1,15 \times 9,60 + 2 \times 0,70 \times 1,15 \times 9,60 = 30,91 \text{ m}^3$$

30,91 m³

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

$$(40,00 + 0,70/2) \times 2 \times 0,20 \times 7,4 = 119,45 \text{ m}^3$$

119,45 m³

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

$$2 \times (1,28 \times 0,20) \times 51,6 - 6 \times 0,12^2 \times \pi / 4 \times 51,6 = 26,42 \text{ m}^3$$

26,42 m³

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

$$2 \times 51,6 = 103,2 \text{ m}^3$$

103,20 m³

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

49114 kg

3.B. OSTALI RADOVI

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

4.B.1.1 Srednji nosač $l = 19,10$ m

10kom

4.B.1.2 Rubni nosač $l = 19,10$ m

4 kom

3.B.2 Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenca

103,20 m`

3.B.3 PVC cijevi ϕ 160 mm za smještaj elektro i TK instalacija $2 \times 3 \times 51,6 = 309,60$ m`

309,60 m`

3.B.4 Prijelazne naprave nad upornjacima s mogućnošću dilatiranja ± 40 mm $9,60 \times 2 = 19,2$ m`

19,2 m`

3.B.5 Hidroizolacija kolničke ploče

 $7,4 \times (40,00 + 0,70/2) \times 2 = 597,18$ m²597,18 m²

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

 $7,5 \times (40,00 + 0,70/2) \times 2 = 605,25$ m²605,25 m²

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

 $7,5 \times (40,00 + 0,70/2) \times 2 = 605,25$ m²605,25 m²

3.B.8 Klasična metalna ograda prema projektu

 $51,6 \times 2 = 103,2$ m`

103,2 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	64,75		
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	36,33		
UKUPNO ZA ZEMLJANE RADOVE:			101,08		

Slika 34 : Prikaz troškovničkih stavki 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	3,42		
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 blanjanoj dašćanoj oplati. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	10,92		
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	1638,00		
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:				

Slika 35 : Prikaz troškovničkih stavki za betonski i armiranobetonske radove

GORNJI USTROJ					
3.A.	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI				
3.A.1	Izrada predgotovljenih glavnih kolničkih T nosača iz betona C30/37 i B 450C. Nosači se betoniraju u glatkoj oplati, s projektiranim oblicima poprečnog presjeka, profilacijama i otvorima prema planu oplate. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6, 7-01.4 i 7-01.5. Obračun se vrši po nosaču za kojeg je potrebno:				
3.A.1.1	Srednji nosač duljine 19,10 m				
3.A.1.1.1	Beton C30/37	m3	7,93		
3.A.1.1.2	Armatura B 450C	kg	1982,50		
	Obračun za svaki pravilno izvedeni srednji uzdužni nosač	kom	10		
3.A.1.2	Rubni nosač duljine 19,10 m				
3.A.1.2.1	Beton C30/37	m3	10,12		
3.A.1.2.2	Armatura B 450C	kg	2530,75		
	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	30,91		
3.A.3	Betoniranje monolitne koloničke ploče betonom C30/37 direktno iznad gornjeg pojasa uzdužnih rasponskih nosača. Na mjestu ugradnje prijelazne naprave u ploči treba ostaviti niše prema crtežima u projektu. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.4. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	119,45		
3.A.4	Betoniranje monolitnog dijela pješačkih hodnika betonom C30/37. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga II, točka 7.4.2.9. Obračun po m ³ ispravno ugrađenog betona.	m3	26,42		
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	103,20		
3.A.6	Armatura B 450C elemenata gornjeg ustroja betoniranih na licu mjesta. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.5. Obračun po kg ispravno ugrađene i preuzete armature. Armatura predgotovljenih (montažnih) elemenata obračunata je u sklopu njihove izrade.	kg	49114,00		
UKUPNO ZA BETONSKO I ARMIRANOBETONSKO RADOVE:					

Slika 36 : Prikaz troškovničkih stavki za betonski i armiranobetonske radove

3.B.	OSTALI RADOVI				
3.B.1	Prijevoz i montaža predgotovljenih glavnih uzdužnih kolničkih nosača. Nosači se montiraju na privremene podupore. Iznad upornjaka nosači se privremeno oslanjaju na podupore smještene na naglavnoj gredi, a podupore uz stup se oslanjaju na temeljnu stopu. Predviđena je montaža nosača "polje po polje". Obračun po ispravno montiranom nosaču, s geodetski kontroliranim položajem. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6.				
3.B.1.1	Srednji nosači duljine l = 19,1 m	kom	10		
3.B.1.2	Rubni nosači duljine l = 19,1 m	kom	4		
3.B.2	Prijevoz i montaža armiranobetonskih elemenata vijenaca. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-00.2.6. Obračun po m ¹ ispravno montiranog i geodetski kontroliranog vijenca.	m1	103,20		
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	309,60		
3.B.4	Nabava i ugradnja prijelaznih naprava nad upornjacima. Predviđene su vodonepropusne naprave s mogućnošću dilatiranja ± 40 mm. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.7. Obračun po m ¹ ispravno ugrađene prijelazne naprave.	m1	19,20		
3.B.5	Nabava i dobava potrebnog materijala, te izvedba hidroizolacije kolničke ploče. Kvaliteta svih materijala prema važećim normama. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.9.1. Obračun po m ² ispravno izvedene i preuzete hidroizolacije.	m2	597,18		
3.B.6	Izrada donjeg zaštitnog sloja asfalt betona AB-8 debljine 3 cm na kolničkoj ploči. Kao vezivo primijeniti modificirani bitumen PmB 60-90. Kvaliteta materijala i izrada prema važećim propisima i pravilima struke. Uz rubove kolnika, te na spoju sa slivnicima i prijelaznom napravom ostaviti reške širine 20 mm i dubine do hidroizolacije. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga III, točka 6-03. Obračun po m ² ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.	m2	605,25		
3.B.7	Izrada gornjeg habajućeg sloja asfalt betona AB-11S debljine 4 cm. Kao vezivo primijeniti modificirani bitumen PmB 60-90. Kvaliteta materijala i izrada prema važećim propisima i pravilima struke. Uz rubove kolnika, te na spoju sa slivnicima i prijelaznom napravom ostaviti reške širine 20 mm i dubine do hidroizolacije. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga III, točka 6-03. Obračun po m ² ispravno izvedene i preuzete asfaltne plohe.	m2	605,25		

Slika 37 : Prikaz troškovničkih stavki za ostale radove

3.B.8	Nabava potrebnog materijala te izrada i montaža klasične metalne ograde u svemu prema projektu. Sve dijelove ograde treba očistiti do sjaja, a zatim toplo pocinčati u debljini sloja $\geq 120 \mu\text{m}$. Radove izvesti sukladno OTU, knjiga IV, točka 7-01.10 i 7-01.12. Obračun po m^1 ispravno izvedene i preuzete ograde.	m1	103,20		
REKAPITULACIJA GORNJEG USTROJA:					
	BETONSKI I ARMIRANOBETONSKI RADOVI:				
	OSTALI RADOVI:				
	UKUPNO ZA GORNJI USTROJ:				
SVEUKUPNA REKAPITULACIJA:					
	DONJI USTROJ:				
	GORNJI USTROJ:				
	SVEUKUPNO:				

Slika 38: Prikaz troškovničkih stavki za ostale radove

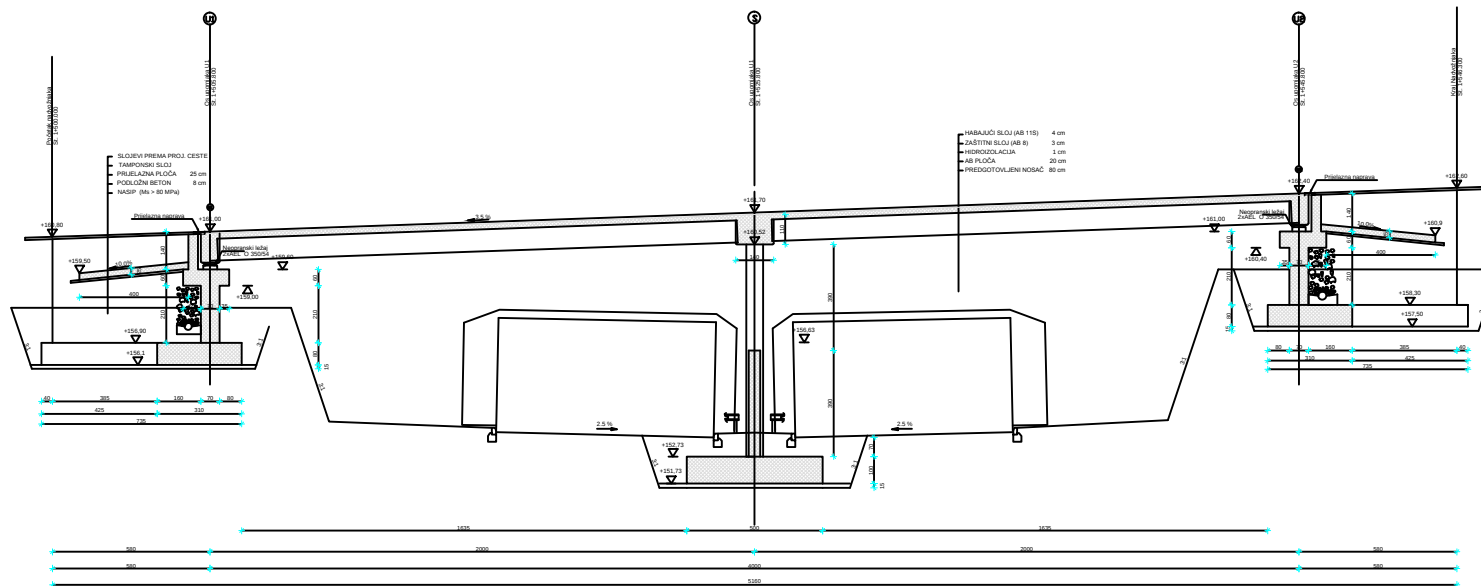
5. GRAFIČKI PRILOZI

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

6. LITERATURA

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

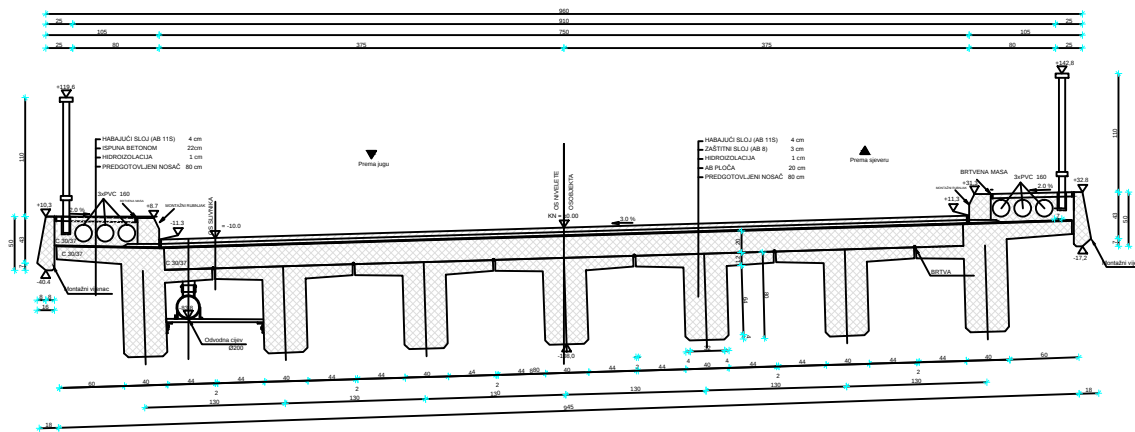
[2] A. Harapin, J. Radnić: Predavanja i vježbe s kolegija Osnove betonskih konstrukcija

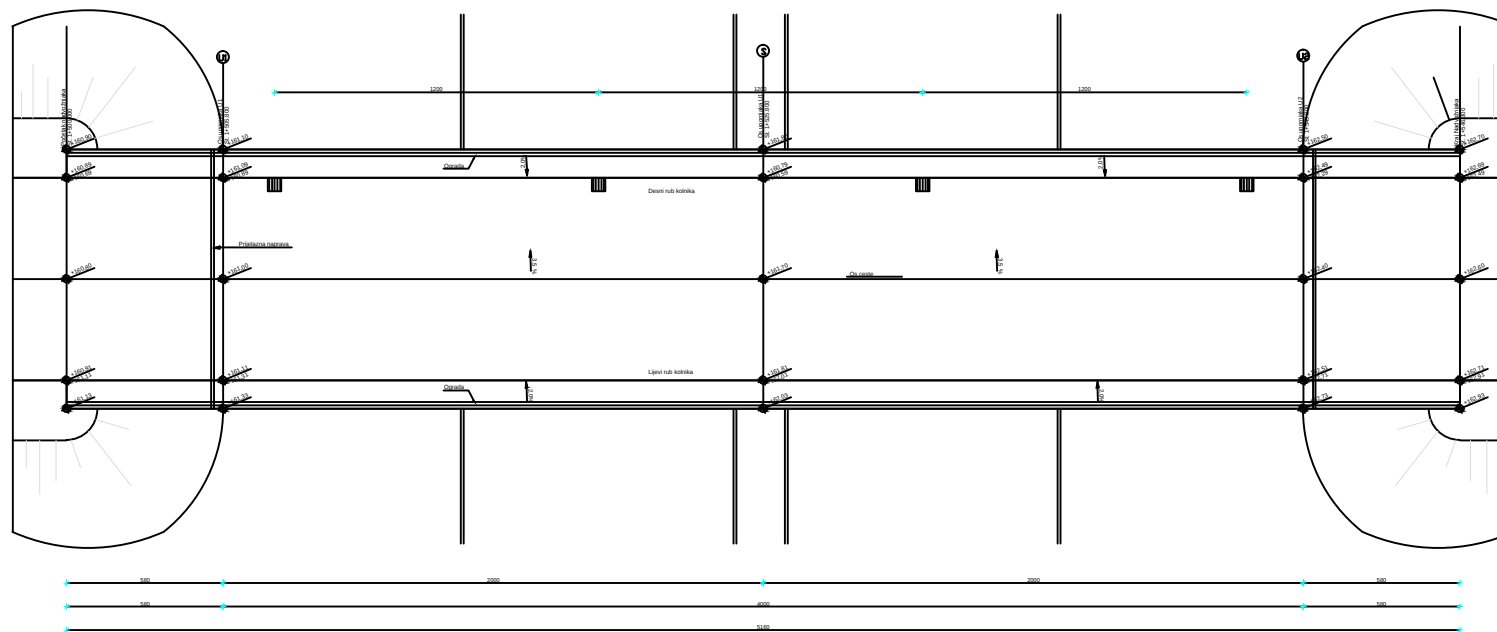
[illegible]

A technical cross-section diagram of a bridge structure. The diagram shows a bridge deck supported by multiple vertical girders. The deck is represented by a series of vertical lines, indicating its thickness and structure. The girders are shown as thick vertical lines supporting the deck. The bridge is supported by a central pier and two side piers, which are shown as vertical columns. The ground level is indicated by a horizontal line at the bottom, with a central pier and two side piers. The diagram is a black and white line drawing.

[illegible]

NORMALNI POPREČNI PRESJEK
RASPONSKOG SKLOPA
1:25

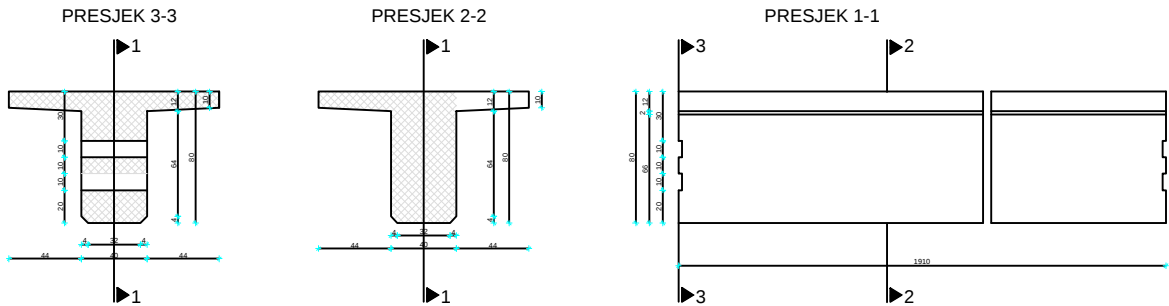
[illegible]



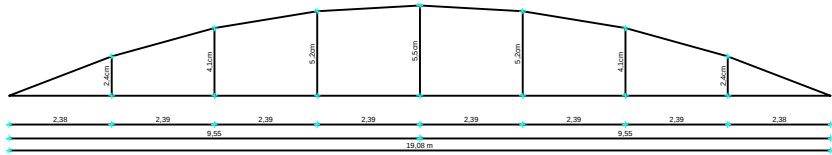
TLOCRT MOSTA
1:100

IMENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb			
POSREDOVALAČ: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Priprema projekta Viadukt ABC		POSREDOVALAČ: POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI 20000 SPILJ, MATIĆA BRATINA 10 TEL: 01/41 191 001, 01/41 191 001	
VRSTA PROJEKTA:	Projekt konstrukcije	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:	
RAZINA PROJEKTA:	GLAVNI PROJEKT	VV-01	
NAZIV:			
TLOCRT MOSTA			
PROJEKTANT: MARKO ANIČIĆ		MŠERLO: 1:100	
		DATUM: PROSINAC 2015.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 4	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			

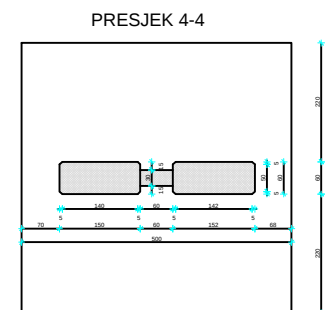
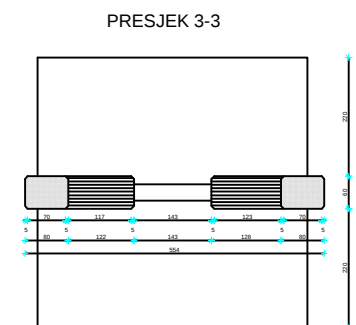
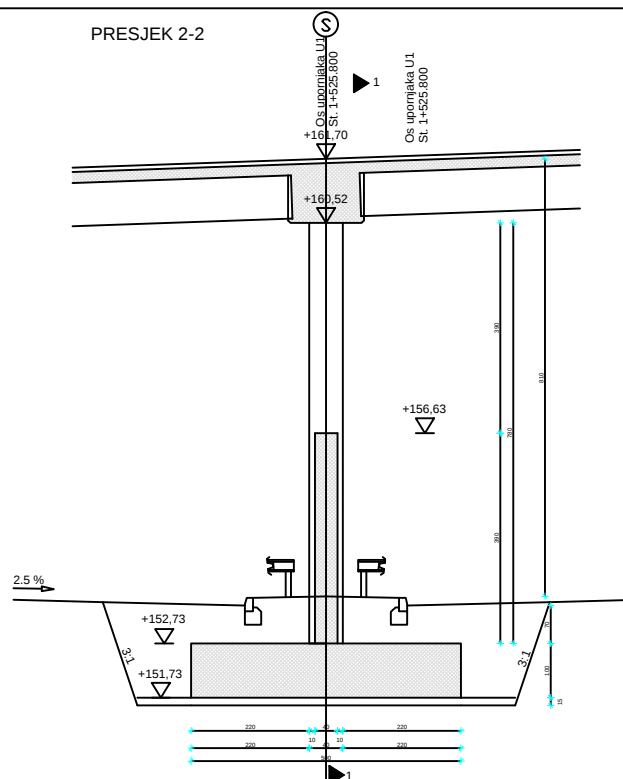
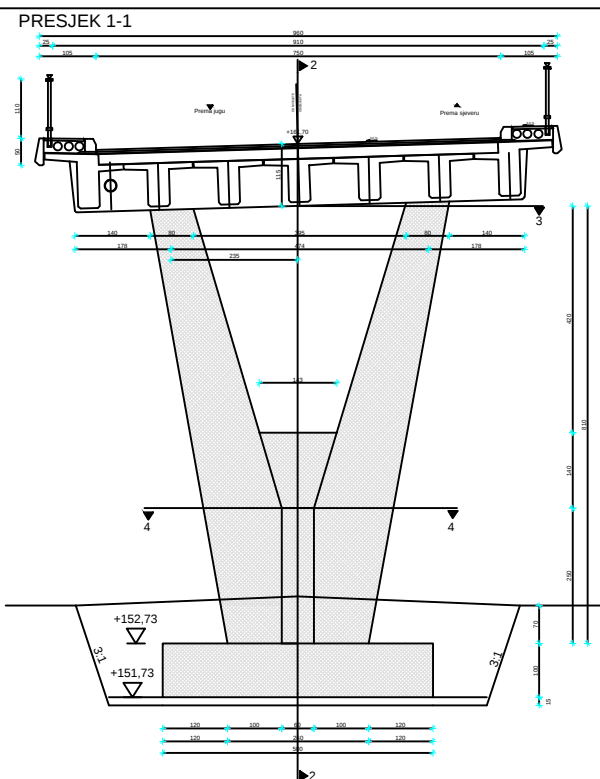
PLAN OPLATE RASPONSKOG
NOSAČA
1:20



HEMA NADVIŠENJA OPLATE NOSAČA



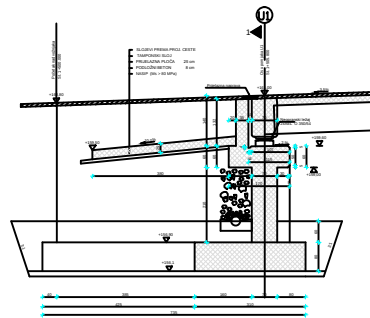
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ: HAC d.o.o. Vončina 2 10000 Zagreb		 IZVODJENJE U ISPITU GRADJEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 TEL: 021 340 111, 119 120 1100, fax: 021 340 1111	
GRADJEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prigomet-Dugopolje Vijadukt ABC		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01	
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije			
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ: PLAN OPLATE RASPONSKOG NOSAČA			
PROJEKTANT: MARKO ANIČIĆ		MJERILO: 1:20	
		DATUM: Studen 2015	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 5	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predlozak.dwg			



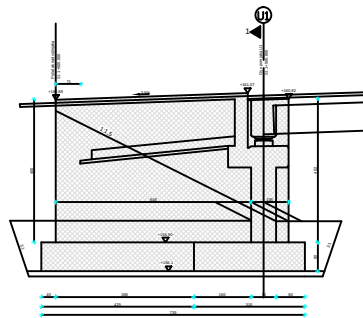
PLAN OPLATE STUPA
1:50

[illegible]

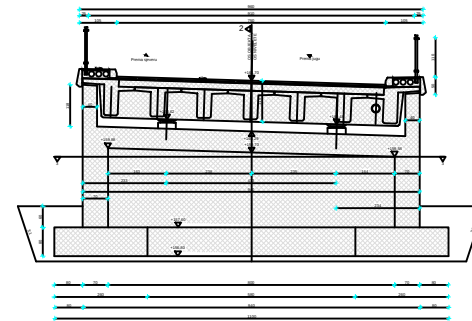
PRESJEK 2-2



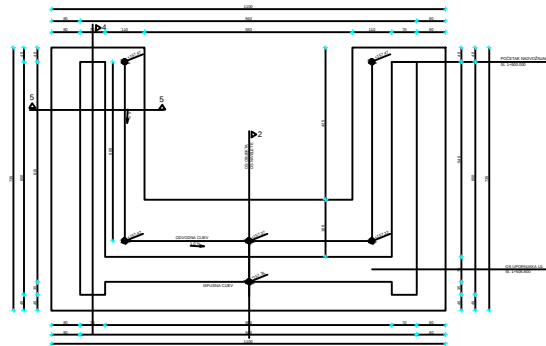
PRESJEK 4-4



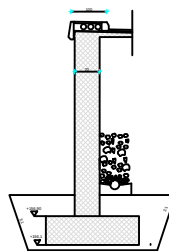
PRESJEK 1-1



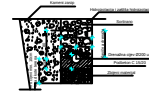
PRESJEK 3-3



PRESJEK 5-5



DETALJ DRENAŽE



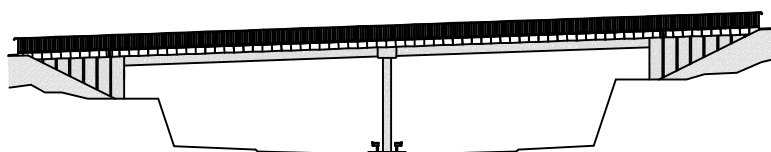
DETALJ KANELURA



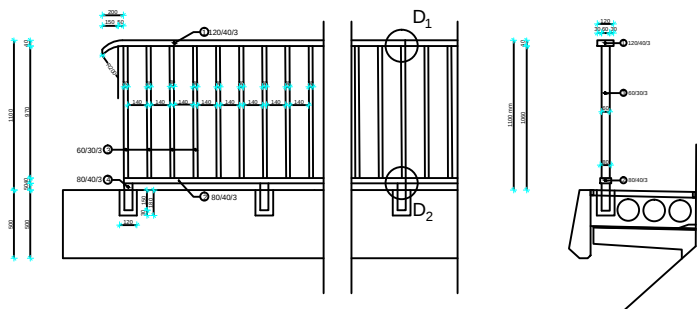
PLAN OPLATE UPORNJAKA U1
1:50

[illegible]

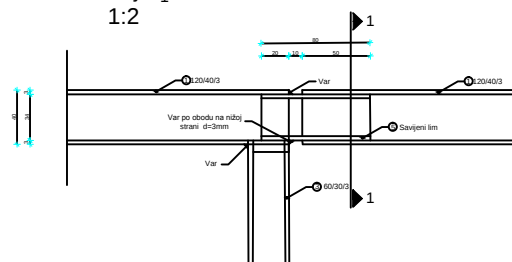
Pogled na most
1:200



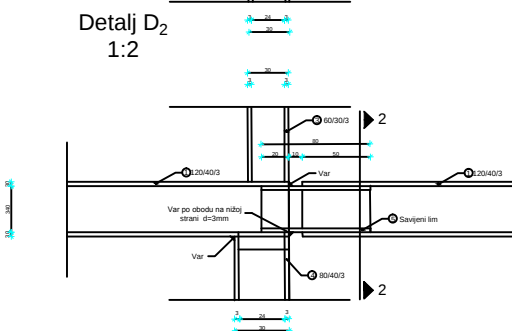
Pogled na element ograde
1:20



Detalj D₁
1:2



Detalj D₂
1:2



PRESJEK 1-1



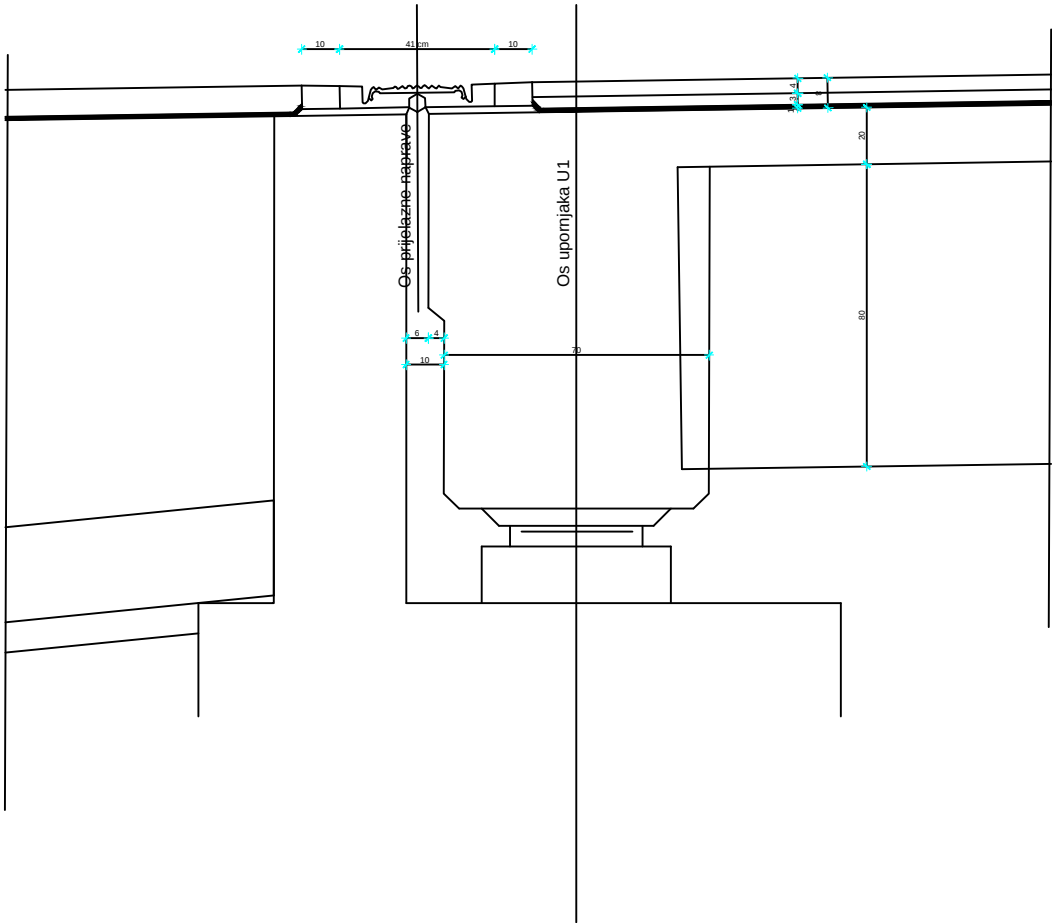
PRESJEK 2-2



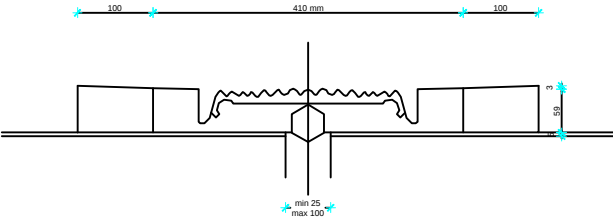
DETALJI OGRADA
1:200;1:20 ; 1:2

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS
INVESTITOR / NARUČITELJ HAC d.o.o. Vondčina 2 10000 Zagreb			
POSREDOVANJE Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prigomet-Dugopolje Vijadukt ABC			
VISTA PROJEKTA:	Projekt konstrukcije	VV-01	
RAZINA PROJEKTA:	GLAVNI PROJEKT		
SADRŽAJ:			
DETALJI OGRADA			
PROJEKTANT: Marko Anđić		MJEŠTERLO 1:200 ; 1:20 ; 1:2 DATUM: Kolovoz 2016. MAPA: C1 BRLOJ PROJEKTA: C1-01-04/07 BRLOJ 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. Vončina 2 10000 Zagreb		 SVEUČILIŠTE U SPLITU GRADJEVINSKO-ARHITEKTONSKI FAKULTET 23000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15 98 51 8461 14 • 98 51 821 9323, fax: 98 51 811 491	
GRADJEVINA: Autocesta Zagreb-Split-Dubrovnik Dionica: Prgomet-Dugopolje Viadukt ABC			
VRSTA PROJEKTA: Projekt konstrukcije			
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT			
SADRŽAJ:		ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: VV-01	
DETALJ PRIJELAZNE NAPRAVE 1:10 ; 1:5			
PROJEKTANT: Marko Anić		MJEŠILO: 1:10 ; 1:5	
		DATUM: Kolovoz 2016.	
		MAPA: C1	
		BROJ PROJEKTA: C1-01-04/07	
		BROJ PRILOGA: 9	
OZNAKA DOKUMENTA: Most - predložak.dwg			

