



IDEJNO RJEŠENJE ARMIRANOBETONSKOG GREDNOG MOSTA – GRADNJA PROJEKTIRANOG MOSTA

mr. sc. Goran Šunji , dipl. ing. gra .
Stipe Majdandži , prvostupnik gra evinarstva
Gra evinski fakultet Sveu ilišta u Mostaru

Sažetak: Tema ovog rada je idejno rješenje armiranobetonског grednog mosta, nosivog rasponskog sklopa od armirano-betonske plo e. U sklopu ovog rada sadržan je tekstuálni i grafi ki dio, te stati ki prora un.

Grafi ki dio ra en je u AutoCAD-u i sadrži nacrte: normalnog popre nog presjeka, uzdužnog presjeka mosta, pogled na most, osnovu s tlocrtom mosta, detalje upornjaka i stupova te nacrt usvojene armature u popre nom presjeku mosta. Stati ki prora un ra en je u programu "Tower 3D model builder", a prora un se sastoji od analize optere enja, dimenzioniranja plo e, te usvajanja armature u tri kriti na popre na presjeka. Prikazani su na ini gradnje te tehnologije izgradnje mostova.

Klju ne rije i: gredni most, gradnja mosta, tehnologija izvo enja.

CONCEPTUAL DESIGN OF REINFORCED-CONCRETE GIRDER BRIDGE – CONSTRUCTION OF THE DESIGNED BRIDGE

Abstract: The subject of this paper is conceptual design of a reinforced-concrete girder bridge, load-bearing superstructure made of a reinforced-concrete slab. Textual and graphical parts, as well as structural design, are included within the framework of this paper.

The graphical part is produced in AutoCAD and contains the following drawings: normal cross section, longitudinal section of the bridge, view of the bridge, plan with bridge layout, details of abutments and piers and the drawing of adopted reinforcement in the bridge cross section. The structural design was carried out in the program Tower 3D Model Builder, and the calculation consists of load analysis, slab dimensioning, and adopting reinforcement in three critical cross sections. Construction methods and bridge construction technologies are presented.

Key words: girder bridge, bridge construction, construction technology.



1. UVOD

Most je ukupne duljine 33.8 metara ($10.4+13+10.4$). Krajnji rasponi mosta su $13/1.25=10.4$ metara. Most je u pravcu i okomit je na drugu obalu. Visina srednja dva stupa su $S1=10.18m$, $S2=11.30m$. Radi se jedan kolnik s dva prometna traka a prometni trak je širine $3.25m+0.3m$ (rubnog traka). Dva pješa ka hodnika s obje strane su širine 160cm. Uzdužni nagib mosta je duž cijelog mosta 2%, a popre ni nagib kolnika je 2.5%.

U samom uvodu obraditi će se tema gradnje projektiranog mosta i ukratko prikazati tehnologiju i način izvođenja mostova.

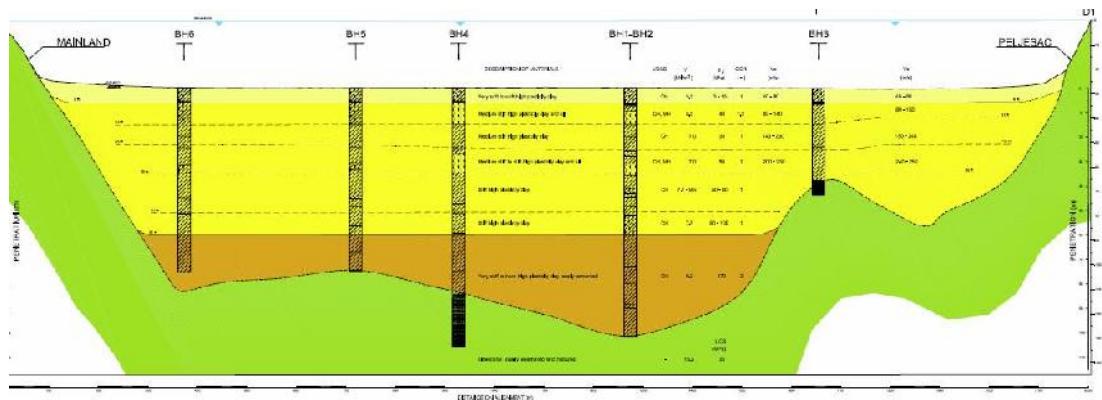
Kratki postupak gradnje mosta: 1) gradnja temelja stupa i upornjaka

- 2) gradnja tijela stupa i upornjaka
 - 3) gradnja rasponske konstrukcije
 - 4) postavljanje slojeva i opreme mosta

2. ISPITIVANJE TLA

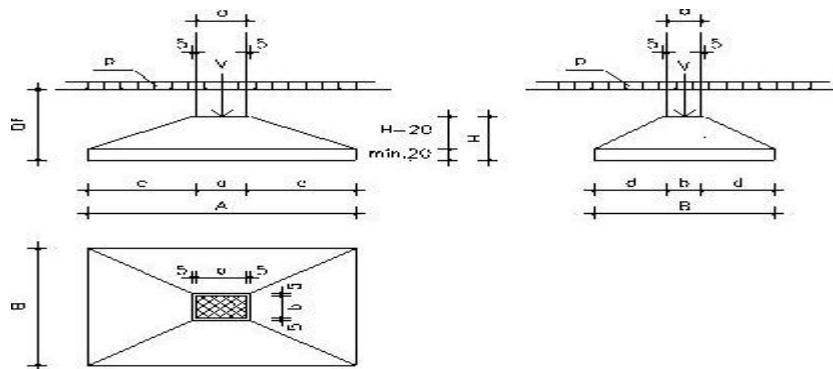
Izvršena su geološka i geofizička istraživanja za dobivanje potpune slike terena duž cijelog mosta. Za most do 30m duljine, radi se po jedna bušotina ispod upornjaka i jedna ispod svakog srednjeg stupa, dubine do 10m (8).

Za most duljine 30-100m rade se bušotine od 10 do 15 metara dubine, te za most duljine preko 100m dvije bušotine ispod upornjaka i jedna bušotina za svaki srednji stup dubine 15m.”



Slika 1. Profil tla (7)

Na osnovi dobivenih rezultata vrši se odabir na ina temeljenja, plitko ili duboko



Slika 2. Plitki temelj (7)



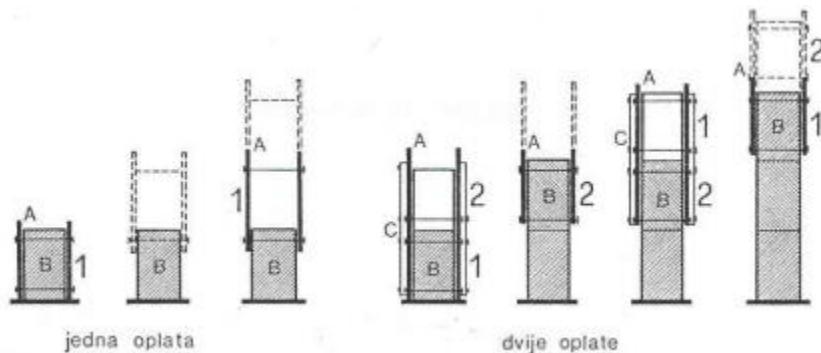
2.1 Gradnja tijela upornjaka i stupa

Upornjaci su krajnji stupovi mosta na koje naliježe most svojom težinom i tijekom svrha preuzeti opterećenje od tla. Rade se na klasičan način kao armiranobetonski potporni zid (1).



Slika 3. Gradnja upornjaka (7)

Pri izvedbi stupova koristi se monolitni i polumontažni način gradnje. Kod monolitnog načina gradnje razlikujemo uporabu: potpune, sektorske i klizne oplate.



Slika 4. Gradnja tijela stupa sektorskom oplatom (1)

Polumontažni način gradnje stupova u današnje se vrijeme koristi vrlo često zbog brzine izvedbe.



Slika 5. Polumontažni stupovi (7)



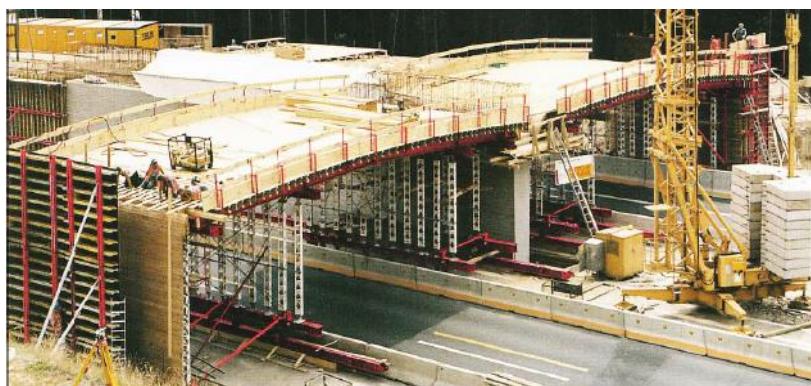
2.2 Gradnja rasponske konstrukcije mosta

Pri izradi rasponske konstrukcije na lakin cijevnim skelama promjer cijevi je do 48mm, duljine od 2 do 6m. Od cijevi se formira konstrukcija ija je svrha preuzeti optere enje oplate, betona, armature itd.



Slika 6. Laka cijevna skela (7)

Teška cijevna skela ije su cijevi promjera do 183mm, duljine 0.6-2m, ima stupove koji nose predgotovljene eli ne nosa e.



Slika 7. Teška cijevna skela (7)

Gradnja rasponske konstrukcije betoniranjem na navla noj skeli isplativa je na minimalnoj duljini od 300m. Omogu uje betoniranje cijelog polja rasponskog sklopa. Navla na skela sastoji se od para nosa a i me unosa a što seže preko dva polja i služi za premještanje ovog para na susjedno polje. (8)



Slika 8. Navla na skela (7)

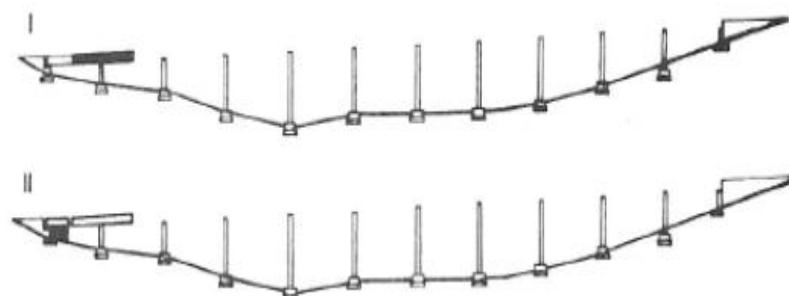


U praksi je vrlo est postupak gradnja rasponske konstrukcije pomo u predgotovljenih nosa a. Prilagodljiv je za složenu geometriju, tlocrtnu i visinsku zakrivljenost, te promjenu širine. Predgotovljeni nosa i postavljaju se na odre eno mjestu na konstrukciju i vrši se njihova monolitizacija s ostalim dijelovima konstrukcije.



Slika 9. Predgotovljeni nosa i (7)

Gradnja rasponske konstrukcije postupnim prepuštanjem, tako er pomo u rešet-kastog prenosila, pogodna je za prenošenje predgotovljenih nosa a napreduju i u odsje cima po evši od uporišnog (1).



Slika 10. Postupno prepuštanje (1)

Pri gradnji konzolnim postupkom (postupno obostrano prepuštanje), prepusti su uravnoteženi zbog jednakog optere enja stupa. eli na skela ima hidrauli ke ure aje za premještanje u odsje cima 3-5m. Ovaj postupak se uglavnom koristi za sandu aste popre ne presjeke (1).



Slika 11. Postupno obostrano prepuštanje-konzolni postupak (7)

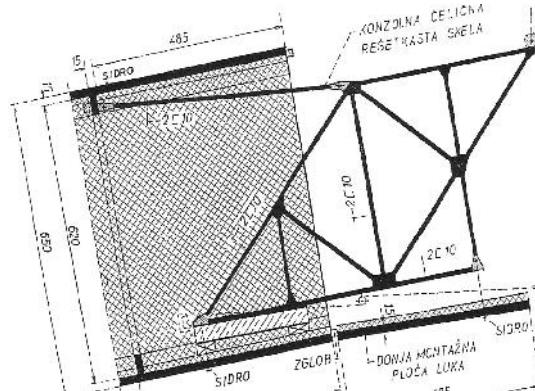


Gradnja lukova s pridržavanjem pomoću zatega, radi se sa kosim zategama i betoniranjem u odsjećima. Ovo je najčešći način izrade lukova velikog raspona (1).



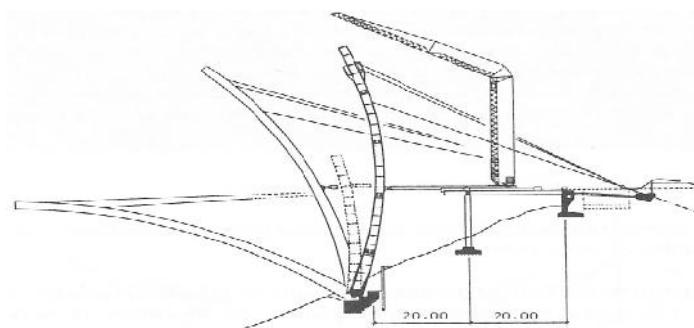
Slika 12. Gradnja luka pomo u zatega (7)

Kod lukova koji se grade formiranjem rešetke, gradnja luka i nadlu nog sklopa radi se istodobno kako bi došlo do zajedni kog nošenja tokom gradnje (3).



Slika 13. Gradnja luka formiranjem rešetke (3)

Pri gradnji lukova zakretanjem, lu ne polovice betonirane ili predgotovljene postupnim spuštanjem dovedu se u kona ni položaj i potom se povežu u tjemenu. Lu ne polovice se oslanjaju na zaokretni zglob koji se kasnije zabetonira (1).



Slika 14. Gradnja luka zakretanjem (1)

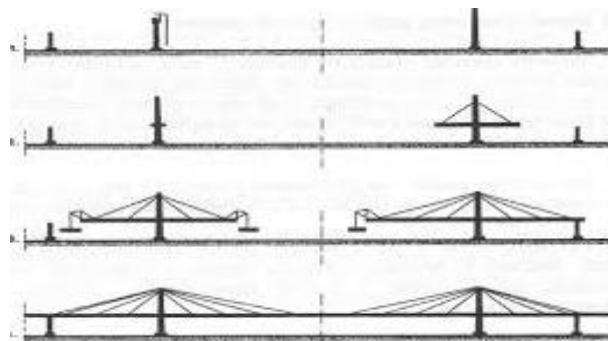


Postupno navla enje (naguravanje ili potiskivanje) je postupak dobar za slabo pristupa ne doline. Većina radova se odvija na istom mjestu. Nedostatci metode su: os mosta mora biti u pravcu ili jednolikozakrivljena, isti poprečni presjek mosta (8).



Slika 15. Postupno navla enje-naguravanje (7)

Izvedba ovješenih mostova radi se na na in da se izgrade piloni te se radi vezanje i u vršavanje vješaljki za pilon i rasponsku konstrukciju.



Slika 16. Ovješeni mostovi (7)

Tehnologija izvedbe više ih mostovi zahtjeva izradu pilona te prebacivanje nosivog užeta preko pilona. Za nosivo uže se vežu vješaljke koje tokom gradnje služe za pridržanje elemenata rasponske konstrukcije.



Slika 17. Viseći mostovi (7)



3. KRATKI POSTUPAK IZGRADNJE GREDNOG MOSTA (PLO ASTOG POPRE NOG PRESJEKA) ZA DANI MOST

Gradnja po inje s dolaskom strojeva na gradilište radi iskopa i poravnjanja terena. Nakon toga betonira se podložni beton niske marke, radi poravnjanja tla, tj. mogu nositi postavljanja oplate, radi zaštite armature i sprjeavanja otjecanja cementnog mlijeka iz betonske mješavine.



Slika 18. Strojevi na gradilištu i postavljanje podložnog betona (7)

Kod izrade temelja stupa i upornjaka postavlja se armatura na licu mesta ili armaturni koševi izrađeni u armiranici. Nakon toga se postavlja oplata oko armaturnih koševa, te vrši betoniranje s betonom projektirane marke.



Slika 19. Armatura, oplata i betoniranje temelja stupa i upornjaka (7)

Tijela stupova i upornjaka grade se postavljanjem i izradom oplate i njihove armature. Betoniraju se betonom projektirane marke. Za upornjak koristimo klasičnu oplatu potkovastog oblika a za stupove koristimo sektorsku oplatu u sektorima od 3.5m. Betoniranje se najčešće vrši pomoći u pumpe.



Slika 20. Armatura, oplata i betoniranje stupa i upornjaka (7)



Postavljanje lake cijevne skele služi za pridržavanje oplate (dane planom oplate), armatura (dana projektom) te betoniranje rasponske konstrukcije.



Slika 21. Cijevna skela, oplata, armatura i betoniranje rasponske konstrukcije (7)

Ugradnja trajnih ležajeva u trajnosti 20-30 godina izvodi se pomoću hidrauličkih dizalica koje se postavljaju na ležajne grede i odaju rasponsku konstrukciju.



Slika 22. Ležajevi mosta (7)

Potom se postavljaju instalacije mosta kroz cijevi ispod pješačkog hodnika, te hidroizolacija na bazi bitumena radi sprečavanja prodora vode u donje dijelove konstrukcije.



Slika 23. Instalacije mosta i hidroizolacija (7)

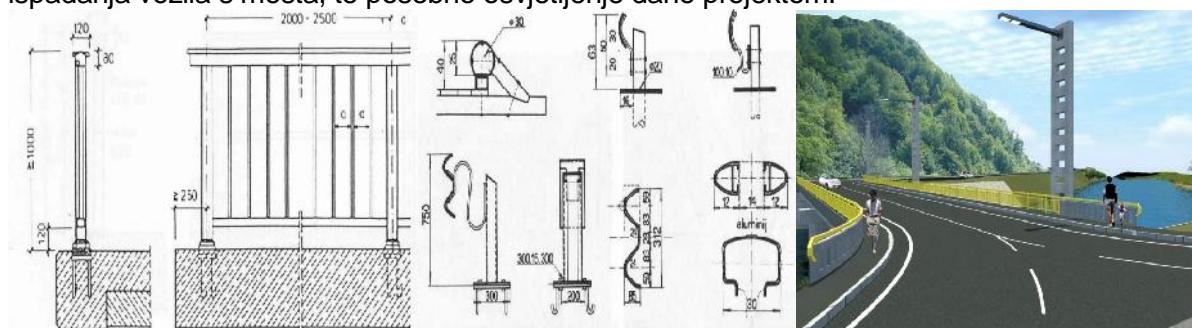


Zatim slijedi postavljanje predgotovljenih elemenata vijenca, rubnjaka i asfalta. Prvi sloj asfalta 4 cm s krupnom granulacijom agregata, završni sloj asfalta 4cm sitna granulacija agregata (habajući).



Slika 24. Rubnjaci i asfaltiranje (7)

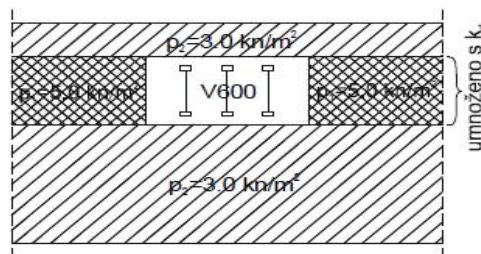
U opremu mosta možemo svrstati: ogradi koja služi kao zaštita zbog pada pješaka i mnogo doprinosi estetskom izgledu mosta, odbojnu ogradi koja se postavlja radi sprjeavanja ispadanja vozila s mosta, te posebno osvjetljenje dano projektom.



Slika 25. Ograde, odbojne ograde i osvjetljenje (7)

4. ANALIZA OPTERE ENJA MOSTA

Ovaj most spada u drugu skupinu mostova. Optere enje koje smo uzeli je tipsko vozilo V600, te ostala optere enja vlastite težine, hidroizolacije, asfalta, težine pješaka na staza, težine ogradi, odbojne ogradi, rubnjaka i vijenaca.



Slika 26. Optere enje (5)

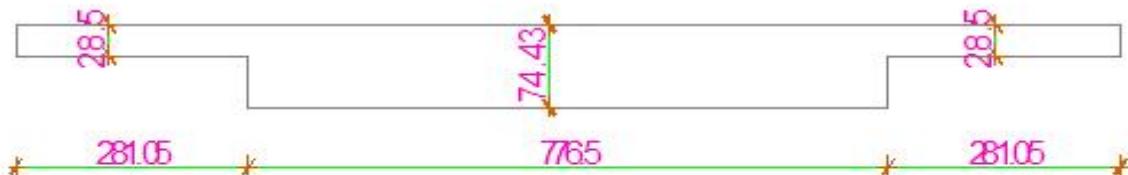


Koeficijent dinamičnosti k_d smo dobili na način:

$$k_d = 1,4 - 0,008 \cdot L$$

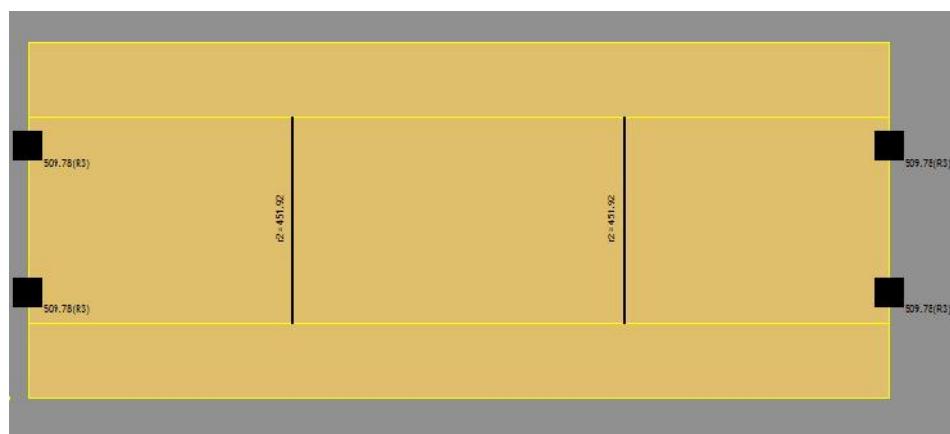
$$k_d = 1,4 - 0,008 \cdot 11.267 = 1,31$$

5. RAUNSKI MODEL PLOČE U PROGRAMU "TOWER 3D MODEL BUILDER 6.0"



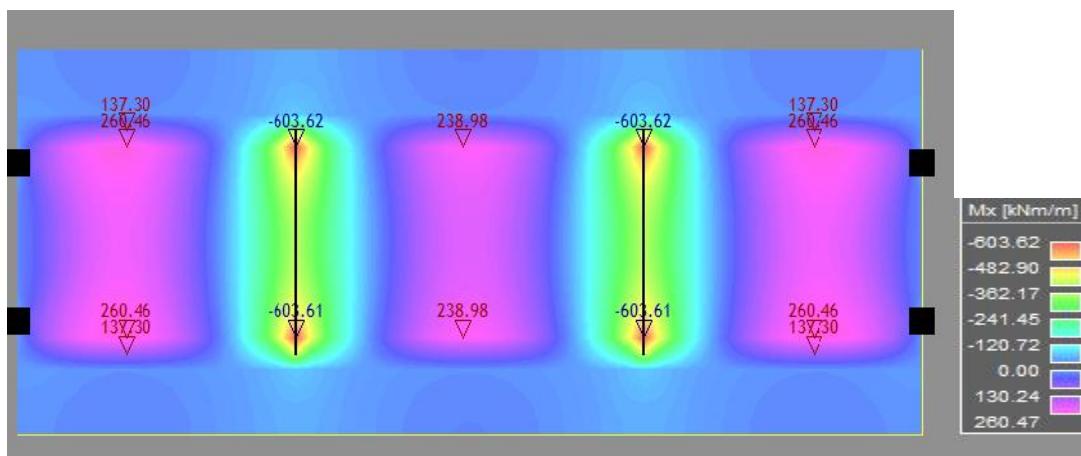
Slika 27. Raunski model ploče (Crtano u Acad-u)

Reakcije ploče u Tower-u.



Slika 29. Reakcije nakon nanešenog opterećenja (Tower)

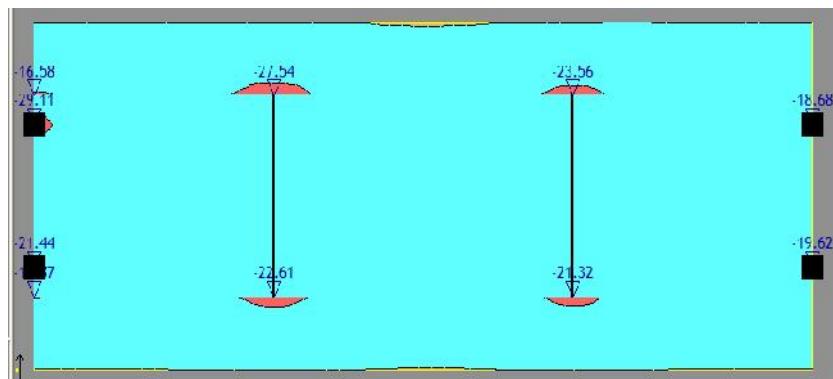
Momenti u ploći na osnovu kojih se dobiva potrebna armatura:



Slika 30. Momenti u ploći (Tower)

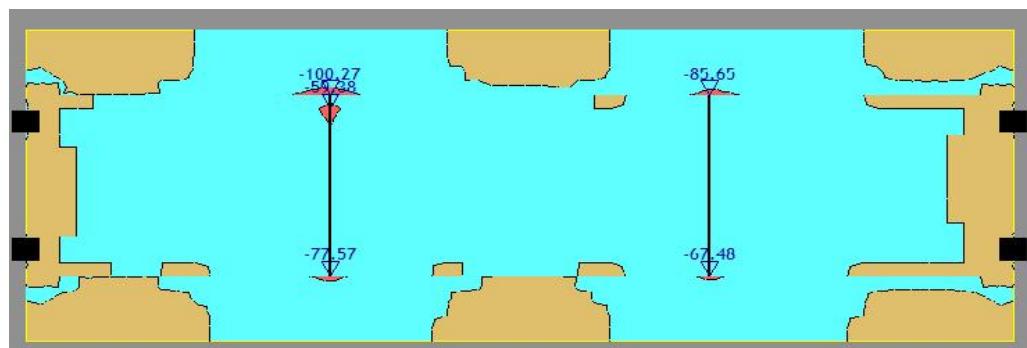


Armatura ploče Aa2,g



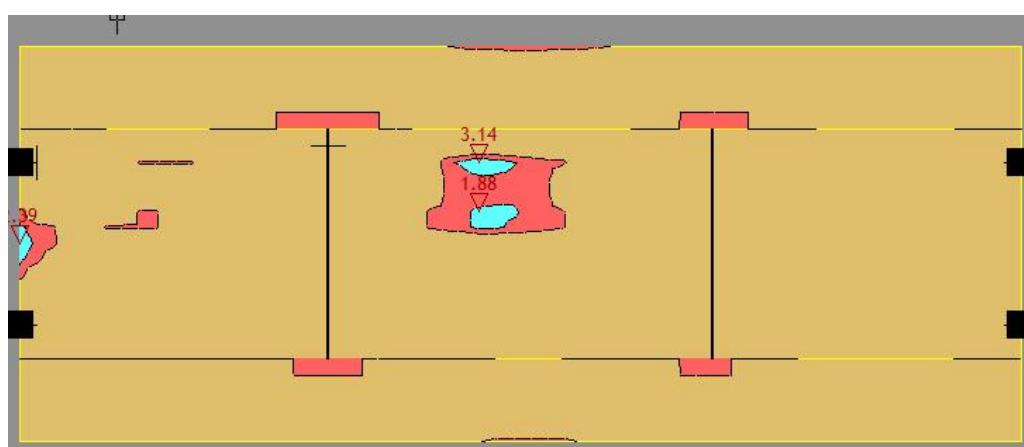
Slika 31. Armatura u ploči (Tower)

Armatura ploče Aa1,g



Slika 32. Armatura u ploči (Tower)

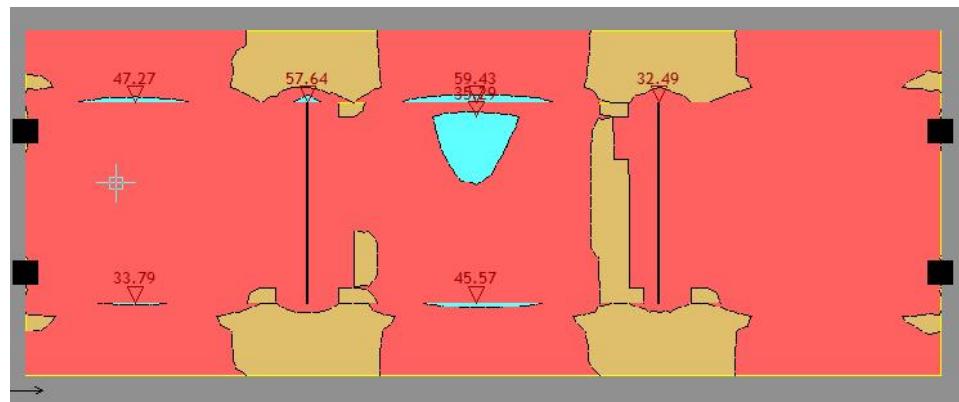
Armatura ploče Aa2,d



Slika 33. Armatura u ploči (Tower)

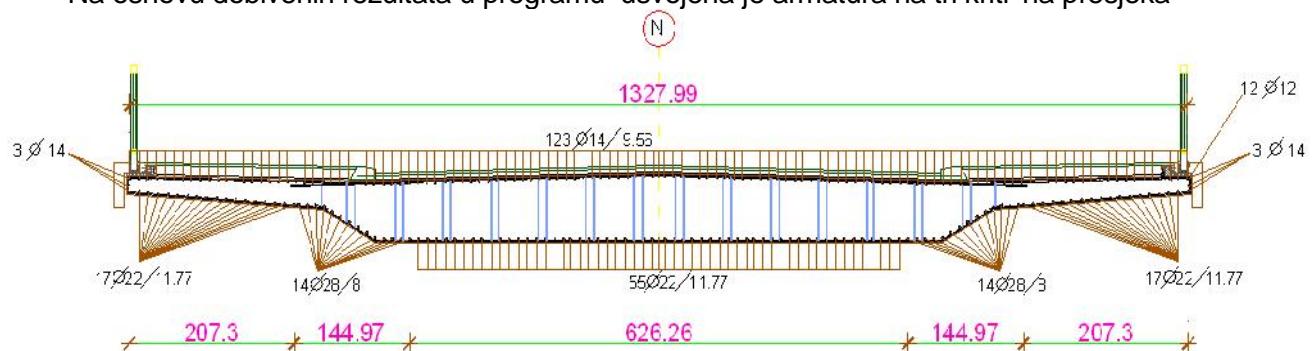


Armatura ploče Aa1,d

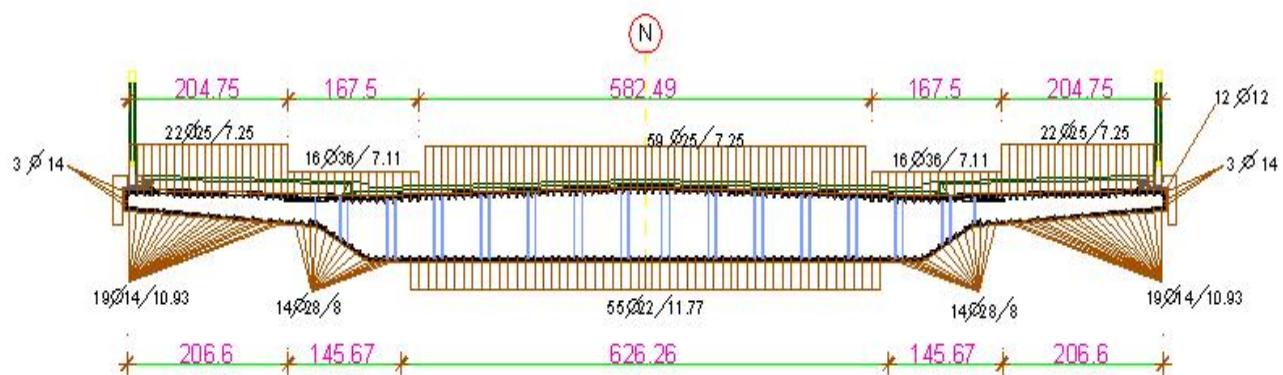


Slika 34. Armatura u ploči (Tower)

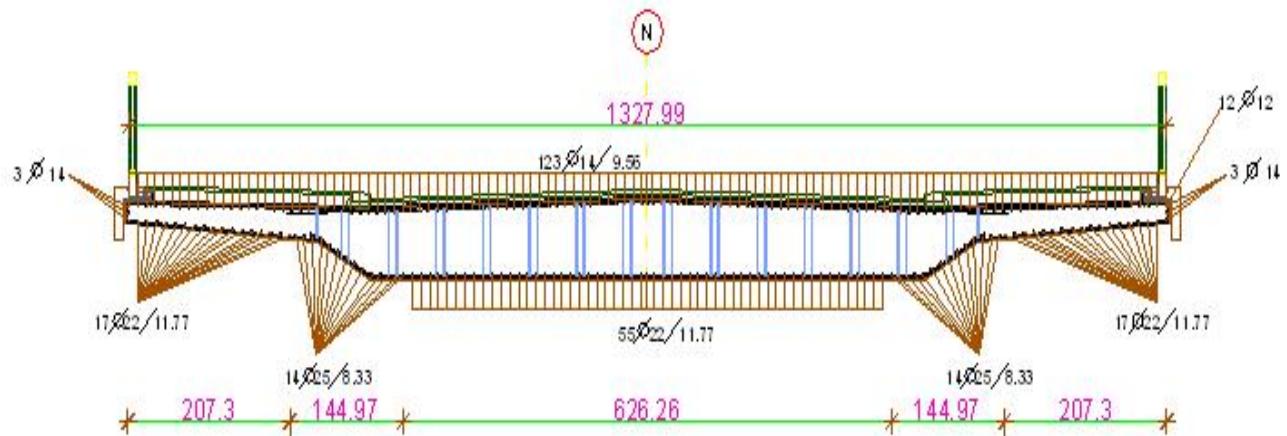
Na osnovu dobivenih rezultata u programu usvojena je armatura na tri kritična presjeka



Slika 35. Armatura srednjeg polja (Crtano u Acad-u)



Slika 36. Armatura iznad oslonca (Crtano u Acad-u)



Slika 37. Armatura u krajnjem polju (Crtano u Acad-u)

6. ZAKLJU AK

Svaki od ovih navedenih na ina gradnje ima svoje prednosti i nedostatke. Cilj je odabrati onaj na in koji je najpovoljniji i najlogi niji u svakom smislu. Pri gradnji jednog mosta potrebno je veliko iskustvo u izvo a kim radovima jer je svaki most zasebna gra evina i nije mogu e napraviti tipski na in gradnje. U ovom podru ju izvo enja i organiziranja gradnje mosta postoji još prostora za napredovanje i usavršavanje.

LITERATURA

1. Radi , J., i suradnici: Betonske konstrukcije - gra enje, Zagreb 2007.
2. Radi , J., i suradnici: Betonske konstrukcije 2, Zagreb 2006.
3. Šram, S., Gradnja mostova (betonski mostovi), Zagreb 2002.
4. Više autora, Savremena tehnologija gra enja, Beograd 1976.
5. Op e smjernice za projektiranje, gra enje, održavanje i nadzor na putovima
6. Pravilnik o optere enju mostova, Beograd 1991.
7. Internetski izvori
8. Skripta Gra evinsko-arhitektonskog fakulteta u Splitu