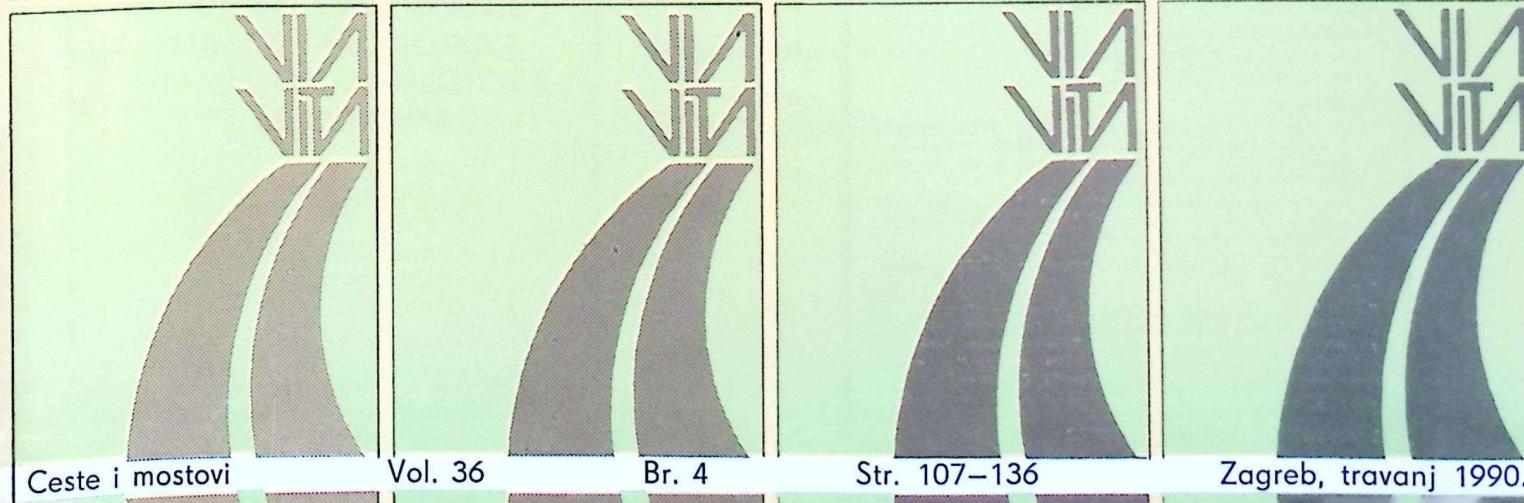
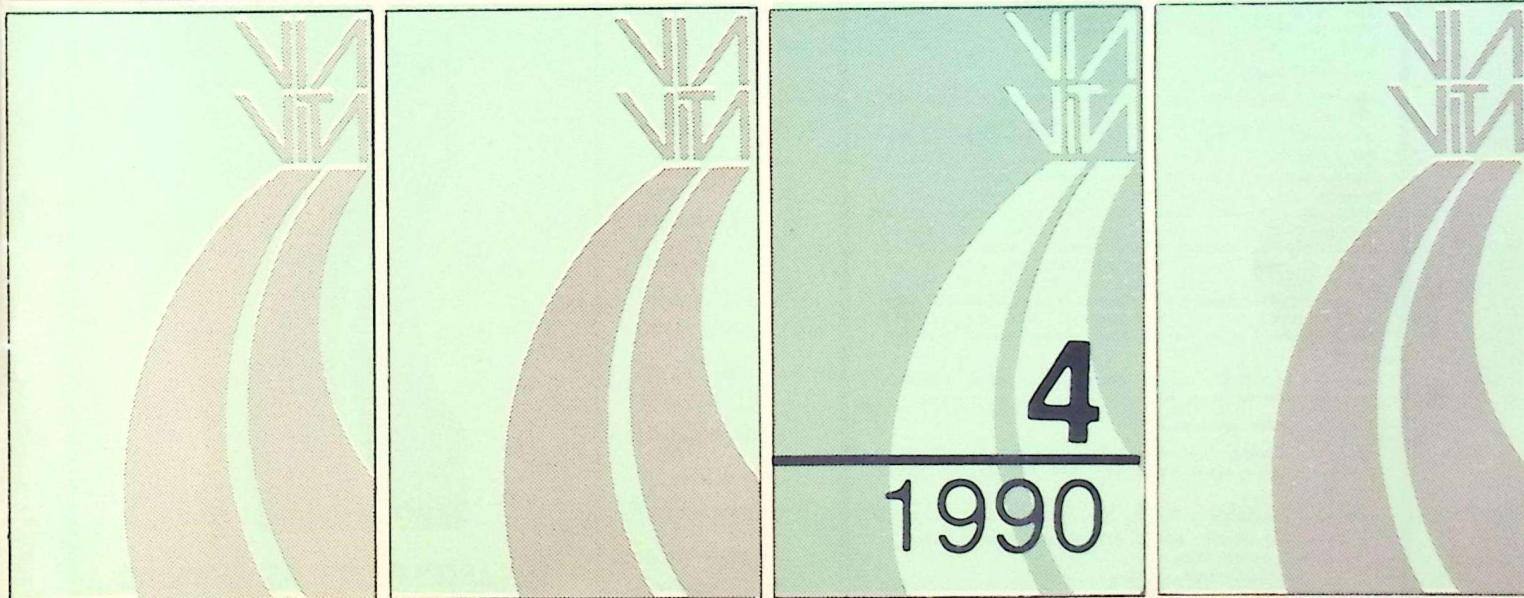
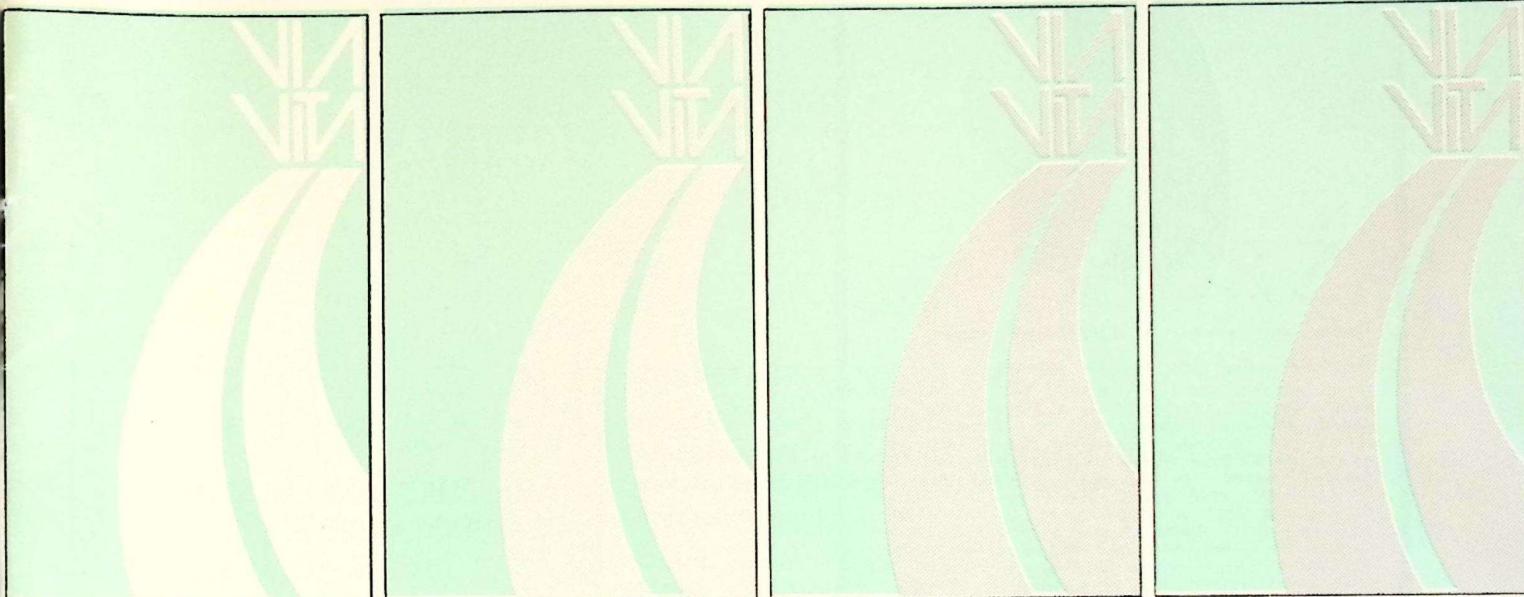


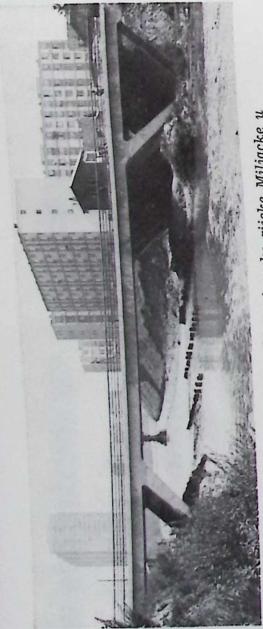
CESTE I MOSTOVI

Vol. 36

Zagreb, 1990.

Broj 4





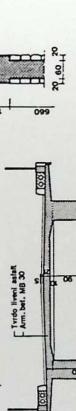
Slika 3. Armiranobetonski most preko rijeke Miljacke u Sarajevu sa rasponom između zglobova 28,00 m.

Armiranobetonski mostovi sa grednim poprečnim presjekom uz pločaste presjeka najviše su primjenjivani. Prednost grednog presjeka je znatno smanjenje utroška betona a time i statičkih uticaja od sопstvene težine (kriva (2) na dijagramu težine, slika 14). Nedostaci su: veća potrošnja materijala i rada za opлатu i skenu, otezan smještaj armature u glavnim nosačima u zonama ekstremnih momenata i otezanačno betoniranje tih zona. Mostovi sa grednim presjekom primjenjuju se kroz kontinualna ili okvirna konstrukcije sa rasponom do 35 m, sa konstantnom ili promjenljivom visinom.

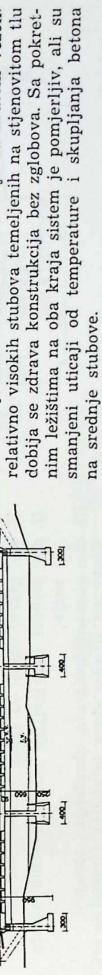
Za armiranobetonski most na rijeci Limu kod Rudođa prema oblikovanju poprečnih presjeka sa krutom vezom prema oblikovanju poprečnih presjeka radi smanjenja udjela sопstvene težine i povećanja raspona

Tabela 1.

Tip preseka	Tip mosta	RAZBOJ NOŠAČA		RAZBOJ NOŠAČA	RAZBOJ NOŠAČA	RAZBOJ NOŠAČA	RAZBOJ NOŠAČA
		RAZBOJ NOŠAČA	RAZBOJ NOŠAČA				
1	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
2	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
3	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
4	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
5	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
6	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
7	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00
8	putna ploča	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00	10,00 - 12,00

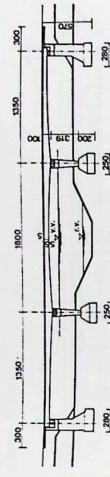
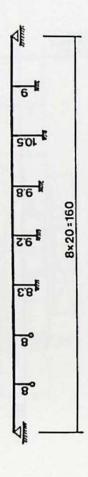
Slika 4. Armiranobetonski most preko rijeke Limu
a) usudženi presek mosta
b) statički presjek mosta
c) detalji krute nosne stribora i konstrukcije poprečnih preseka

Pri projektovanju dva mosta na autoputu Beograd – Niš konstruiran je poprečni presjek u vidu dvojne ploče (sl. 5) koji za istu visinu nosive konstrukcije smanjuje uticaje od vlastite težine do 25% (kriva (3) na dijagramu težine). Mostovi su kontinualni, raspona od 12,50 + 26,0 + 13,50 m i koso sijeku regulisana korita rijeke. Primenjenom presjeka sa dvojnom pločom neutralne se delovanje punе kose ploče i složenost u armiranju.

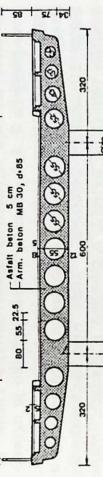


Elastična spojna ploča omogućuje neovisnost deformacija donjih ploča što je kod većih zakosjenja znatnije. Promjenom visine konstrukcije utice se na raspoloživo prostoru.

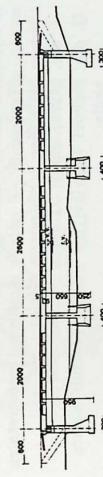
momenata, veći prostor za proticaj u matici toku i skladniji izgled mosta.

Slika 6. Uzdužni presek mostova
Pri projektovanju vijadukta »Kamberovića« požeđu Zenici primjenjeno je kontinualna okvirna konstrukcija 8 x 20,00 m = 160,00 m.Slika 7. Statička shema vijadukta
Karakteristika konstruktivnog rješenja vijadukta je specifično oblikovan poprečni presek korisne širine 12,00 m. To je bila prva primjena cilindričnih olakšanja u našim uslovima pa je trebalo rješavati niz konstruktivnih, proračunskih i tehničkih pitanja. Postignut je smanjenje sопstvene težine nosive konstrukcije za 25%,

Kod mostova u krivinama manjih radijusa primjerena je zatvorenog sandučastog presjeka postiće se potrebna torziona krutost nosive konstrukcije. Cijelokupni sandučasti presjek prati prostornu zakrivljivost saobraćajnice na dijelu mosta.

Slika 8. Poprečni presek vijadukta
U nastojanjima za daljim smanjenjem udjela poprečne težine armiranobetonskih nosivih konstrukcija ograničene visine presjeka primjenjena su olakšanja u vidu kasete. Olakšanjem presjeka za 30% pomjerena je granica raspona mostova sa jednim rasponom sa 14 m na 20 m za istu konstruktivnu visinu presjeka.

Kasetama olakšani presjeci nosivih konstrukcija mostova racionalni su i kod kontinualnih i okvirnih sistema. Na slici 9 prikazano je rješenje mosta sa statičkom shemom kontinualnog okvirnog konstruktivnog raspona 20,0 + 26,0 + 20,0 m i konstruktivnom visinom 0,98 m. Oplata za kasete rjesavana je izradom unificiranih sandučaka.



Primenjenom okvirne konstrukcije sa krutom vezom relativno visokih stubova temeljenih na stjenovitom tlu dobija se zdrava konstrukcija bez zglobova. Sa potkrepljenim okvirima na oba kraja sistem je ponjedjliv, ali su smanjeni uticaji od temperature i skupljanja betona na srednjih stubova.

Eliminiranjem poprečnih nosača u polju znatno se pojednostavljuje opiplata i armatura nosive konstrukcije. Kod projektovanja tri široka gradska mosta preko rijeke Dobrinje u Sarajevu primjenjen je presjek sa više širokih trapeznih nosača visine 1/15, raspona 19,00 m. Ploča između nosača u ostonski poprečni nosači daju dovoljno krutosti za poprečnu raspodjelu uticaja.



Prilog metodologiji izrade studija ekonomske opravdanosti gradnje dionica prometne infrastrukture

Doc. dr. Dušan MARUŠIĆ, dipl. inž.
Fakultet građevinskih znanosti, Split

Preliminarno priopćenje
UDK 330.131:625.711.3
IRRD 10
Pripremljeno: 1. II. 1990.
Pripremljeno: 20. III. 1990.

- M. Priljič: Unapređenja u primjeni armiranog betona za mostove**
- korištenjem prednosti rebaraste armature i gotovih zavarivanih armaturnih sklopova;
 - unaprjeđenjem svih elemenata skele i oplate;
 - ugradnjom betona uz pomoć cijevnog transporta;
 - primjenom odgovarajućih addita koji pored ugradljivosti i cijvrstće povećavaju otpornost na atmosferske i agresivne uticaje u zagadenim sredinama;
 - slobođenjem i skladnjnjim oblikovanjem novih konstrukcija mostova u cilju dajige smanjenja udjela sopstvene tezine, veće monolitnosti i ljepešeg izgleda.
- SUMMARY**
- Literatura
- [1] K. Tonković, Mostovi, Sveučilišna naklada, Zagreb, 1981.
 - [2] M. Tomicanović, Savremeni mostovi od armiranog i prednapregnutog betona, Zavod za udžbenike, Beograd, 1974.
 - [3] M. Pržulj, Analiza nekih ravnih pločastih sistema mostova, Građevinar, **XIV** (1962) (8).
 - [4] M. Pržulj, B. Kobočević, Vratički i Kamberović polje, Ženici, Naše građevinarstvo **XXIII** (1966) (7).
 - [5] M. Pržulj, Češićne skele za mostove, privremenim mostovima i nadstrešnicama sistema MP, Izgradnja, posebno izdanie, Savremene skele i oplate, Beograd, 1974.
 - [6] M. Pržulj, Projektoranje i gradnje mostova iz aspekta vježba trajanja i troškova održavanja, VII kongres SDGKJ, Caviat, 1983.

UDC 624.012.46:622.21/4
Preliminary communication

Innovations in the Application of RC to the Bridges

Load Carrying Structures

Wide application of prestressing and composite construction to bridges load-carrying structures is not, namely that all properties of reinforced concrete have been exhausted. Today, when durability of bridges and maintenance costs have become a basic factor in evaluating the bridge quality, the importance of RC structures keeps increasing. Therefore reaffirmation should be advocated with all respect to market conditions and achieved level of science and technology. (Fig. 17; tab. 1; ref. 6; original in Croatian-Serbian)

Keywords	Keywords
Engineering structure, Konstrukcija	33 55
Technology, Tehnologija	38 55
Reinforced concrete, Armiran beton	47 94
Capacity, Kapacitet	30 85
Bridges, Mostovi	34 55
Durability, Proljet	31 10
Maintenance, Održavanje	33 47

UDC 624.012.46:622.21/4
Prednepete betonske konstrukcije

UDC 624.012.46:622.21/4
Mostostrojstva

SAŽETAK

Pri izradi studija ekonomske opravdanosti dionica prometne infrastrukture potrebno je razno pravilno odrediti sve proujene koje implicira preduzeta predložila investicijski zahvat.

U ovom radu prezentirana se metodologija temeljem koje je moguće s dovoljnom točnošću utvrditi dokle sežu prometne na mreži nastale nakon izgradnje nove prometne. Metodologija se temelji na dinama osnovnim pokazateljima: da se utvrde prometni tokovi na mreži koji će se uspostaniti nakon izgradnje nove ili rekonstrukcije dionice, te obustava ocjena efekta odnosno utvrđi ekonomičnost ulaganja u infrastrukturu.

1. UVOD

Ugao dosad izradene studije o ekonomskoj opravdanosti gradnje novih cestovnih veza pokazale su se nedovoljno pouzdanim za donošenje odluke o gradnji. Uzroke promasjaja ne treba tražiti u teorijskoj strukturi primijenjenih kriterija, već najčešće u pogrešnoj procjeni budućih prometnih tokova utvrđenih na teret kvalitetan način.

Nedovolnost podataka o budućim prometnim tokovima ili pogresna procjena prometa te podbačaj u procjeni transportnih usluga i potražnje naičešće dovode do objektivnih teškoća na putu učinkovite i ekonomične održavanja. U svakom slučaju, pogrešna procjena najčešće urokuje neopravdane društvene troškove na teret šire zajednice, što utrkjuje na klasične pojave neekonomičnosti.

U ovom radu izložiti će se nov metodološki postupak određivanja utjecaja što na prometne tokove međuiznovanje svih efekata što ih ona implicira.

2. PROBLEMATIKA I METODOLOGIJA

Značajan napredak u planiranju prometnih tokova ostvaren je korištenjem matematičkih modela sa solidnom teorijskom osnovom. Sve to vrijedi uz uvjet da se raspolaže podatima koji utječu na ukupan sustav, kao što su društveno-ekonomske značajke dotičnog područja i stanovništva, postojeći transportni sustavi i njihova infrastruktura.

Prikupljeni podaci služe za izradu sheme u kojoj se inkorporira nova infrastruktura, što u matematičkom smislu predstavlja sustav jedinica koje definiraju strukturu modela ili, točnije, različitih podmesta od kojih se sastoji. Promjene u pojedinim parametrima određuju matematičke jednadžbe tako da su one u

stanju realno reproducirati i prikazati stvarnost već prema tome na koji su način prikupljeni podaci u određenom razdoblju. S uvjerenjem da u blizoj budućnosti u razdoblju koje se razmatra neće biti promjena strukturnaloga karaktera ili da pretpostavljene hipoteze ne odstupaju od realno očekivanih, model se koristi za predviđanje efekata koje donosi novi sustav infrastrukture, uz uvažavanje monetarne strategijske dionice, da se determiniraju kretanje prometnih tokova na teritoriju što sigurno predstavlja značajne teškoće i određeni zahvat.

b)

Da bi se moglo uspostaviti korektnu matematičnost informativnih podataka, koji su način opravdanosti potencijalne investicije.

U odnosu na investirani kapital globalni elementi koji utječu na ocjenu opravdanosti infrastrukture jesu: a) razina ukupnog potrošnje na vremenu i funkcijsnosti i kompleksu teritorijalnog planiranja;

b)

Stoga je potrebno definirati opće kriterije, manje mogućnosti zadovoljiti područje teritorijalne potrebe. Da bi se mogla korektno koristiti metodologija, mora se primiti uzmotim primjerenim na homogenosti strukturnog realizira i na ujemljivo na homogenosti podataka potrebnih projekta a ne na eksplizivnim poslovima, tako da predlaže i naručilac studije raspolaže s dovoljno elementima pri ocjeni opravdanosti konkrete investicije.

Ceste i mostovi 36 (1990) 4, 107-112

