

KRALJEVINA JUGOSLAVIJA

UPRAVA ZA ZAŠTITU

KLASA 37 (1)



INDUSTRISKE SVOJINE

IZDAN 1 SEPTEMBRA 1940

PATENTNI SPIS BR. 15900

Dr. Ing .Finsterwalder Ulrich, Berlin - Dahlem, Nemačka.

Armirano - betonski nosač.

Prijava od 9 decembra 1938.

Važi od 1 septembra 1939.

Upotreba armiranih betonskih nosača za konstrukcije sa velikim rasponom, naročito za mostove, ograničena je što se tiče veličine raspona. Ta se konstrukcija gradi sveopće kao t. zv. pločasta greda sa otstojanjem rebara od oko 3 m. kod čega iznalaša širina rebera iz tehničko gradevnih razloga najmanje oko 250 mm, dočim zavisi debljina ploče od terećenja.

Rastenjem raspona i jednako ostajućim odnosom konstruktivne visine napram rasponu, raste linearno i zatezna snaga pri savijanju a time i potrebna količina gvožđja kod jednake težine na metar konstrukcije. Već kod vrlo malih raspona od oko 13 m nije više dovoljna širina rebara od 250 mm za smještanje potrebnih zateznih gvožđa. Stoga je potrebno, da se rebra prošire, čime se znatno poveća težina konstrukcije same — u odnosu na m^2 osnovne ploštine — tako, da se može napraviti slobodno smješteni nosač samo sa rasponom do oko 25 m. Poradi razmjerne velike vlastite težine takvih konstrukcija, stavljenja je sem toga u pitanje i njihova ekonomičnost.

Po ovom pronalasku otstranjuju se navedene mane time, da se sastoje armirani betonski nosač od dvaju ili više dijelova, koji su medusobno odvojeni rezcima te stoje na mjestima prekida u medusobnoj vezi pomoću zglobova, pored čega su obrazovana njegova glavna nosačka gvožđa u vidu zateznih trakova, koji su smješteni izvan stijena nosača, koje se sastoje od betona te su ukotvene na krajevima nosača. Zatezni trakovi upiru se kod toga gibljivo jedino na medutačkama na dijelove stijena

nosača te su držani u nategnutom stanju oduzimanjem lazila za nosač.

Ovim pronalaskom omogućeno je, da se naprave slobodno smješteni nosači za mostove a da se ne prelazi danas dopustljiva mjera betonske raspone kod $\frac{1}{16}$ konstrukcijske visine sa rasponima do približno 70 m. Pomoću ovog pronalaska mogu se dalje gradnje, koje dolaze u pitanje, ekonomično izgradivati, jer je njihova težina na m^2 samo neznatno veća od težine mostova manjeg raspona. Kod ovog pronalaska, u opreci sa drugim konstrukcijama, može se potpuno iskoristiti visina konstrukcije, koja stoji na raspolažanje u središtu polja. Dalje se postigne bez dalmnjeg prednatezanja gvožđa i bez štete za promjenu oblika betona, vazda jednakost zauče stanje naprezanja u gvoždima i u armiranom betonskom nosaču.

Pomoću jednog odličnog oblika izvedenja ovog pronalaska mogu se postići još veći rasponi od 120 m time, da se da nosaču, kao jedan dalnji znak pronalaska, naročiti oblik. U tu svrhu upotrebi se jedan nosač, koji se proteže između dvaju krajnjih ležaja a koji počiva sem toga i na medu potporama. Središnji dijelovi takvog nosača obrazovani su na gore već opisani način, dočim se snoje sa tim središnjim dijelovima dva nosačka dijela, koja su medusobno odvojena rezcima te premostuju krajne otvore pomoću zglobova, pored čega su medusobno vezani svi navedeni nosački dijelovi pomoću jednog zajedničkog zateznog traka.

Nacrt prikazuje šematski dva primjera

izvodenja armiranih betonskih nosača po ovom pronalasku. Fig. 1 prikazuje uzdužni presjek slobodno ležećeg armiranog betonskog nosača prema ovom pronalasku. Fig. 2 prikazuje poprečni presjek na crti II-II iz Fig. 1. Fig. 3 je uzdužni presjek jednog drugog, osobito važnog primjera izvodenja pronalaska i to armirani betonski nosač, koji prelazi preko tri polja. Fig. 4 prikazuje isto, no u povećanom mjerilu, uzdužni presjek izreza iz središnjih dijelova nosača iz fig. 3. Fig. 5 je poprečni presjek na crti V-V iz fig. 4. Fig. 6 prikazuje isto u povećanom mjerilu jednu pojedinost nosača iz fig. 3 i to na mjestu iznad jednog ležaja. Fig. 7 je poprečni presjek na crti 7-7 iz fig. 6. Fig. 8 prikazuje, naročito povećano, presjek jednog primjera izvodenja priteznog traka u armiranom betonu.

Kako se iz fig. 1 može razabrati, sastoji se armirani betonski nosač od dvaju dijelova a i b, koji su međusobno odvojeni jednim reskom a na mjestu prekida spojeni su međusobno pomoću zglobova, označenog sa c. Mjesto zglobova može se napraviti na različiti način, oslanjanjući se na poznate konstrukcije. Kadkad je dovoljno jednostavno rezanje nosača i uloženjeоловnih umetaka u prekidajući rezak.

Kod primjera izvodenja iz fig. 1 podpredijeljen je armirani betonski nosač u središtu polja. Podpredijeljenje može se preduzeti, prema potrebi, i na kojem drugom mjestu.

Oba dijela a i b nosača spojena su međusobno pomoću jednog zateznih traka d, o kojem će biti naknadno još potanje govora, koji je učvršćen s jedne strane kod e u dijelu a nosača, a s druge strane pod f u dijelu b nosača. Dijelovi a i b nosača sastoje se u pojedinostima od jedne skroz prolazeće gornje tlačne ploče i od uzdužnih stijena ili uzdužnih rebara g (fig. 2) kao i od poprečnih rebara ili stijena h. Između jednog za drugim ležećih poprečnih rebara h tlačna ploča svodena je mjestimiće (fig. 1).

Zatezni trak d voden je u primjeru izvodenja iz fig. 1 polazno od mesta učvršćenja e, f preko krajeva pojedinih poprečnih rebara h, no pronalazak nije vezan na način vodenja zateznih trakova, koji je naveden za ovaj primjer izvodenja. Krajevi poprečnih rebara h obrazovani su kao mesta prevodenja (previjanja) za zatezni trak d, te su u tu svrhu opremljeni valjkastim ležajima, preko kojih je voden zatezni trak.

Valjkasti ležaji i provideni su na uobičajen način horizontalnim putanjama gibanja. Sem toga mogu biti i podešljivi u ver-

tikalnom pravcu. Ako se napravi zatezni trak d podešljiv na tačkama e, f učvršćenja, može se odustati od vertikalne podešljivosti valjkastih ležaja.

Kako se može bez dalnjeg razabratiti, biti će prihvaćen momenat savijanja nosača u središtu polja od tlačne snage u zglobu c i zatezne snage u zateznom traku d. Uslijed horizontalno gibljivo smještenih prevodljivih valjaka i za zatezni trak d biti će horizontalna snaga u zateznom traku svuda konstantna. Može se dakle na svakom mjestu nosača ustanoviti polužni krak unutrašnjih snaga iz momenta i poznate horizontalne snage zateznih traka a biranjem visinskog položaja tačaka prevodenja slobodno birati visinski položaj tlačne snage, koja dejstvuje na armirani betonski nosač.

Kod jednostranog terećenja mjenja se veličina i visinski položaj tlačne snage za kakvu malenkost. Biti će stvar privremenog praktičnog izvodenja, uzimajući obzira na posebnosti pojedinih slučajeva, da se odrede visinski položaji tačaka prevodenja tako, da nastaju u slučajevima ne povoljnih terećenja u armiranom betonskom nosaču po mogućnosti izjednačena krajevna natezanja. Prevoji uslijed plastične deformacije armiranog betonskog nosača ne prouzrokuju nikakva natezanja, jer se ne mijenja visinski položaj zateznih traka u armiranom betonskom nosaču niti polužni krak unutrašnjih snaga.

Zatezni trakovi d sastoje se bilo od normalnog gvožda kakvog god poprečnog presjeka, bilo od gvoždanih konstrukcija. Naročito je zgodno svakako, ako se naprave zatezni trakovi od armiranog betona, jer su tada dobro zaštićeni protiv upliva vremenskih nepogoda.

Za prikazane primjere izvodenja uzeto je, da se sastoje zatezni trakovi od snopa okruglog gvožda, koje je obloženo betonom. Fig. 8 prikazuje presjek takvog priteznih traka. Ovdje se sastoje pritezni trak od četiri okrugla gvožda z, koja su obložena plaštem t od betona, kvadratskog poprečnog presjeka. U svrhu izbegavanja natezanja na zateg u betonu napravi se plašt t svršishodno tek nakon cijelog mosta. A mogu se staviti prvo na most i tereti, težine predviđenih prometnih tereta, te se pritezni trakovi u tako dobivenom stanju oblože betonskim plaštem. To ima tu prednost, da se nalazi beton priteznih traka d pod normalnim tlakom, čime se smanjuju elastične deformacije priteznih traka.

Fig. 3 do 7 prikazuju jedan primjer izvodenja konstrukcije, koji je osobito važan za praksu a kojim se mogu postići na

ekonomski način naročito veliki rasponi. Ovdje se radi o jednom nosaču, koji se proteže između dvaju krajnjih ležaja x, y a sem toga počiva na dvima medupotporama v, w. Kod ovakve konstrukcije sastoji se armirani betonski nosač po ovom pronalašku od četvero dijelova. Krajni otvori, t. j. prostori između ležaja x i potpore v odnosno w i y, premešteni su pomoću dvaju jedan drugom jednakih spoljašnjih nosača k, k', koji se sastoje n. pr. od sbijenog betona te su odvojeni od obiju središnjih nosača m, m' sa po jednim prolazećim reskom. Oba središnja nosača m, m' odvojena su opet sa svoje strane jednim prolazećim reskom, prikazanim na fig. 4 te su na tom mjestu medusobno spojeni pomoću zglobova c' (fig. 4). Konstrukcija mesta spoja spoljašnjeg nosača k sa središnjim nosačem m može se razabratiti iz fig. 6. I ovdje je predviđen između sudarajućih se dijelova k, m, nosača jedan rezak i jedan zglobasti spoj. Zglob c' nalazi se ovdje dakako na donjoj strani dijelova nosača te je spojen sa ležajem n, koji se nalazi na medupotpore v. Konstrukcija mesta spoja između spoljašnjeg nosača k' i drugog središnjeg nosača n' je ista te stoga nije u pojedinstima nacrtom prikazana. Od ležaja obrazovana su kako se vidi iz fig. 3. tri sa n označena ležaja kao valjkasti ležaji a sa n' označeni kao njihajući ležaj.

Sa d' označeni pritezni trak proteže se u ovom primjeru izvođenja u jednom suvišlom potezu linija od mesta e' učvršćenja na lijevom spoljašnjem nosaču k do mesta f' učvršćenja na lijevom spoljašnjem nosaču k do mesta f' učvršćenja na desnom spoljašnjem nosaču k'. Pritezni trak voden je u shodnim kanalima kroz oba spoljašnja nosača k, k'. U dosegu središnjih nosača m, m' voden je pritezni trak, kao u primjeru izvođenja iz fig. 1, preko valjaka i', koji su smješteni na kraju poprečnih rebara h'. U ostalom je konstrukcija središnjih nosača m, m' slična onoj dijelova nosača a i b iz fig. 1. Središnji nosači m, m' provideni su naročito i ovdje jednom prolazećom gornjom tlačnom pločom a dalje i uzdužnim rebrima g' i poprečnim rebrima h'.

I u drugom obliku izvođenja ustanavljen je sistem statično tako, da se može izračunati ne samo snaga naprezanja na zateg u priteznom traku, već i tlačna snaga u zglobu bez obzira na promjene oblika. Oblik poprečnog presjeka armiranog betonskog traka na položnim mjestima iz fig. 3 do 7 uzima obzira na terećenje konstrukcije negativnim momentima.

U obim prikazanim primjerima izvođenja leže ose armiranog betonskog nosača i pritezni traka u takvom medusobnom

uglu, da se već time prihvata u bitnosti pri-vremena poprečna snaga. Time se izbegavaju malo ne posvema naprezanja na smicanje u armiranom betonskom nosaču. A i naprezanja na zateg u betonu ne samo iz savijanja već i iz smicanja mogu se malo ne posvema izbjegići.

Što se tiče konstrukcije mesta zglobova, pronalazak nije vezan na smještenje tjelesnih zglobova u užem smislu. U danim slučajevima mogla bi se obrazovati u nosaču naročita mesta oslabljenjem poprečnog presjeka na stanovitim mjestima nosača ili pomoću unakrstnog armaturnog gvožda ili pomoću sličnih sretstava, koja djestuju praktično za svrhe pronalaska u dovoljnoj mjeri na način kakvog zglobova.

Patentni zahtjevi:

1. Armirani betonski nosač, naznačen time, da se sastoji iz dvaju ili više dijelova (a, b, odn. m, m') koji su medusobno odvojeni rescima te stoje na tačkama prekida u medusobnoj vezi pomoću zglobova (c odn. c' odn. c''), pored čega su obrazovana glavna nosačka gvožda ovog nosača u vidu priteznih trakova, koji su smješteni izvan nosačkih stijena sastojećih se od betona, a koji trakovi su na krajevima nosača (e, f, odn. e', f') ukotveni te se upiru gipku samo u medutočkama na dijelove stijena nosača, pored čega se stavljuju ti pritezni trakovi u nategnuto stanje oduzimanjem lazila za nosač.

2. Armirani betonski nosač, koji se proteže između dvaju krajnjih ležaja a sem toga počiva na medupotporma, naznačen time, da su konstruisani središnji dijelovi (m, m') tog nosača prema u zahtevu 1 naznačenom obliku i da su spojeni sa tim središnjim dijelovima (m, m') dva rescima odvojena dijela (k, k') nosača, koji premostuju krajne otvore (t. j. otvore između krajnjih ležaja i medupotpore), pomoću zglobova (c'') a konačno, da su svi navedeni dijelovi nosača medusobno povezani pomoću jednog zajedničkog priteznog traka (d' fig. 3—7).

3. Armirani betonski nosač po zahtjevu 1, naznačen time, da su poduprti pritezni trakovi (d. odn. d') na poprečnim stijenama (h, h') dijelova (a, b odn. m, m') nosača pomoću valjkastih ležaja (i, i') koji su smješteni na krajevima tih poprečnih stijena.

4. Armirani betonski nosač po zahtjevima 1 do 3, naznačen time, da su svi ili pojedini valjkasti ležaji (i, i') podešljivi u vertikalnom pravcu, ili da se može pritezni trak (d) na ukotvenim krajevima (e, f) podešavati.

5. Armirani betonski nosač po zahtjevu 1 do 4, naznačen obložnim plaštem (t fig. 8) od betona na priteznom traku, koji se izrađuje tek nakon oduzimanja lazila nosača.

6. Postupak za izradnju armiranih betonskih nosača po zahtjevima 1 do 4, na-

značen time, da se stave gvožđa priteznog traka (d , d') nanašanjem tereta na nosače (a , b , odn. m , m') u više nategnuto stanje, nego što to odgovara normalnom te rećenju nosača i da se oblože gvožđa priteznog traka u tom više nategnutom stanju plastirom od betona.



