



Univerzitet u Beogradu – Građevinski fakultet

[www.grf.bg.ac.rs](http://www.grf.bg.ac.rs)

---

Studijski program: **Građevinarstvo**

Modul: **MTI, HVEI, PŽA**

Godina/Semestar: **III godina / V semestar**

Naziv predmeta (šifra): **Betonske konstrukcije 1**  
**(b2s3bk, b2h3bk, b2m3bk, b1s3bk)**

Nastavnik: **Ivan Ignjatović**

Naslov predavanja: **Prednapregnuti beton**

Datum : **16.12.2022.**

---

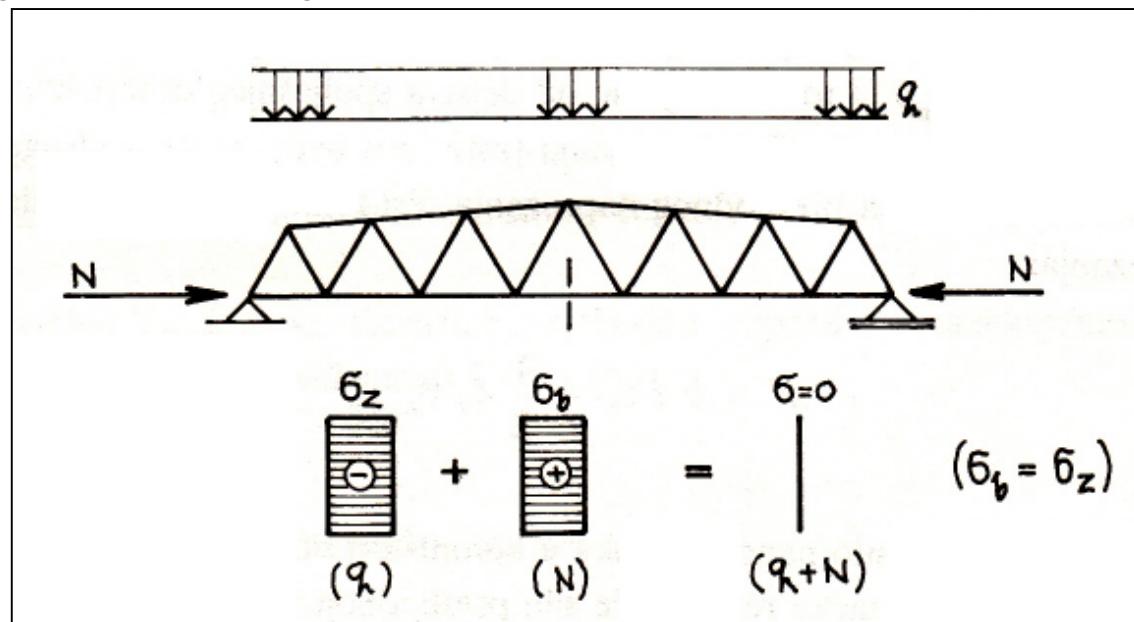
Beograd, 2020.

Sva autorska prava autora prezentacije i/ili video snimaka su zaštićena. Snimak ili prezentacija se mogu koristiti samo za nastavu na daljinu studenta Građevinskog fakulteta Univerziteta u Beogradu u školskoj 2020/2021 i ne mogu se koristiti za druge svrhe bez pismene saglasnosti autora materijala.

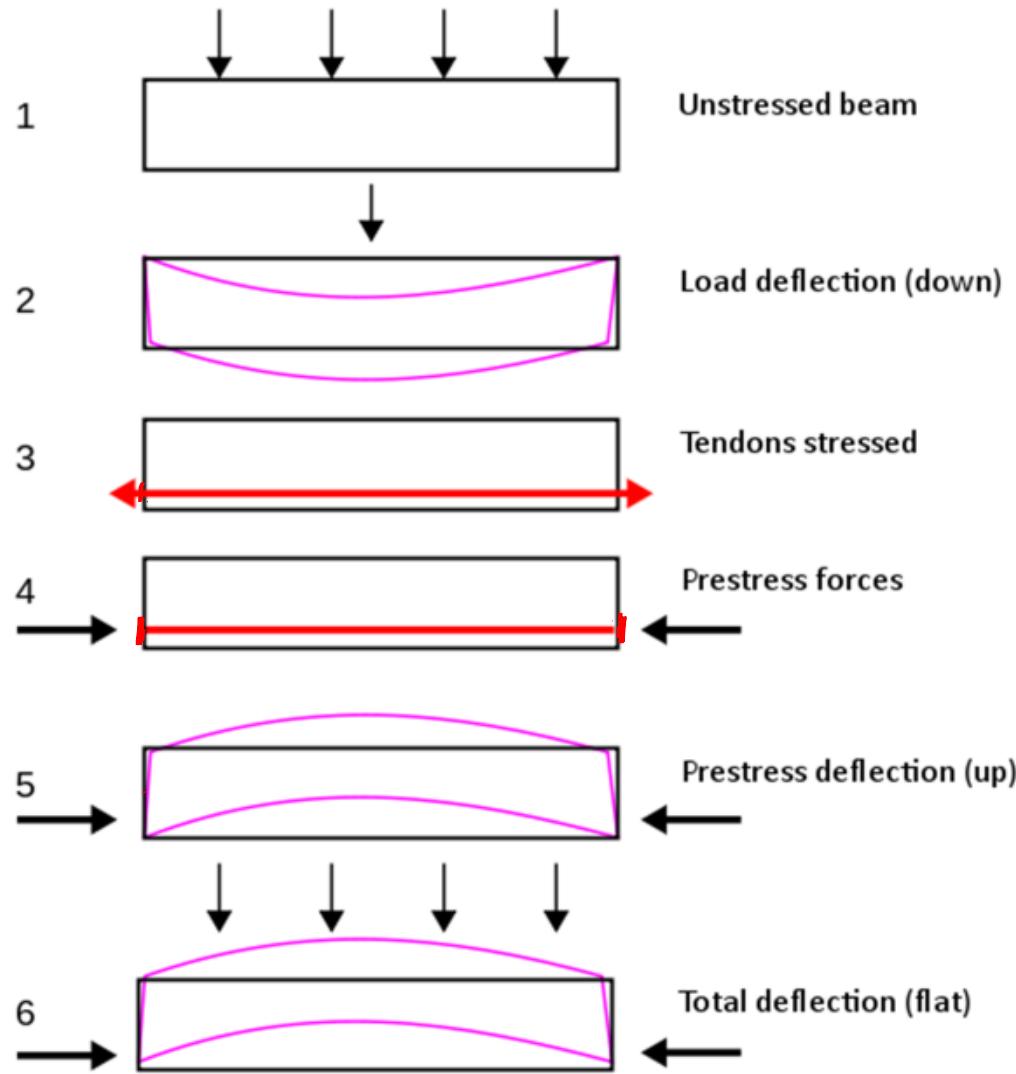
1. Pojam i suština
2. Načini prethodnog naprezanja
3. Oblast primene, prednosti i nedostaci
4. Materijali
5. Gubici sile prethodnog naprezanja
6. Dimenzionisanje prethodno napregnutih elemenata
7. Oblikovanje detalja

# 1. Pojam i suština

- Problemi klasičnih armirano-betonskih konstrukcija:
  - Veliki udeo sopstvene težine u ukupnom opterećenju!
  - Zatezanje => prsline => redukcija krutosti => povećanje ugiba!
- Prethodno naprezanje?
- U elementima u kojima se javljaju naponi zatezanja ostvariti stanje pritiska!
- Da bi se javilo zatezanje prvo se mora isrpiti uneti pritisak!

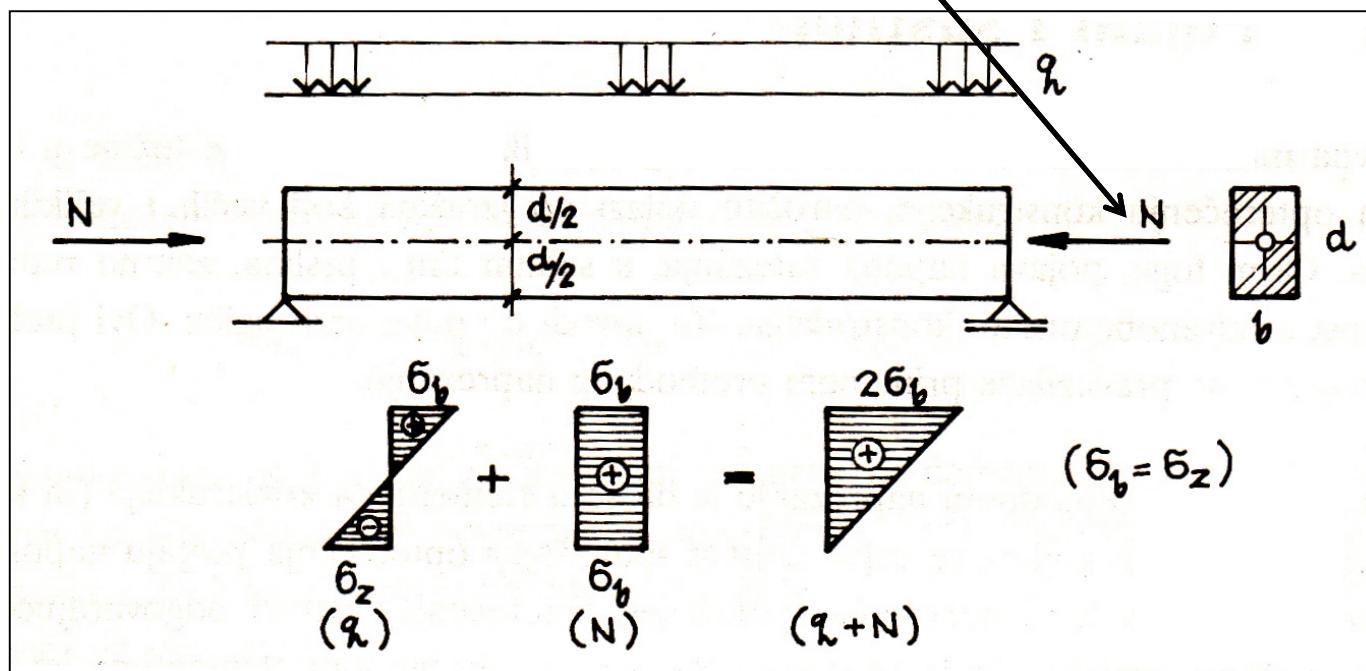


# 1. Pojam i suština



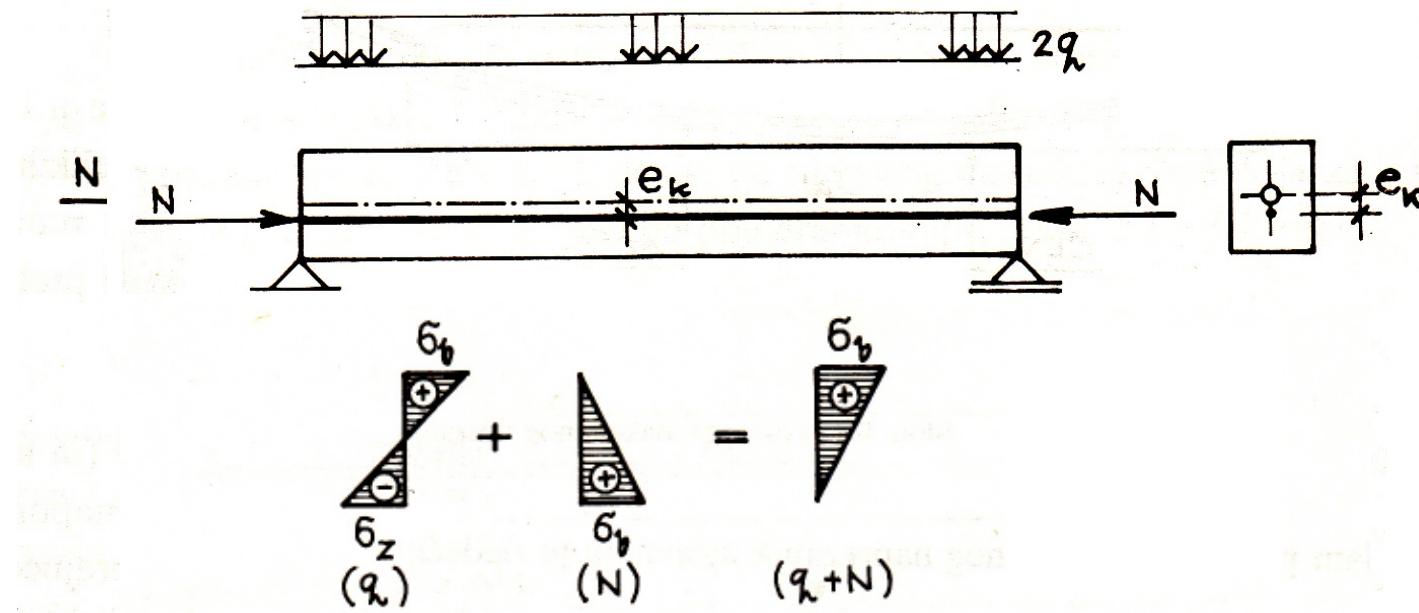
# 1. Pojam i suština

- U slučaju grednog elementa:
- Ako se ne želi pojava zatezanja u eksploraciji –  $\sigma_b = \sigma_z$
- Na pritisnutoj ivici mora biti zadovoljeno –  $2\sigma_b = \sigma_{b,dop}$
- Potrebna sila prethodnog naprezanja -  $N = bd\sigma_b = \frac{1}{2}A_b\sigma_{b,dop}$



# 1. Pojam i suština

- Racionalnije rešenje:
- Pomeranje napadne tačke sile u donju tačku jezgra preseka
- Tada je  $\sigma_b = \sigma_{b,dop}$
- Moguće je prihvatići dvostruko veće opterećenje!

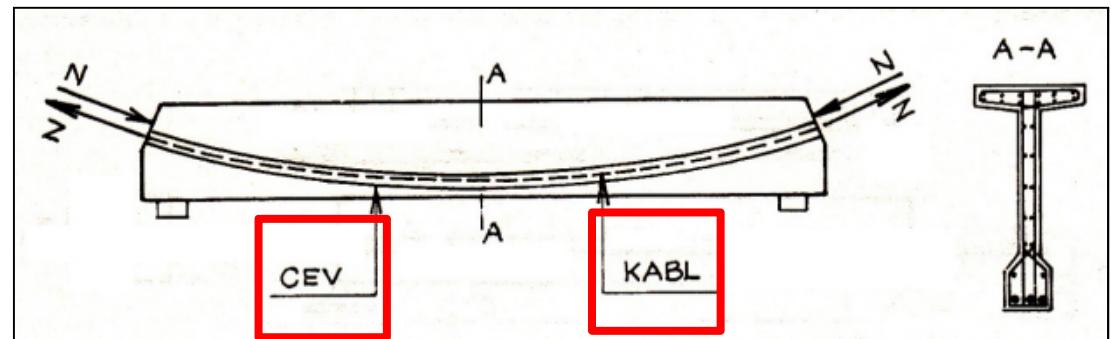


# 1. Pojam i suština

- Postupak veštačkog unošenja sile  $N$  naziva se prethodno naprezanje
- Takve konstrukcije su prethodno napregnute konstrukcije
- U statički određenim konstrukcijama – prethodno naprezanje ne utiče na raspodelu sila i momenata
- U statički neodređenim konstrukcijama – prethodno naprezanje izaziva dodatne uticaje!
- U proračunu – prethodno naprezanje se tretira kao zaseban slučaj spoljašnjeg opterećenja

## 2. Načini prethodnog naprezanja

- NAKNADNO i ADHEZIONO
- Primena specijalnih hidrauličnih presa, mehaničkih sprava i žica od visokovrednog čelika
- **Naknadno prethodno naprezanje:**
- Pre ugrađivanja betona postavljanje profilisanih cevi u oplatu
- Naknadno (posle betoniranja) se provlače kablovi
- Kablovi – snopovi glatkih žica od VV čelika, Ø5-12 mm (6-12 žica)
  - užad dobijena upredanjem 3-7 žica manjeg prečnika

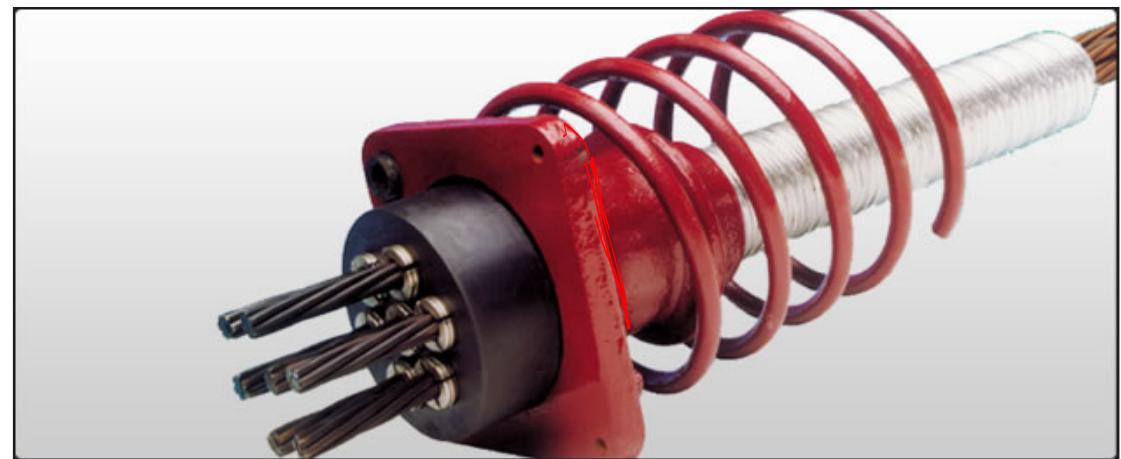


## 2. Načini prethodnog naprezanja

- Utezanje kablova nakon dostizanja odgovarajuće čvrstoće (presom)!
- Po dostizanju potrebne sile – kabovi se fiksiraju (kotvama i klinovima!)
- Sistemi za prethodno naprezanje:
  - IMS
  - BBRV
  - CCL
  - Dywidag
  - Fressynet



9



# Naknadno prednaprezanje

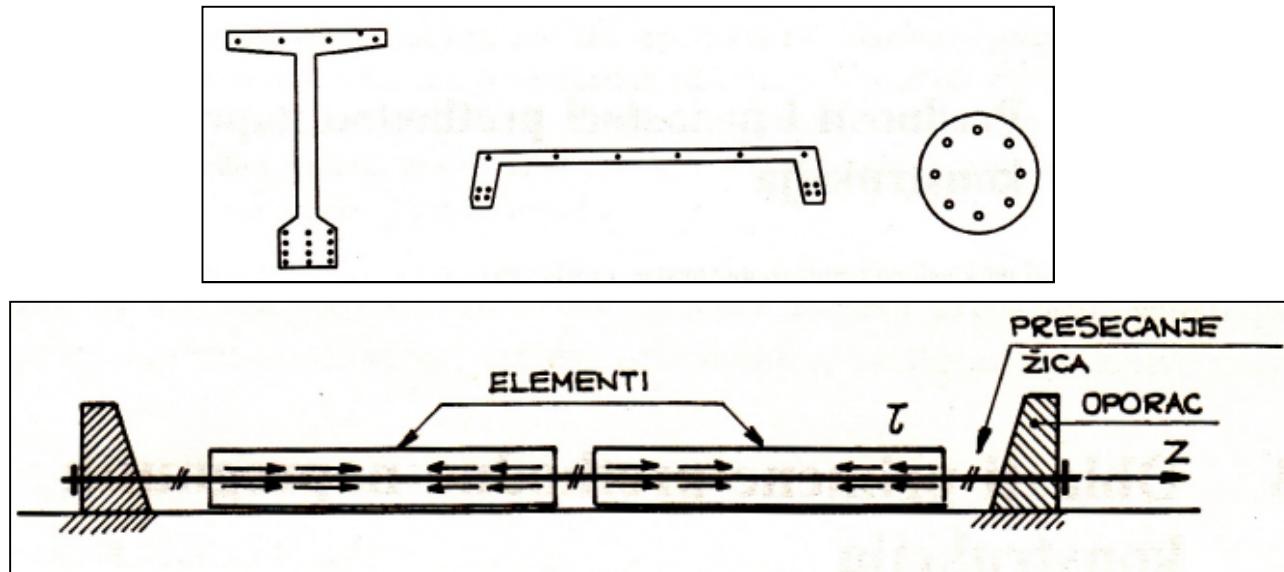
- Sa spojem („bonded“ cable)



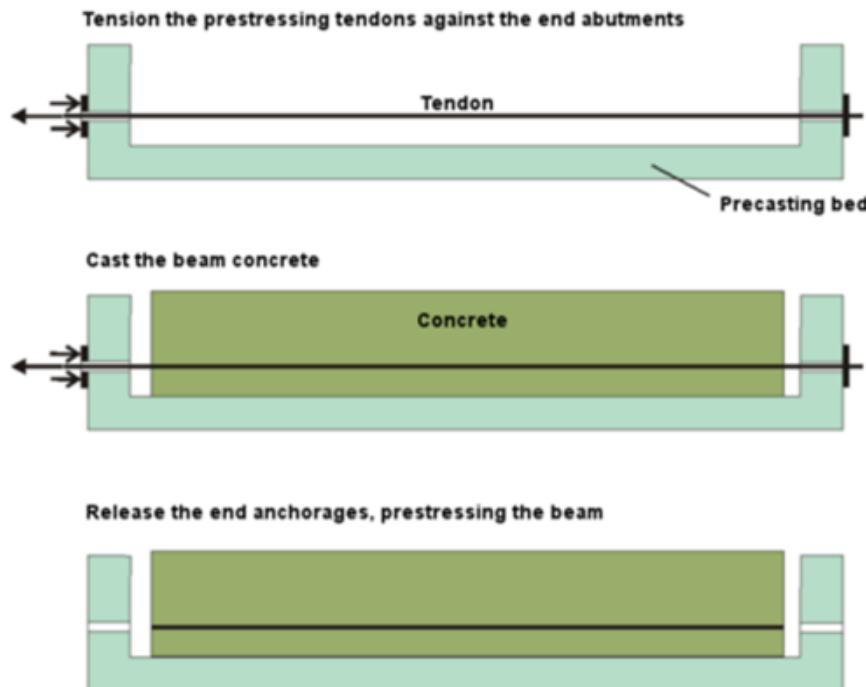
- Bez spoja („unbonded“ cable)

## 2. Načini prethodnog naprezanja

- **Adheziono prethodno naprezanje:**
- Zatezanje žica pre betoniranja!
- Nakon betoniranja i dostizanja potrebne čvrstoće – presecanje žica  
=> unošenje sile prethodnog naprezanja
- Koriste se tanje žice ( $\varnothing 2-3$  mm)
- Rožnjače, korube, stubovi dalekovoda i dr. => prefabrikacija!



# Adhezione prednaprezanje



### 3. Oblast primene, prednosti i nedostaci

- Primena prethodno napregnutih elemenata:
  - montažni elementi međuspratnih konstrukcija
  - konstrukcije velikih raspona, mostogradnja, sportske hale i dr.
  - gradnja objekata koji sprovode ili drže tečnosti (nema prslina)
  - kolovozne ploče, autoputevi, železnički pragovi, stubovi dalekovoda...
- Prednosti prethodno napregnutih konstrukcija:
  - ušteda u betonu do 30%, u čeliku do 70%
  - primena visokovrednih čelika
  - za iste preseke ugibi su značajno manji nego kod klasičnih AB konstr.
  - u slučaju trenutnog preopterećenja i pojave prslina, nakon rasterećenja prsline se zatvarju i nosač vraća u prvobitno stanje
  - zbog manjih težina, lakše izvođenje u montažnom sistemu
- Nedostaci:
  - potrebna preciznost, pažnja i obučena radna snaga

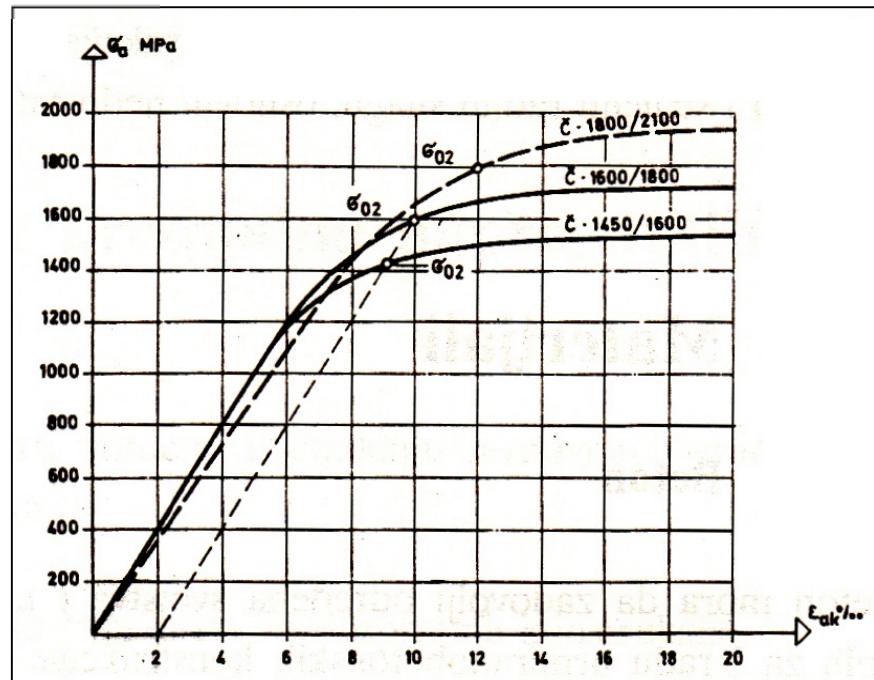
## 4. Materijali

- Beton: minimalno MB30!
- Čelik: visokovredni čelici! Č1450/1600, Č1600/1800, Č1800/2100
- VV čelici neophodni za poništavanje uticaja skupljanja i tečenja betona  
pretp.: vremenska def. betona 1%  
 $\Rightarrow \Delta\sigma_a = \varepsilon_b E_a = 0.001 \times 20000 = 200 \text{ MPa}$

$$\text{RA400/500: } \frac{200}{400} = 83\%$$

$$\text{Č1600/1800: } \frac{200}{1350} = 15\%$$

$$\boxed{\sigma_{a,dop} = \min \left\{ \begin{array}{l} 0.87 \sigma_{0.2} \\ 0.75 f_{ak} \end{array} \right\}}$$



## 5. Gubici sile prethodnog naprezanja

- Neposredno nakon prednaprezanja – početna sila  $N_0$
- U toku vremena dolazi do gubitaka – 15-25% početne sile  $N_0$
- Preostala sila ( $t \rightarrow \infty$ ) – trajna sila  $N_\infty$
- Gubici sile prednaprezanja usled:
  - Trenja kablova
  - Skupljanja i tečenja betona
  - Elastičnih deformacija betona
  - Uvlačenja klina
  - Relaksacije čelika

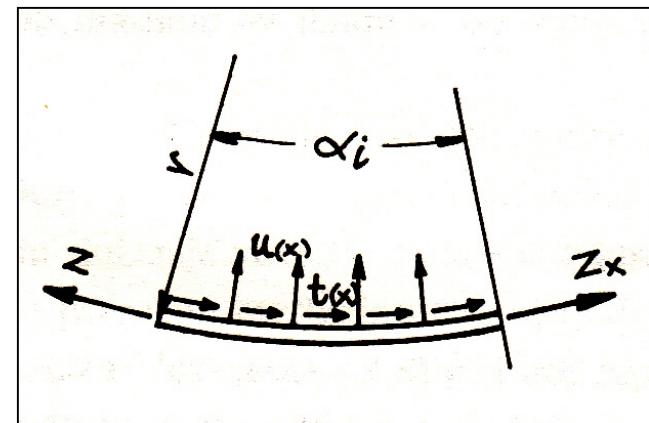
## 5. Gubici sile prethodnog naprezanja

- Gubici usled trenja kablova:
- U trenutku utezanja krivolinijski kabl teži da se ispravi  
=> trenje o ivice zaštitne cevi!
- Čak i kod “teorijski” pravih kablova zbog načina montaže postoji trenje pri utezaju!
- Pad sile, na dužini  $x$  od mesta utezanja:  $\Delta Z_x = Z(1 - e^{-kx})$
- U slučaju krivolinijskih kablova postoji efekat skretanja kabla
- Dodatni član u izrazu:  $Z_x = Ze^{-\mu \sum \alpha_i}$
- Krajnji izraz za gubitak usled trenja:

$$Z_x = Ze^{-(\mu \sum \alpha_i + kx)}$$

$$\mu \cong 0.25 \text{ 1/rad}$$

$$k \cong 1.5 \times 10^{-3} \text{ 1/m}$$

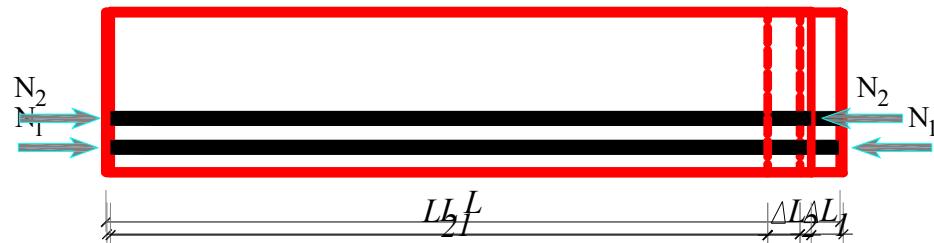


## 5. Gubici sile prethodnog naprezanja

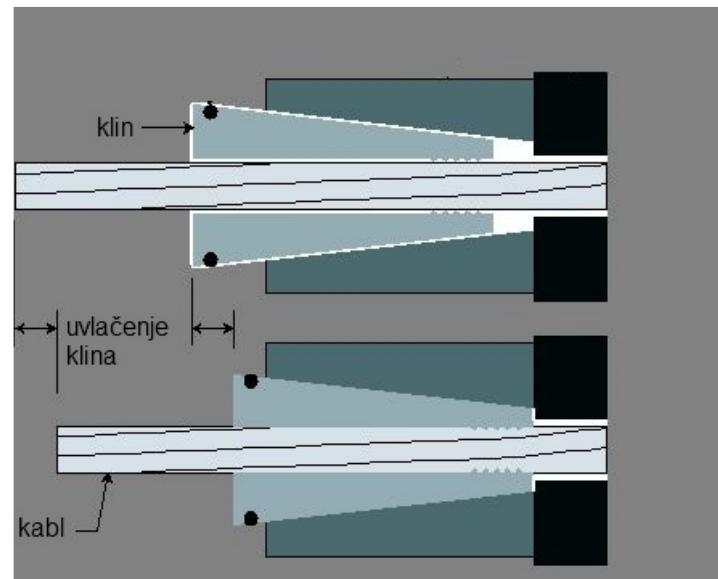
- Gubici usled skupljanja i tečenja betona;
- Komplikovan tačan proračun;
- Ako nema eksperimentalnih podataka => vrednosti iz Pravilnika
- Uticaj veći kod adhezionog prednaprezanja (elementi manjih debljina)
- Kod naknadnog prednaprezanja pad početne sile samo usled skupljanja 3-6%!
- Prva procena – gubici usled ukupnih vremenskih def. – 12-20%

## 5. Gubici sile prethodnog naprezanja

- Gubici usled elastične deformacije betona:
- U slučaju sukcesivnog utezanja dva ili više kablova



- Gubici usled uvlačenja klina:
- Gubici usled relaksacije čelika:
- Pad napona u toku vremena pri konstantnoj deformaciji
- Zavisi od kvaliteta čelika, početnog napona, temperature, vremena proteklog od naprezanja...(gubitak 3-7%)

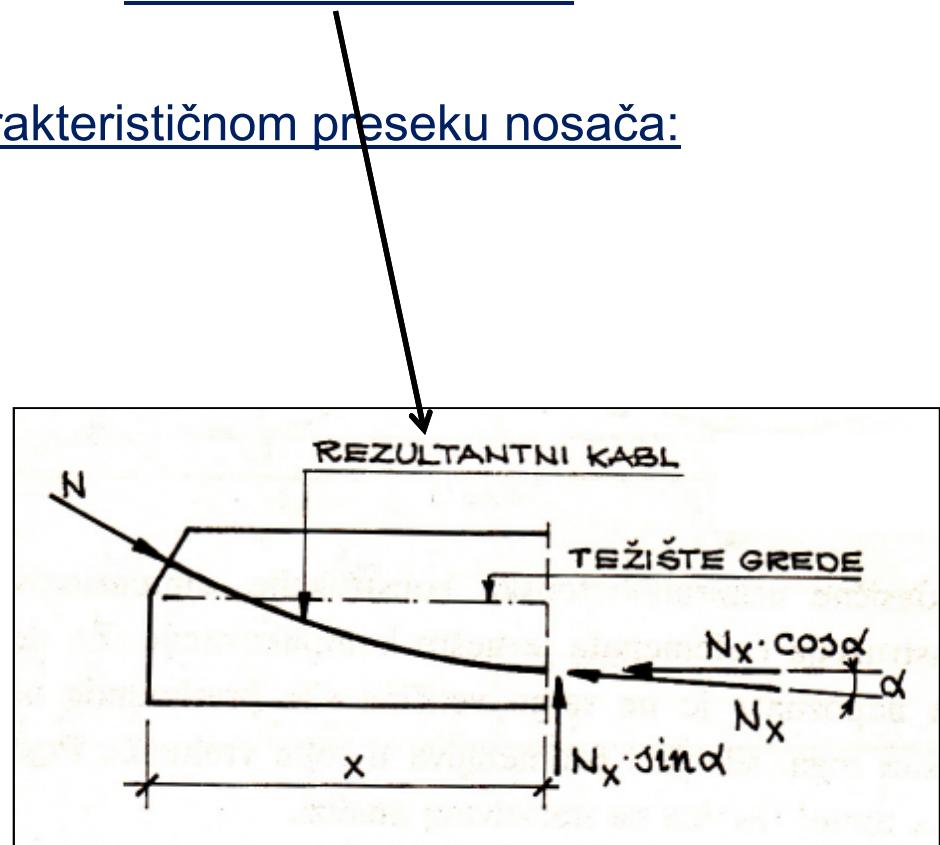


## 6. Dimenzionisanje prednapregnutih elemenata

- Komplikovanije od klasičnih armiranobetonskih konstrukcija:
  - Sila prethodnog naprezanja?
  - Položaj sile prethodnog naprezanja?
  - Promena sile prethodnog naprezanja tokom vremena?  
=> iterativan proračun!
- Prethodno naprezanje:
  - Potpuno – u preseku nema napona zatezanja!
  - Ograničeno – naponi zatezanja manji od dopuštenih!
  - Parcijalno – dozvoljeno prekoračenje dopuštenih naponi zatezanja i pojava prslina!
- Dokaz veličine normalnih i glavnih naponi, koeficijenta sigurnosti od pojave loma i pojave prslina

## 6. Dimenzionisanje prednapregnutih elemenata

- Proračun idealizovanih poprečnih preseka – složeno savijanje
- Proračun sa silom  $N_0$  i  $N_\infty$
- Ako ima više kablova – proračun sa rezultantnim kablom
- Dokaz normalnih naponi u karakterističnom preseku nosača:



## 6. Dimenzionisanje prednapregnutih elemenata

- Dokaz normalnih napona u karakterističnom preseku nosača:

1. Početno stanje ( $t=0$ ) – deluje  $N_0$  i sopstvena težina  $g'$

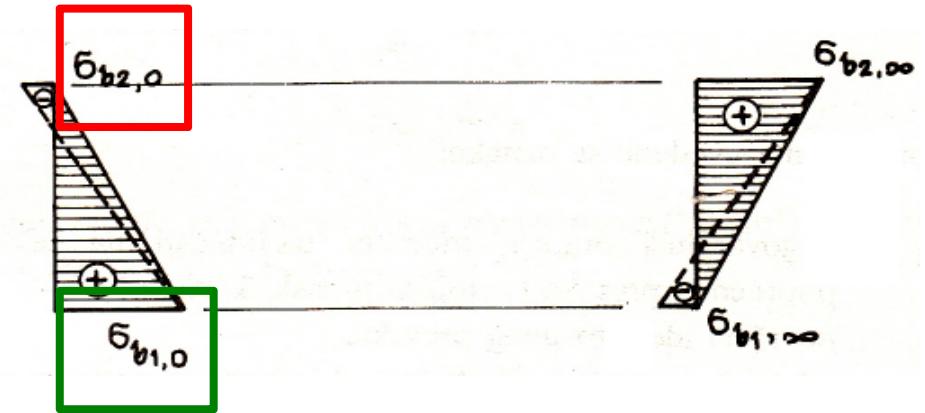
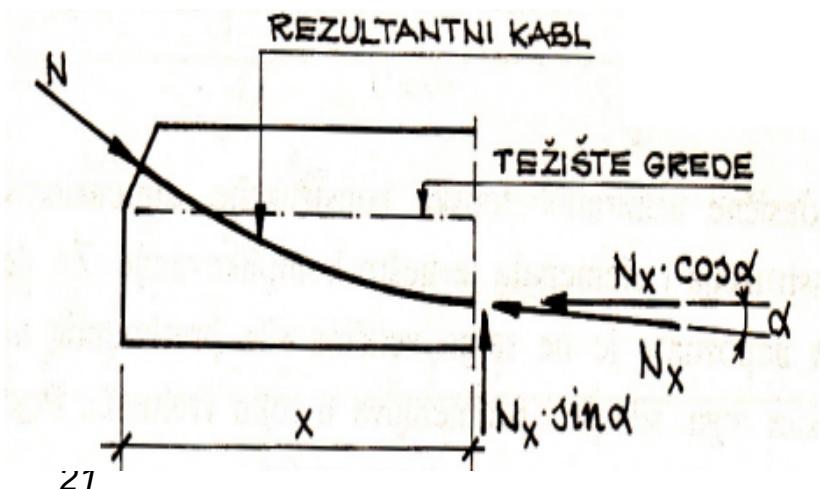
$$M = M_{\min} = M_{g'}; N = N_{\max} = N_0$$

a. Napon pritiska na donjoj ivici mora biti manji od dopuštenog  $\sigma_{b1,0} \leq \sigma_{bd0}$

b. Napon na gornjoj ivici:

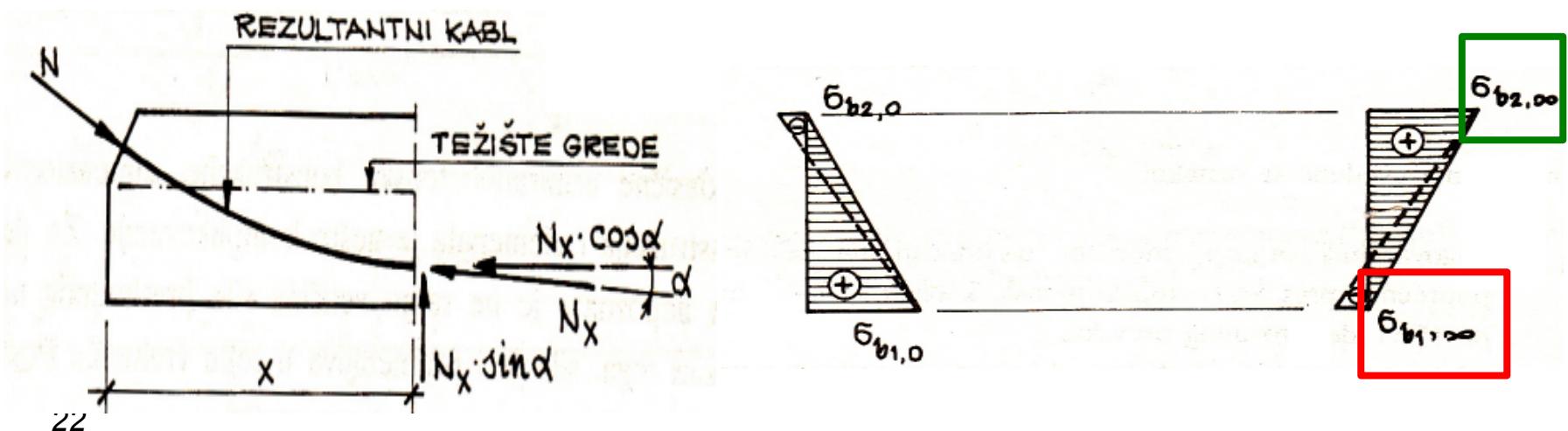
a. Ne sme biti zatezanje – potpuno prednaprezanje  $\sigma_{b2,0} \geq 0$

b. Mora biti manji od dop. nap. zat. – ograničeno prednaprezanje  $\sigma_{b2,0} \leq \sigma_{bzd0}$



## 6. Dimenzionisanje prednapregnutih elemenata

- Dokaz normalnih napona u karakterističnom preseku nosača:
2. Krajnje stanje ( $t = \infty$ ) – deluje  $N_\infty$ , stalno opt. g ( $g' + g''$ ), povremeno opt. p  
 $M = M_{\max} = M_g + M_p$ ;  $N = N_{\min} = N_\infty$
- a. Napon pritiska na gornjoj ivici mora biti manji od dopuštenog  $\sigma_{b2,\infty} \leq \sigma_{bd\infty}$
  - b. Napon na donjoj ivici:
    - a. Ne sme biti zatezanje – potpuno prednaprezanje  $\sigma_{b1,\infty} \geq 0$
    - b. Mora biti manji od dop. nap. zat. – ograničeno prednaprezanje  $\sigma_{b1,\infty} \leq \sigma_{bd\infty}$



## 6. Dimenzionisanje prednapregnutih elemenata

- Proračun:
- Posmatra se idealizovani poprečni presek (nema prslina) usvojenih dimenzija
- Polazi se od uslova 2b (npr. za potpuno prednaprezanje  $\sigma_{b1,\infty} \geq 0$ )

$$\frac{N_\infty}{A_i} + \frac{N_\infty e_{ik}}{W_{i1}} - \frac{M_{max}}{W_{i1}} = 0 \quad \Rightarrow \quad N_\infty = \frac{M_{max}}{e_{ik} + \frac{W_{i1}}{A_i}} = \frac{M_{max}}{e_{ik} + k_{i2}}$$

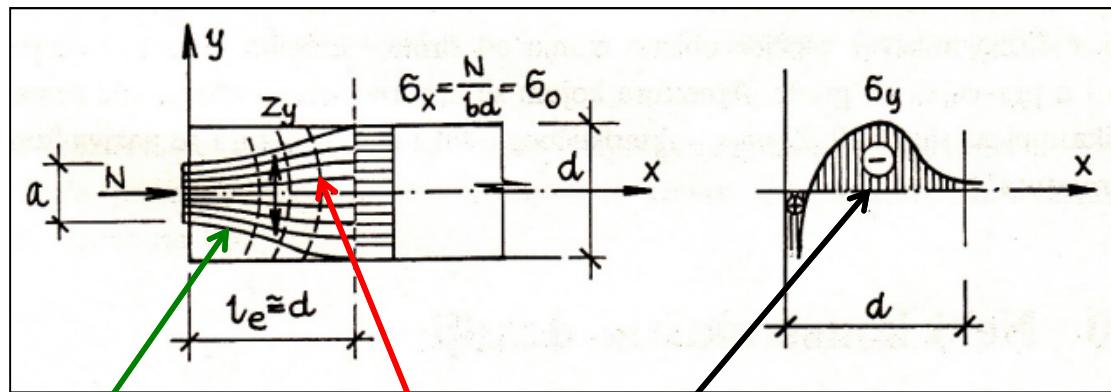
- Nakon određivanja  $N_\infty$  sprovode se ostale naponske kontrole
- U području oslonaca i na mestima velikih intenziteta  $T$  sila – kontrola glavnih naponova zatezanja

$$\sigma_2 = \frac{\sigma_x}{2} - \sqrt{\frac{\sigma_x^2}{4} + \tau^2} \quad (\tau = \frac{T S(y)}{I b(y)})$$

- Ako je glavni napon zatezanja prekoračen – osiguranje sa GA ili RA!

## 7. Oblikovanje detalja

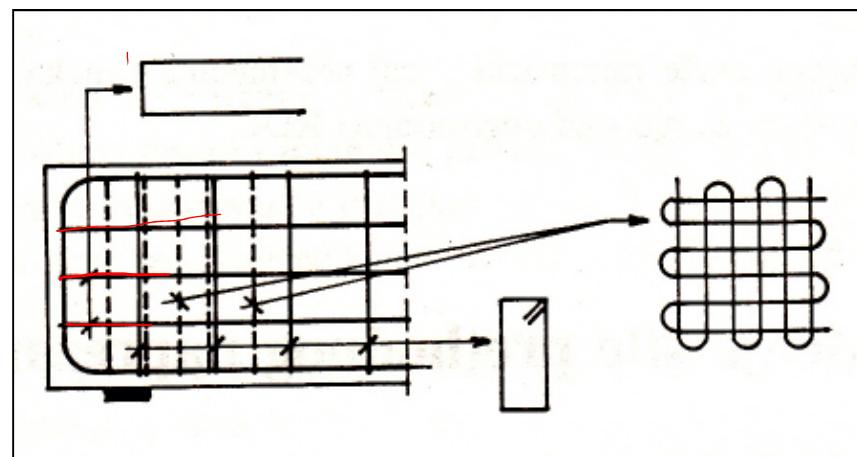
- Uvođenje sile prethodnog naprezanja:
- Unošenje velike sile pritiska!



*pritisak*

*zatezanje*

- Integracijom napona zatezanja  
=> sila cepanja  $Z \approx 0.3N\left(1 - \frac{a}{d}\right)$
- Armiranje na dužini  $l_e \cong d$ :



## 7. Oblikovanje detalja

- Ostali detalji:
- Radi duktilnosti – min količina “meke” armature (GA ili RA),  $40-60\text{kg/m}^3$
- Voditi računa o vođenju kablova duž nosača! (zaštitni slojevi, radijusa krivina, međusobni razmaci)
- Zbog velikih napona pritisaka izbegavati nagle promene debljine elementa (izvoditi vute)

