

DOPRAVO PROJEKT BRATISLAVA

STATICKÝ VÝPOČET

Zák. číslo : 3532-07
Stavba : Prenostenie Devínskej cesty
Karlova Ves - Dlhé diely
Objekt : Rempový most

DOMÁCA

HIP : Ing. Opluštil
ZOP : Ing. Opluštil
Vypracoval : Ing. Opluštil

Časť : D 202-00
Príl. č. : 15
Arch. č. : 2034
Súpr. :

0

V Bratislave, júl 1987



2076

PRŮMĚŠLENIC DEVIŇSKÉJ CESTY
OBJEKT 202-00 "RAMPOVÝ MOST"

TECHNICKÁ SPRÁVA KU STATICKÉMU VÝPOČTU

Investor: VHM B Bratislava
Vyšší dozoratel: Staniag K. Bratislava
Spracovateľ: Dopravný projekt, Bratislava, Studijné 2200

Úvodom: Ako už bolo uvedené v technickej správe ku objektu 201-00 pomenovanie Devínskej cesty pozostáva z objektov 201-00 "ploteň" "Prenosenie Devínskej cesty" a pumpyového mostu objekt 202-00. Tento statický výpočet má objekt 202-00. Komplikácie zo zložením obidvoch objektov sú popísané v technickej správe ku statickému výpočtu objektu 201-00. Takisto tento mostový objekt bol v rámci ÚP zložený na piliach typu delový guano zložený - podobne ako u objektu 201-00 na podzemnej stene vykoná ako projekčné také i stavbu Hydrotar n.p. Bratislava.

Popis objektu: Rampový most pozostáva z obojstranných konzol zabetónovaných do priebežnej steny hr. 1,70m - podoštvie konzoly, on rázovej dĺžky 2,80m a 3,40m, a sledujú mostový objekt 201-00. Konzoly sú nerovnako namáhané na jednej strane ohybom, obdĺžnikom zo z'bradlím na druhej strane guddialovou pílou a priebežnou žlabom. Konzoly majú rozmery hrúbky od 44cm do 80cm v mieste zabetónovania.

Konzoly, stojiny a zhladové pažky do
ktorej je stojina zabetónovaná so železobetónom
zu. B 220.

zariadenie puzového mostu ako už bolo v
uvode uvedené sa vykoná na podzemných
stenách, a projektom dokumentáciou spracováva
Hydrotas k.c. Bratislava.

Kelová dĺžka puzového mostu je 68,28 m
a premenlivou výškou dĺžkou od 4,8 m do 1,66 m.

Posudok o zhladovej časti. č. 11/87 spracoval na objednávku
investora, Stavopojib Bratislava, III. stredisko
Galkazhovej číslo S-86888/532.

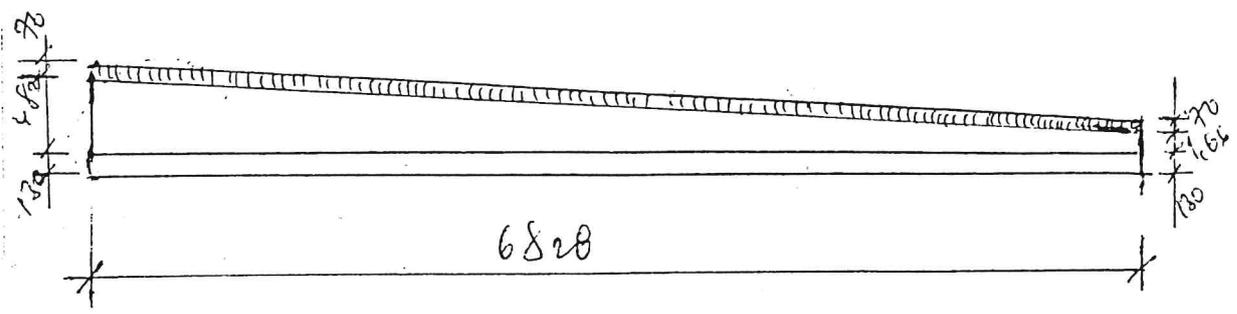
Podmienky statika

- dodržanie všetkých noriem a ustanovení,
- pitomnosť AD Hydrotasom pri budovaní
podzemných stien
- kontrola puzového a výškové oádencia puz-
ového mostu
- provedenie súsovia betónu podľa ČSN

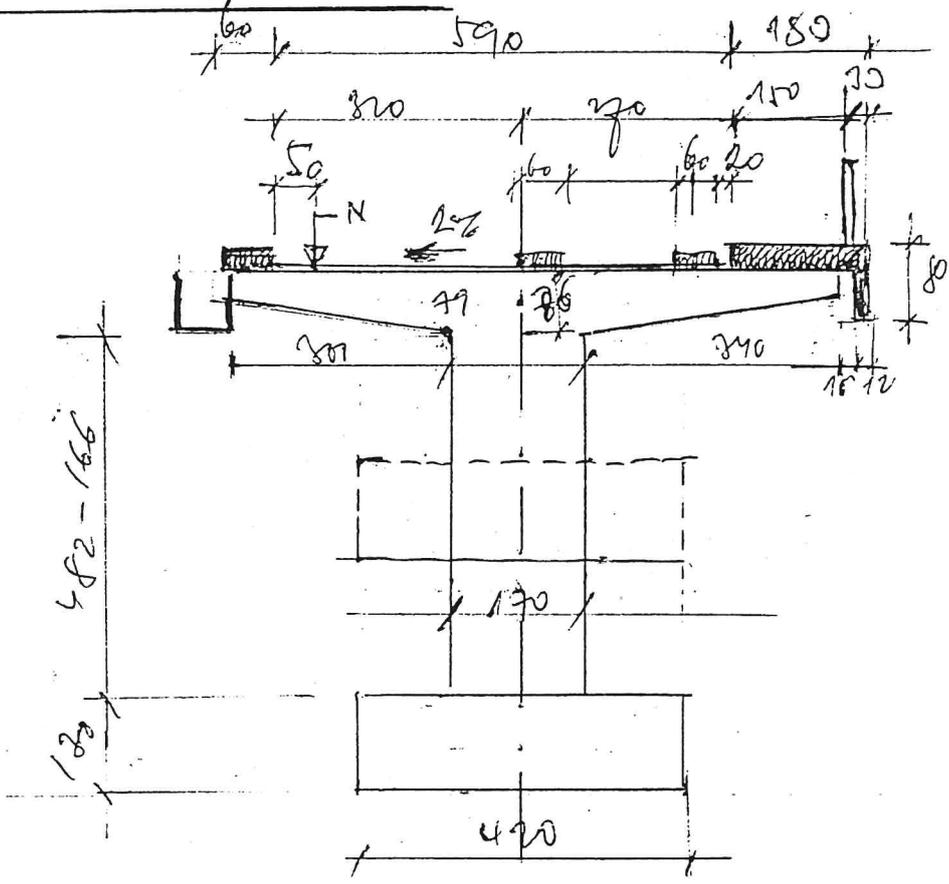
Uvodné ustanovenie stat. výpočtu

- tento výpočet obsahuje dimenzovanie kon-
zolych dosiek, železobetónovej stojiny a zhlad-
pažky.
- kategorizačná trieda "B"
- stavobné materiály: B 220, konzoly, stojiny, pažky
výškový: C-10 A 25

POZDĚLNÝ ŘEZ RÁMPOVÉHO MOSTU
1:500



PRŮČNÝ ŘEZ 1:100



Výpočet celkové váhy rámpového mostu:

vozovka	$1,90 \times 68,28 \times 0,08 \times 1,2$	=	38,70 t _p
šrovnice	$1,83 \times 0,25 \times 2,2 \times 68,28$	=	71,80 t _p
	$0,60 \times 0,25 \times 2,2 \times 68,28$	=	23,50 t _p
zlat	$0,15 \times 68,28$	=	10,20 t _p

$$\begin{aligned}
 & 4 \text{ omi } \text{ant} (0,4 + 0,26)^{\frac{1}{2}} \times 2,5 \times 2,0 \times 68,28 = 258,60 \text{ Rp} \\
 & 0,70 \times 1,70 \times 2,5 \times 68,28 = 203,40 \text{ Rp} \\
 & (0,79 + 0,4)^{\frac{1}{2}} \times 2,5 \times 2,4 \times 68,28 = 301,80 \text{ Rp} \\
 & (4,82 + 1,66)^{\frac{1}{2}} \times 0,7 \times 2,5 \times 68,28 = 387,20 \text{ Rp} \\
 & 4,20 \times 1,20 \times 68,28 \times 2,5 = 932,00 \text{ Rp}
 \end{aligned}$$

penjalinan pada jalur perantara

$$\begin{aligned}
 & 1,5 \times 2,5 \times 1,8 \times 68,28 = 460,70 \text{ Rp} \\
 & \text{biaya pamp. mostu celhom} = 2684,90 \text{ Rp}
 \end{aligned}$$

$$\frac{2684,90 \text{ Rp}}{68,28} = 39,4 \text{ Rp/m}$$

Chordulistiwa konjola - st. ke g. t. g. p. m. e.

Moment

$$\begin{aligned}
 0,80 \times 0,12 \times 1,2 \times 1,00 &= 0,22 \text{ Rp} \times [3,40 + 0,16 + 0,08] = 0,80 \text{ Rp} \\
 0,25 \times (1,80 - 0,12) \times 2,2 \times 1,0 &= 0,98 \text{ Rp} \times \left(\frac{1,80 + 0,12}{2} + 1,80 \right) = 2,65 \text{ Rp} \\
 0,08 \times 1,20 \times 1,0 \times 1,85 &= 0,18 \text{ Rp} \times 1,85/2 = 0,17 \text{ Rp} \\
 3,40 \times 0,04 \times 1,0 \times 2,20 &= 3,21 \text{ Rp} \times 3,40/2 = 5,46 \text{ Rp} \\
 \frac{1}{2} \times 3,4 \times (0,79 - 0,4) \times 2,2 \times 1,0 &= 1,49 \text{ Rp} \times \frac{1}{2} \times 3,40 = 1,68 \text{ Rp} \\
 \text{st. g. p. m. e.} &= 0,17 \text{ Rp} \times 2,25 = 0,37 \text{ Rp} \\
 & \underline{6,25 \text{ Rp}} \qquad \underline{11,30 \text{ Rp}}
 \end{aligned}$$

Momeni na oz.

- mahodila

$$\begin{aligned}
 0,20 \times 1,85 \times 1,0 &= 0,37 \text{ Rp} \times 1,85/2 = 0,34 \text{ Rp} \\
 \text{koliso } \sigma &= 5,00 \text{ Rp} \times (1,85 - 0,15) = 6,75 \text{ Rp} \\
 \text{Momeni na chordul} &= 1,5 \times 0,40 \times 1,0 = 0,60 \text{ Rp} \times (0,75 + 1,85) = 1,56 \text{ Rp} \\
 & \underline{8,65 \text{ Rp}} \\
 \text{dip. s. d. i. t. l.} &= 1,4 \times 8,65 = 12,11 \text{ Rp}
 \end{aligned}$$

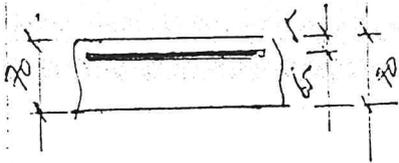
modul 0,58 CSH 726203

$$\begin{aligned}
 7,0 \text{ Rp (bez dynamického sici nitela)} &\times (1,5 - 0,125) + 1,85 = 16,13 \text{ Rp} \\
 \text{Momeni na chordul ako hax} &= 1,56 \text{ Rp}
 \end{aligned}$$

$$(17,69) \rightarrow 12,11 \rightarrow$$

posthodiye

$$\underline{\underline{17,69 \text{ Rp}}}$$



5

$$M_{\text{max}} = 11,33 + 17,69 = 29,02 \text{ Np/cm}$$

$$F_a = \frac{0,25 \times 70 \times 100}{100} = 17,5 \text{ cm}^2$$

$$\text{maksimum } 7\phi 22/m' = F_a = 26,61 \text{ cm}^2$$

$$\mu = \frac{100 \times u \times F_a}{b \times h} = \frac{100 \times 15 \times 26,61}{100 \times 65} = 6,14/15 = 40\%$$

$$d_a = 5,5$$

$$d_b = 13,27$$

$$\mu = 0,902$$

$$0,902 \times 6,14 = 5,53 \text{ cm}$$

$$\sigma_a = \frac{100 \times u \times M}{d_a \times b \times h^2} = \frac{100 \times 15 \times 2902000}{5,5 \times 100 \times 65^2} = 186,6 \text{ kg/cm}^2 < d_{n1}$$

$$\sigma_b = \frac{100 \times M}{d_b \times b \times h^2} = \frac{100 \times 2902000}{13,27 \times 100 \times 65^2} = 52,4 \text{ kg/cm}^2 < \frac{d_{n1}}{B250}$$

N = 6,14 Np
5,00 Np
6,60 Np
11,85 Np

$$\sigma_{\text{u}} = \frac{11850}{48,6 \times 100} = 2,02 \text{ kg/cm}^2 < d_{n1} \text{ B250}$$

Pemisahan kawat

glas	=	0,15 Np	x 3,40	=	0,51 Np/cm	
pisiran' daku	0,6 x 0,25 x 0,6 x 2,0	=	0,24 Np	x 2,80	=	0,68 Np/cm
bojoraku	2,25 x 0,08 x 1,2 x 1,0	=	0,28 Np	x 2,25/2	=	0,27 Np/cm
dokan	0,25 x 0,10 x 2,2 x 1,0	=	1,25 Np	x 1,50	=	2,59 Np/cm
	1/20,15 x 3,9 x 2,0 x 1,0	=	1,76 Np	x 1/2 Jov	=	1,76 Np/cm
			4,08 Np			5,76 Np/cm

kerubuk!

$$0,4 \times 2,25 \times 1,0 = 0,9 \text{ Np} \times 2,25/2 = 1,01 \text{ Np/cm}$$

$$5,0 \text{ Np} \times (2,25 - 1,5) = 9,25 \text{ Np/cm}$$

$$10,25 \text{ Np}$$

Max M = 1,76 + 10,25 = 12,01 Np/cm < 29,0 Np/cm
obidoe kawat diarenggen rombo

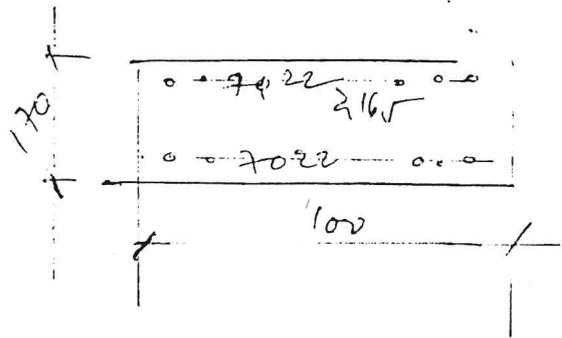
VLIVEN BOUVANIE STENY ZAMPOVEHO ROSTU

dimenzovanie na dostavky železa

6

zatlazenie stah:

- Konzoly chodnika 6,25 Np
- Konzoly nikomaz 4,08 Np
- stena 1,70x4,00x100 11,64 Np
- spolu 25,97 Np



zatlazenie ukladite:

- kozala - - - 20, Np
- komonem 0,12x1,70x10 1,18 Np
- komonem ch. 0,12x1,70x10 0,60 Np
- spolu 21,78 Np

$$\rho = \frac{1 + \frac{0,25}{1 + 0,25} + \frac{0,15}{1,2 \times 25,97}}{\frac{1,2 \times 25,97}{1,25}} =$$

$$\rho = 1,49$$

$$\Sigma N = 25,97 + 21,78 = 70,75 \text{ Np}$$

$$F_a = \frac{0,25 \times 170 \times 100}{100} =$$

$$F_a = 42,5 \text{ cm}^2$$

$$F_a = 14 \phi 2 = 53,2 \text{ cm}^2$$

$$F_c = F_b + \mu F_a = 170 \times 100 + 15 \times 53,2 = 17798 \text{ cm}^2$$

$$W_i = \frac{1}{12} b h^3 + \mu F_a \left(\frac{b}{2} - a \right)^2 = \frac{1}{12} 170 \times 100^3 + 15 \times 53,2 \times \left(\frac{100}{2} - 5 \right)^2 = 14485807 \text{ cm}^4$$

$$i = \sqrt{\frac{W_i}{F_c}} = \sqrt{\frac{14485807}{17798}} = 28,53 \text{ cm}$$

$$\sigma = \frac{N}{F_c} = \frac{70780}{17798} = 3,98 \text{ kg/cm}^2 < 50,10 \text{ kg/cm}^2 \text{ B } 250$$

$$e = \frac{1}{\sigma} \frac{M}{i} = \frac{1}{10} \times \frac{800}{28,53} = 0,28$$

$$\sigma_a = \mu \sigma_b = 15 \times 3,98 = 59,7 \text{ kg/cm}^2$$

do steny (na oside min. vytlaz) 2x 22 (na vstavke porochok)

vyhladenie (na vstavke)