


Změna č.	Text změny – odůvodnění	Datum	Podpis

A

Vypracoval: <b>ING.LUDĚK OBERHOFNER</b> podpis:	Zodp. projektant: <b>ING.LUDĚK OBERHOFNER</b> podpis:	HIP:  podpis:	Techn. kontrola: <b>ING.JAN PROCHÁZKA</b> podpis:	Zhotovitel:  <b>PONTIKA s.r.o.</b> IČO 26342669 Sportovní 4 360 09 Karlovy Vary tel. 353 228 240 pontika@pontika.cz
Obec: OSTROV		Kraj: KARLOVARSKÝ		
Objednatel PD: Město Ostrov, Jáchymovská 1, 36301				
Zakázka: <div style="text-align: center;"> <b>Ostrov - Dolní Žďár</b>  <b>Rekonstrukce mostu ev.č. 03 přes Jáchymovský potok</b> </div>				Č. zakázky: 2022-06 Datum: 9/2022 Formát: Měřítka: Stupeň PD: DSP/PDPS
Název přílohy: <div style="text-align: center;"> <b>STATICKÝ VÝPOČET</b> </div>				Číslo přílohy: <b>D.19</b> Souprava:

## 1. Identifikační údaje mostu

- 1.1. Stavba: Rekonstrukce mostu ev.č.03 přes Jáchymovský potok v Dolním Žďáru
- 1.2. Název mostu: Ev.č. 03 Most přes Jáchymovský potok v Dolním Žďáru
- 1.3. Katastrální obec: Dolní Žďár u Ostrova  
Obec: Ostrov
- 1.4. Kraj: Karlovarský
- 1.5. Objednatel, stavebník: Město Ostrov, Jáchymovská 1, 363 01 Ostrov
- 1.6. Uvažovaný správce: Město Ostrov, Jáchymovská 1, 363 01 Ostrov
- 1.7. Projektant: PONTIKA s.r.o., Sportovní 4, 360 09 Karlovy Vary  
tel. 353 228 240, e-mail: [oberhofner@pontika.cz](mailto:oberhofner@pontika.cz)  
zodpovědný projektant: Ing.Luděk Oberhofner,  
číslo autorizace 0300923
- 1.8. Pozemní komunikace: místní komunikace
- 1.9. Přemost. překážka: Jáchymovský potok, ř.km 2,145
- 1.10 Úhel křížení: 90°

## 2. Popis konstrukce mostu (stav po rekonstrukci)

### 2.1 Založení

Založení je pravděpodobně plošné, hloubka založení neznámá. Základy jsou nepřístupné.

### 2.2 Spodní stavba

Spodní stavbu tvoří masivní tížné opěry z prostého betonu, úkožné prahy jsou vyztužené. Křídla jsou masivní rovnoběžná.

### 2.3 Nosná konstrukce

Nosná konstrukce je tvořena ŽB deskou konst. tloušťky. Délka přemostění je 5,31m, teoretické rozpětí je 6,00m. Deska je uložena prostřednictvím liniového vrubového kloubu.

### 2.4 Mostní svršek

Izolace NAIP je celoplošná. Vozovka je živičná konstantní tloušťky 90mm. Římsy jsou z betonu C30/37-XF4. Zábradlí je ocelové svařované se svislou výplní.

## 3. Statický výpočet

### 3.1 Zatížení

Pro statické posouzení bylo uvažováno zatížení podle norem [2], [3] v hodnotách:

Zatížení dopravou: model LM1 (dvounáprava + plošné zatížení)

Zatížení chodníku: plošné  $q_{fk}=3,0\text{ kN/m}^2$  (kombinační hodnota).

### 3.2 Materiály do výpočtového modelu

Beton: C30/37

Betonářská výztuž: B500B

### 3.3 Výpočetní model

Konstrukce byla namodelována jako desková konstrukce v programu NEXIS [1].

### 4. Výpočetní pomůcky

[1] Programový systém NEXIS 3.100.15, SCIA CZ, s.r.o., licenční smlouva č. LS91/2003

### 5. Odkazy na použitou literaturu, normy

[2] ČSN EN 1991-1-1 Obecná zatížení

[3] ČSN EN 1991-2 Zatížení mostů silniční dopravou

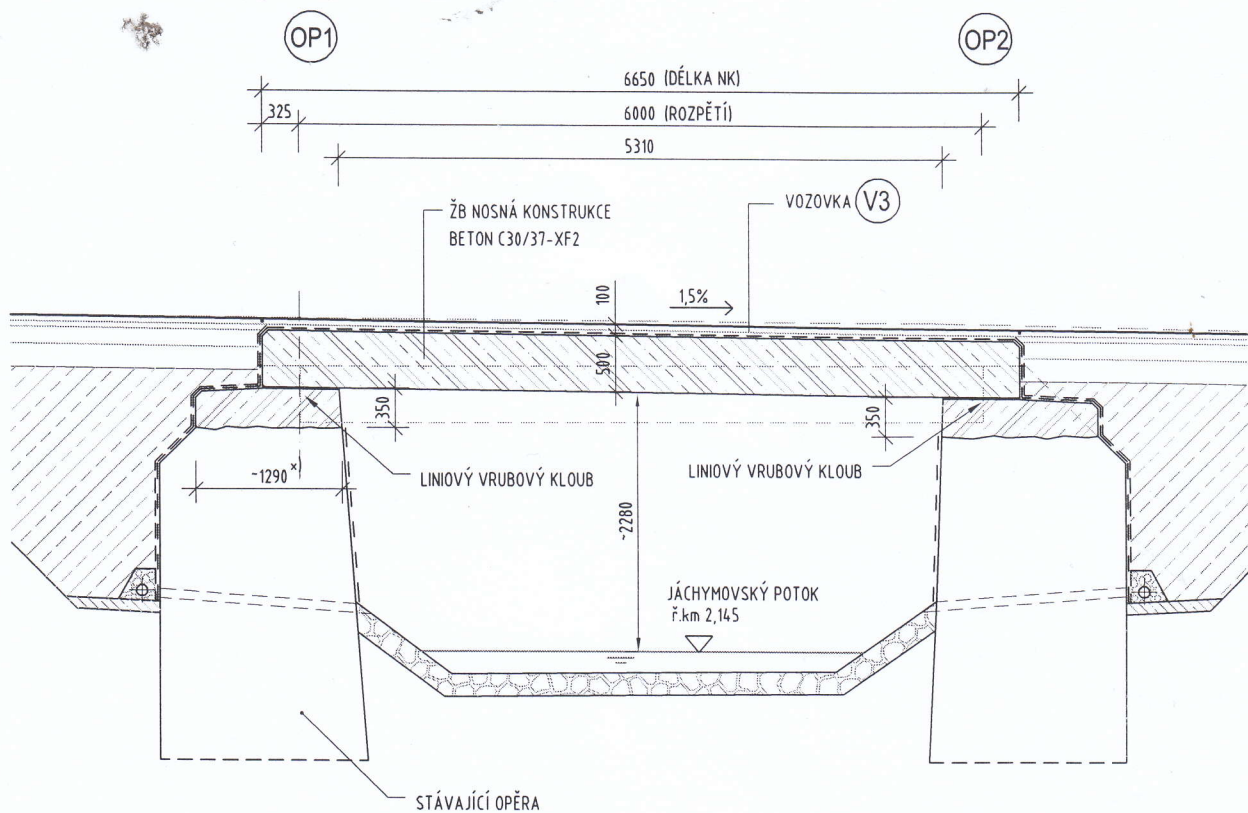
[4] ČSN EN 1990/A1 – Zásady navrhování konstrukcí

Karlovy Vary, 9/2022

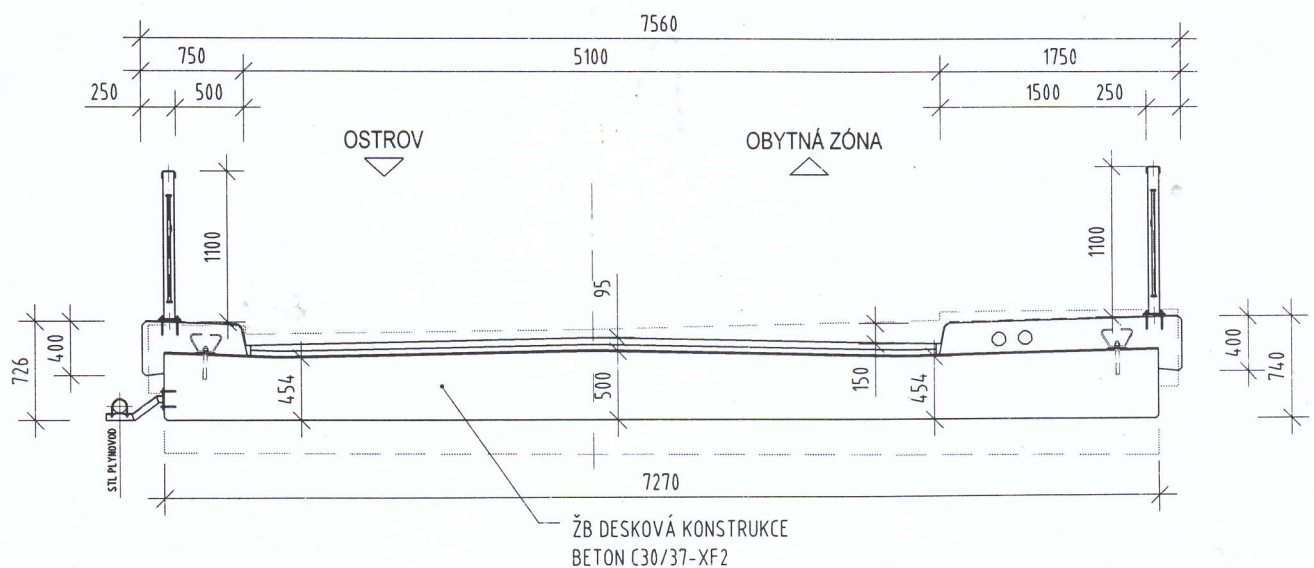
Ing. Luděk Oberhofner



## SCHEMA NOSNÉ KONSTRUKCE



## VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ MOSTEM





ZatíženíOstatní státle

Filma vlevo :  $g_k = 0,191 \cdot 25 = 4,8 \text{ kN/m}$   
na plochu N.K. :

$$g_k = \frac{4,8}{0,6} = 8 \text{ kN/m}^2$$

Filma upravo :  $g_k = 0,424 \cdot 25 = 10,6 \text{ kN/m}$   
na plochu N.K. :

$$g_k = \frac{10,6}{1,6} = 6,63 \text{ kN/m}^2$$

zábradlí :  $g_k = 0,5 \text{ kN/m}$  (odhad)

Vozovka + izolace :  $g_k = 22 \cdot 0,095 = 2,1 \text{ kN/m}^2$   
(H. 0,095m)



# Zatížení mostu dopravou (ČSN EN 1991-2)

Obrází model zatížení 1 (LM 1)

LM 1 :

- dvouúprava  $\alpha_Q \cdot Q_k$
- rovnoměrné zatížení  $\alpha_Q \cdot q_k$

Hodnoty regulačních součinitelů  $\alpha$  pro skupinu PK 2 (obslužba MK) a 1 zatěžovací pruh ( $s = 3,0\text{ m}$ ):

$$\alpha_{Q1} = 0,8 \quad \alpha_{q1} = 0,45 \quad \alpha_{qt} = 1,6$$

$$Q_{1k} = 300 \text{ kN}$$

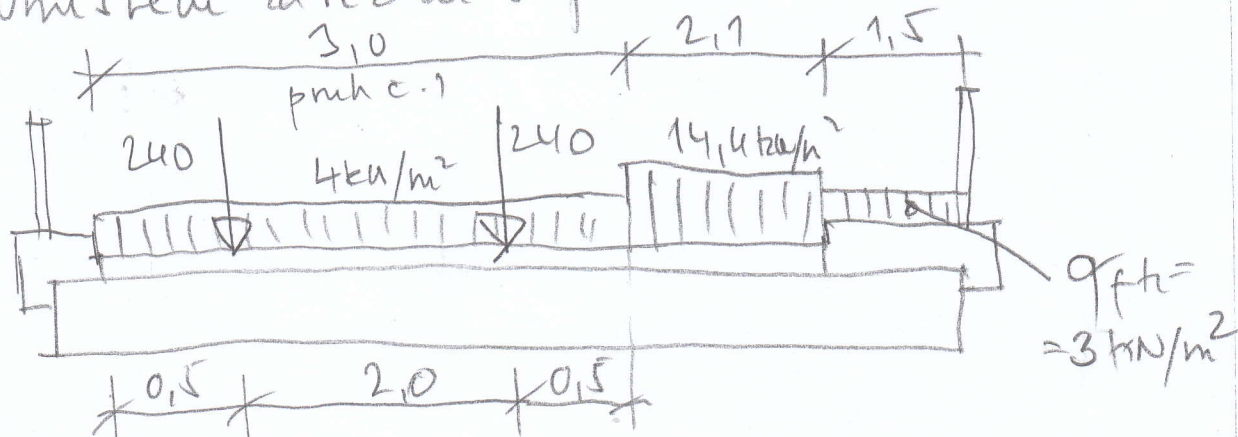
$$q_{1k} = q_{rk} = 9 \text{ kN/m}^2$$

$$\alpha_{Q1} \cdot Q_k = 0,8 \cdot 300 = 240 \text{ kN (1 úprava)}$$

$$\alpha_{q1} \cdot q_{1k} = 0,45 \cdot 9 = 4 \text{ kN/m}^2$$

$$\alpha_{qr} \cdot q_{rk} = 1,6 \cdot 9 = 14,4 \text{ kN/m}^2$$

Umístění zatížení v příčném směru:



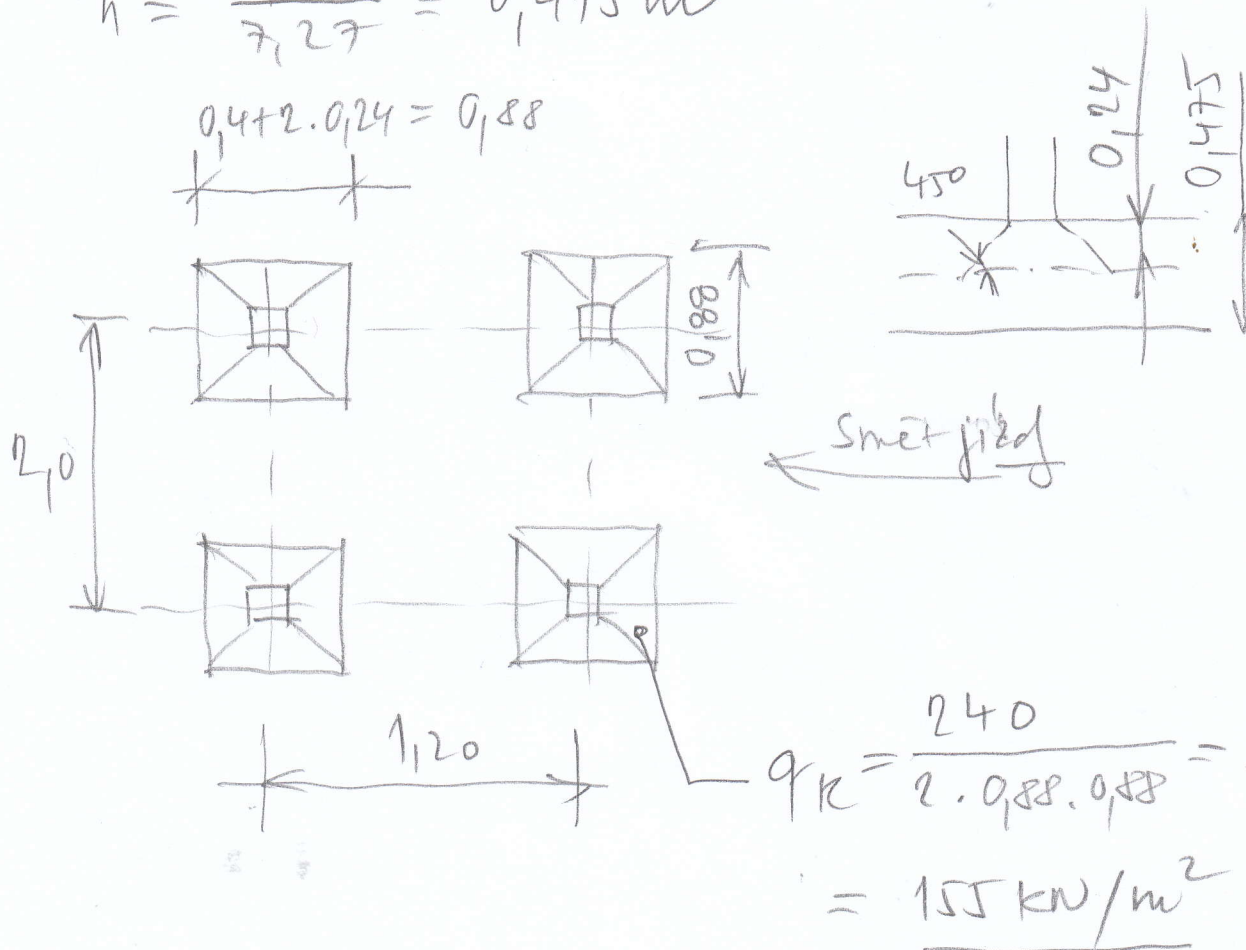


## Roznos zatížení LII

střední (srovnaná) tloušťka desky:

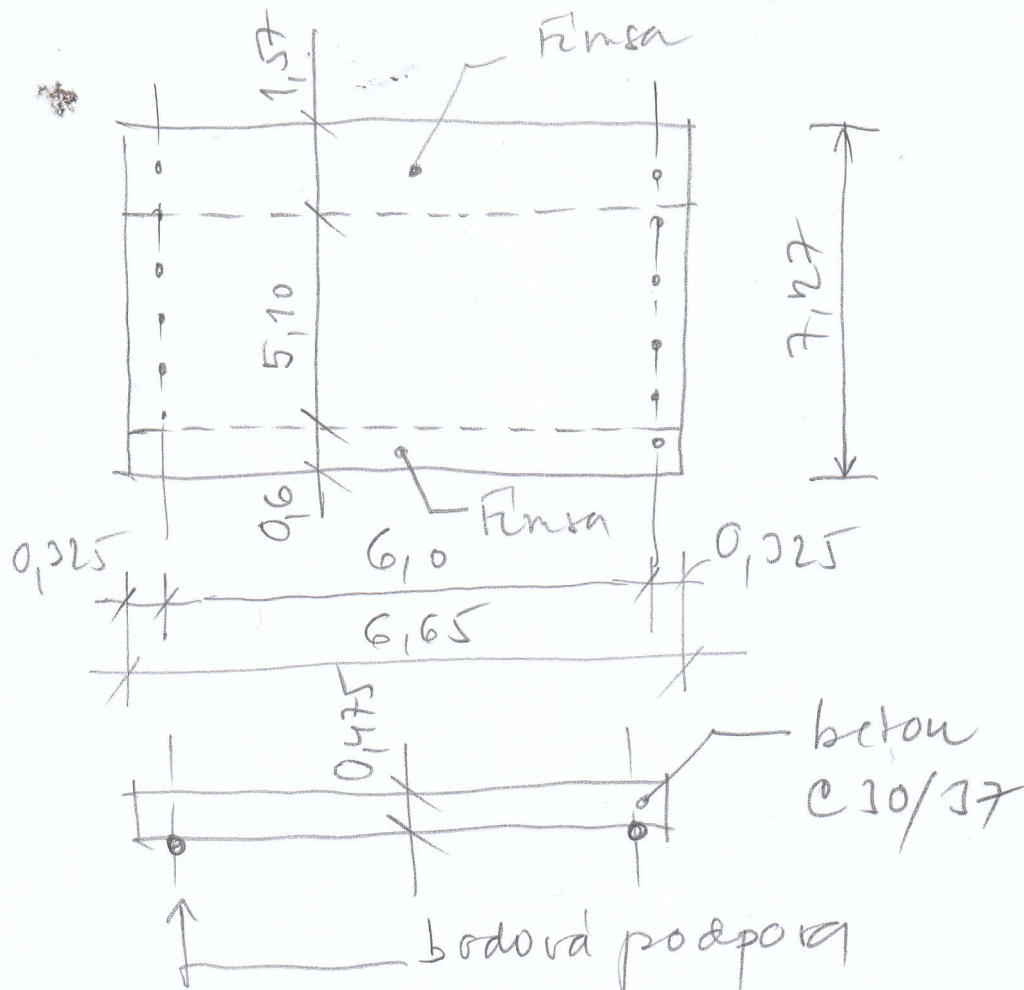
$$h = \frac{3,46}{7,27} = 0,475 \text{ m}$$

$$0,4 + 2 \cdot 0,24 = 0,88$$





# Model konstrukce



(liniová podpora nahrazena bodovými podpořami)

parametry podpory:

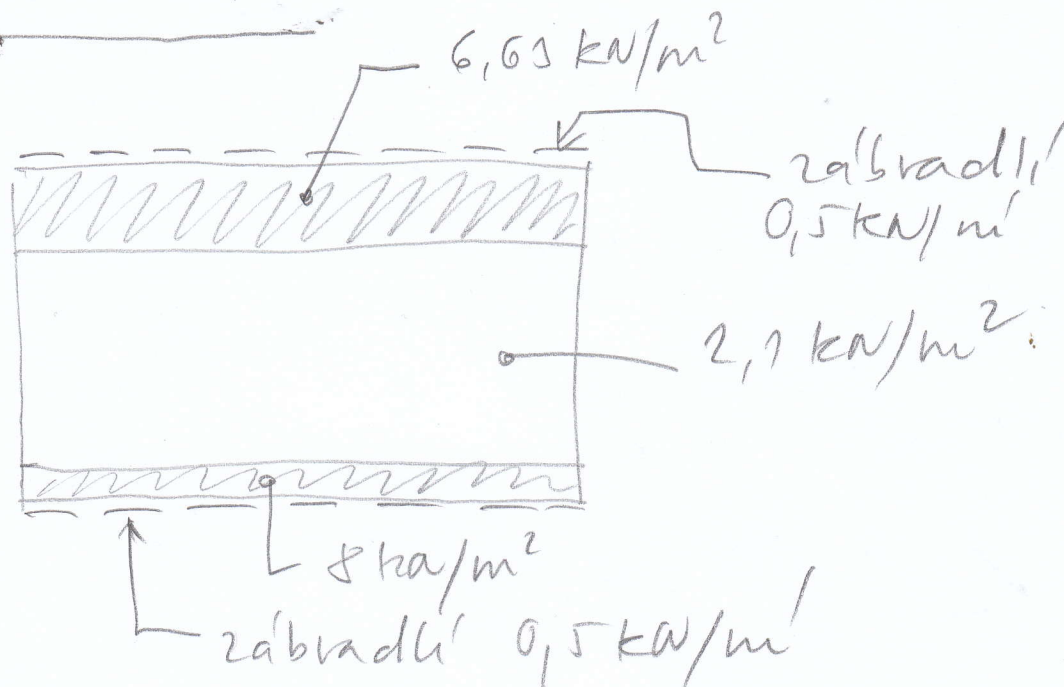
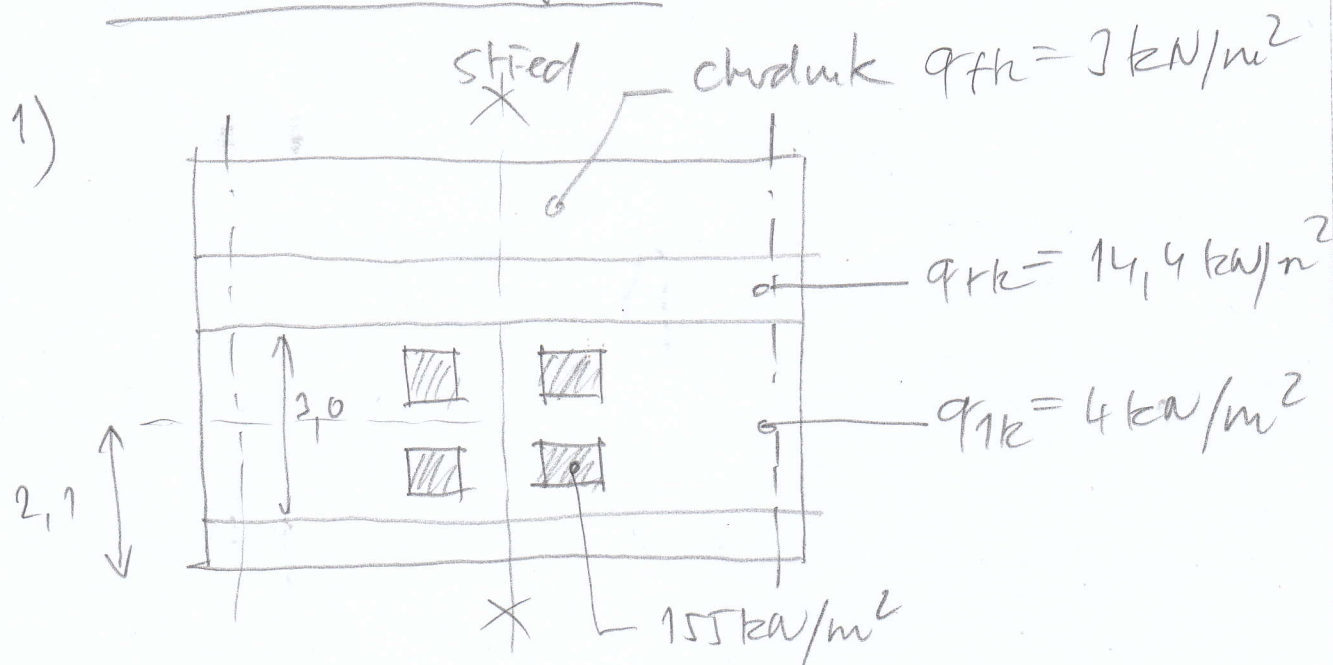
$$k_x = k_y = 40 \text{ MN/m}$$

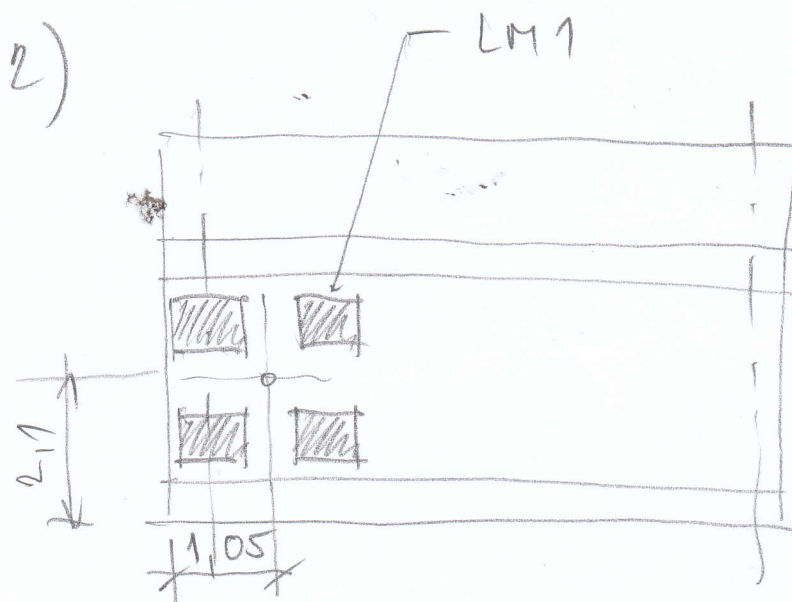
$$k_{rx} = 2 \text{ MN/rad} = k_{rz}$$

$$k_{ry} = 1 \text{ MN/rad}$$

$$k_z = \infty \text{ (tuhá podpora)}$$



Zatížení - modelOstatní stěleNahodile -  $q+1q$ 



toonomerue' juho v případi 1)



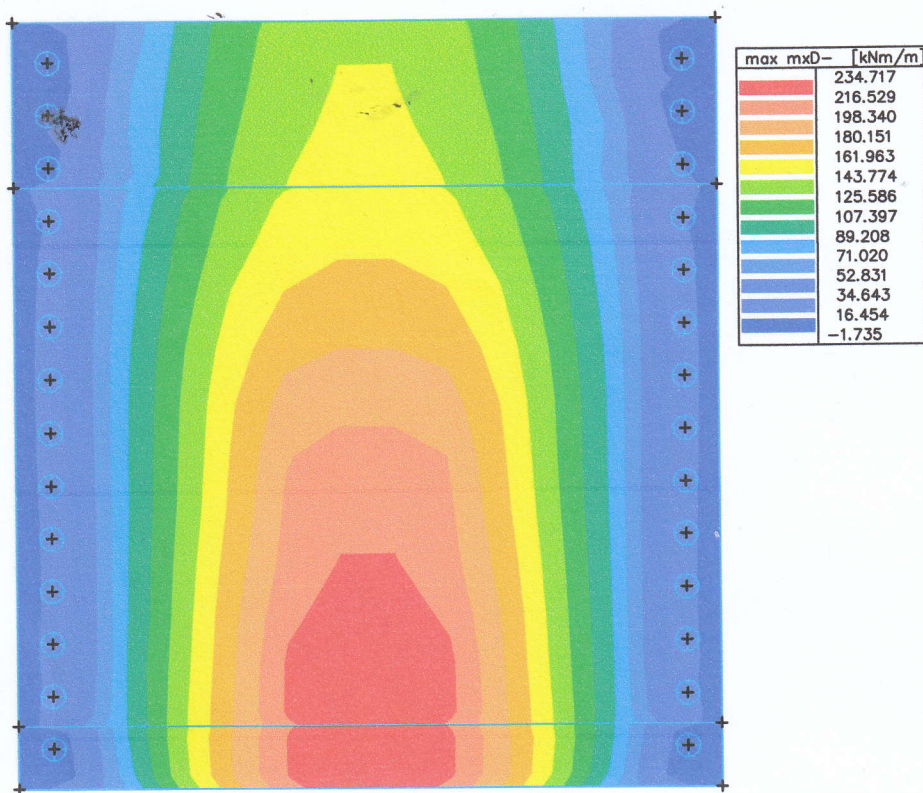
## Geometric model



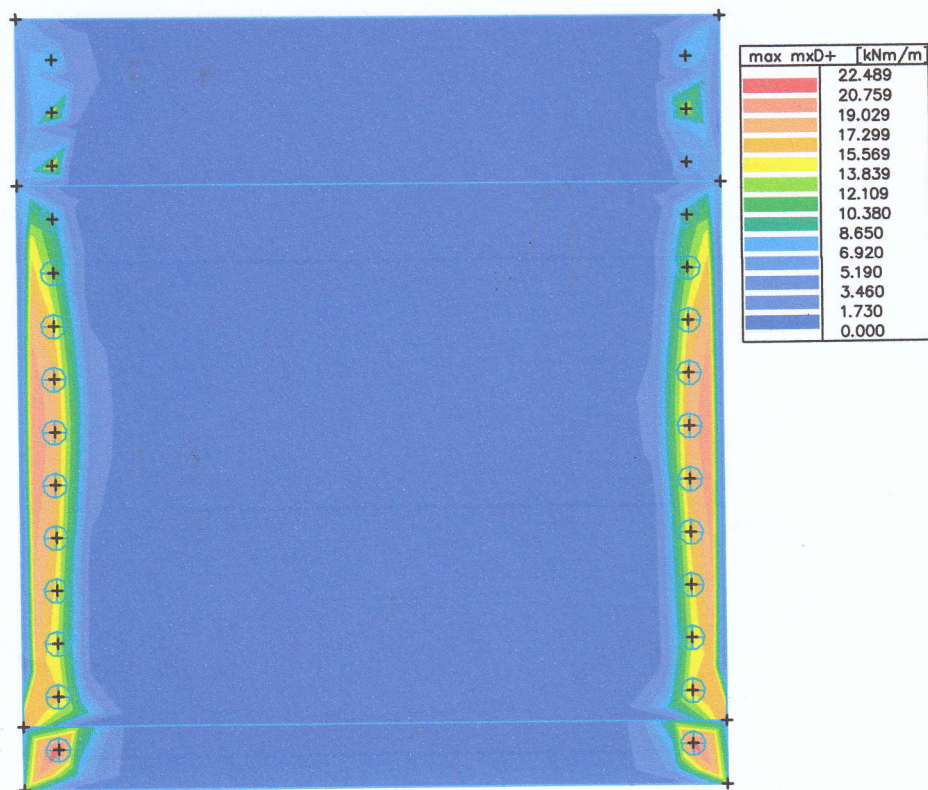




MSÚ, SMĚR X, SPODNÍ VLÁKNA

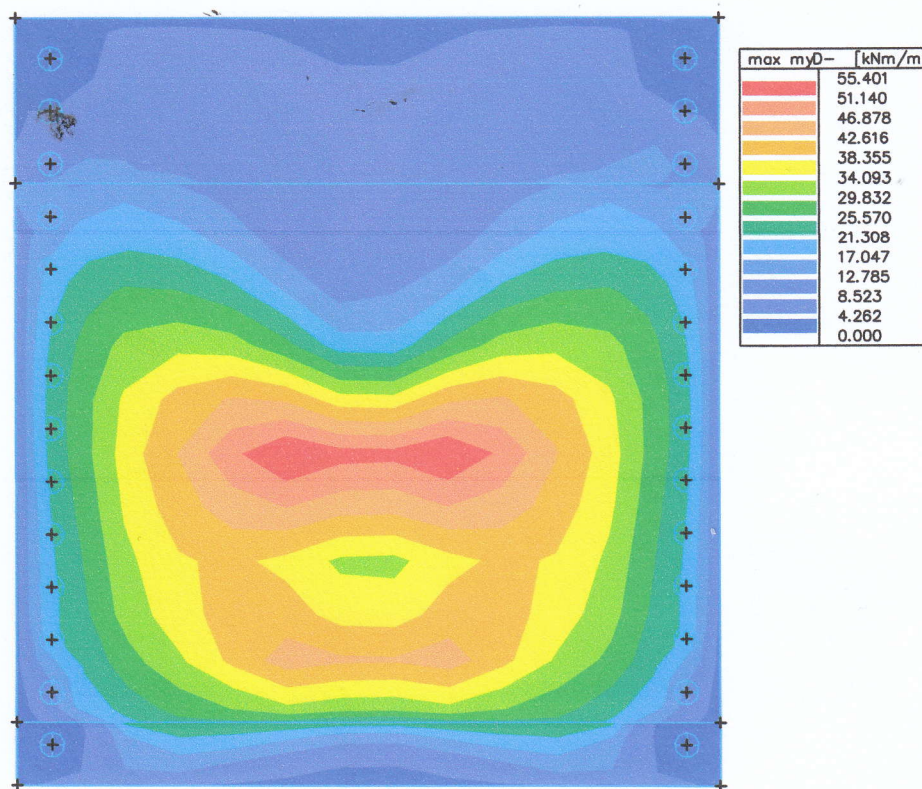


MSÚ, SMĚR X, HORNÍ VLÁKNA

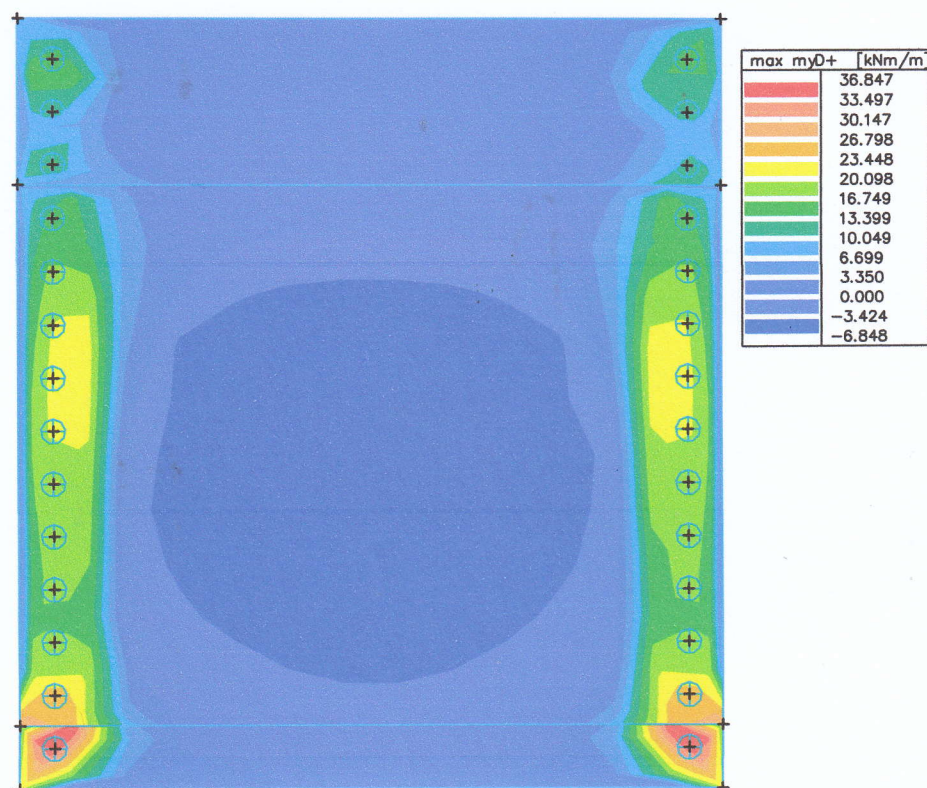




MSÚ, SMĚR Y, SPODNÍ VLÁKNA

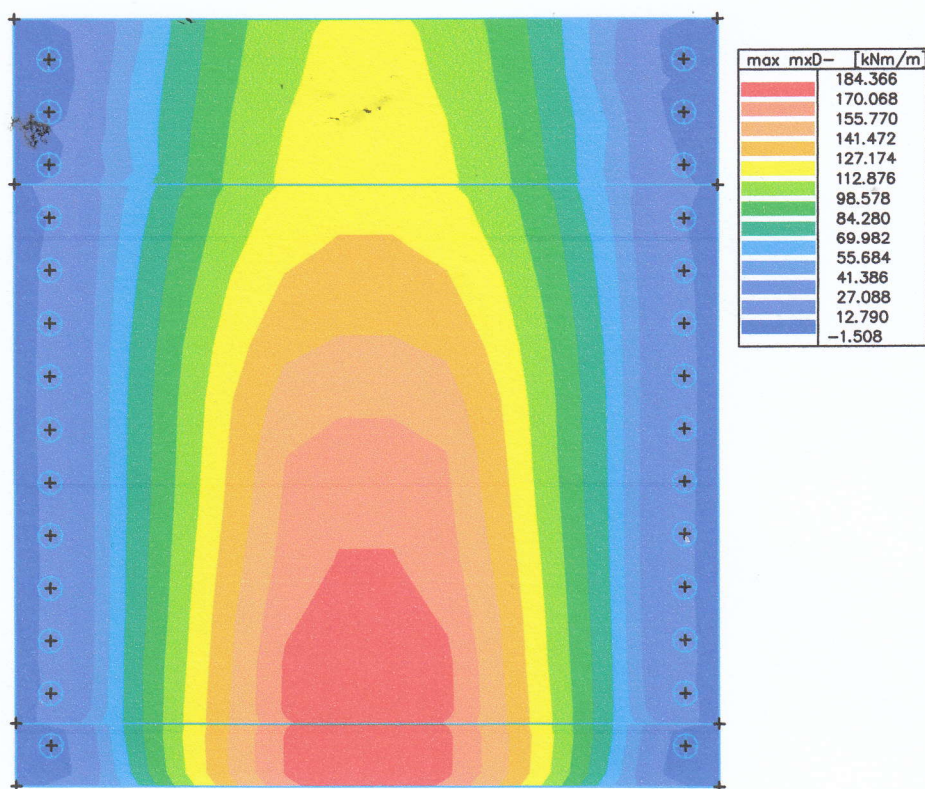


MSÚ, SMĚR Y, HORNÍ VLÁKNA

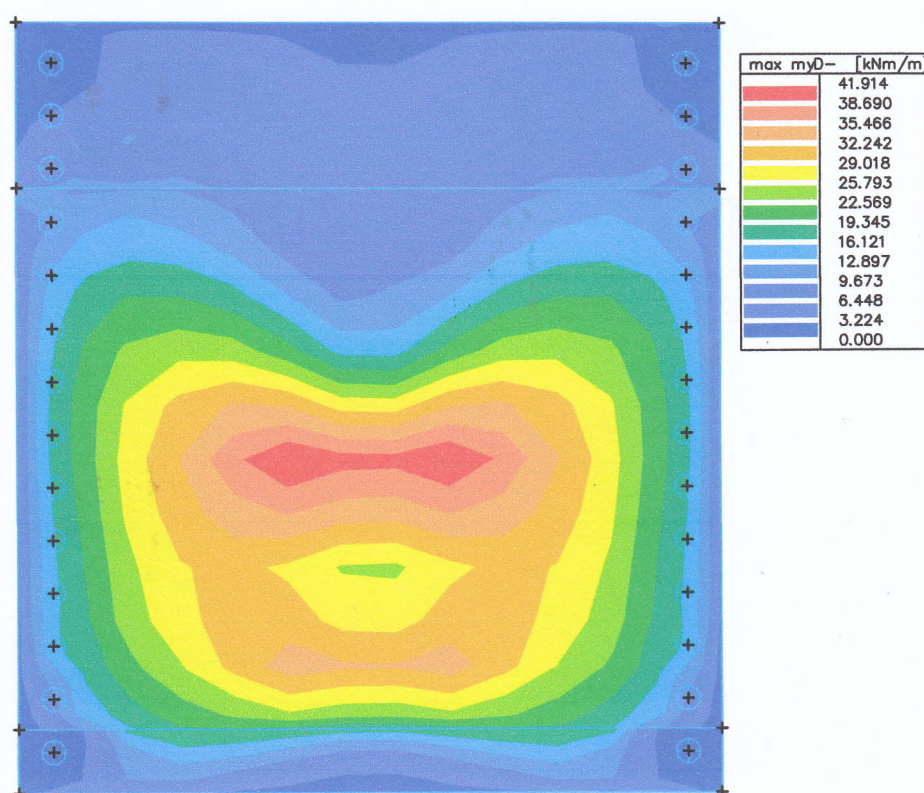




MSP, SMĚR X, SPODNÍ VLÁKNA



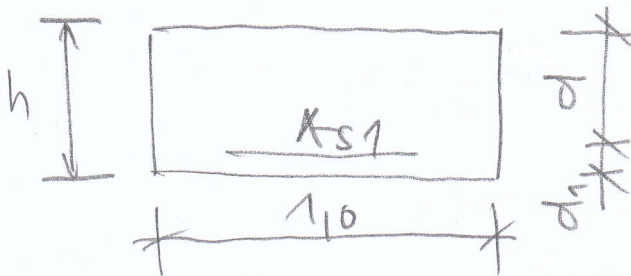
MSP, SMĚR Y, SPODNÍ VLÁKNA





MŠÚ betonového průřezu

Ohyb - směr X (podélně)



$$h = 0,454 \text{ m}$$

$$d_1 = 50 + 12 + 10 = 72 \text{ mm}$$

$$d = 451 - 72 = 382 \text{ mm}$$

$A_{s1}$  předpřehradám  $\phi 20/100 \text{ mm}$   
 $(A_s = 3140 \text{ mm}^2)$

Materialy

beton C20/27

$$f_{cd} = \frac{f_{ctk}}{\gamma_c} = \frac{30}{1,5} = 20 \text{ MPa}$$

$$\epsilon_{cu3} = 3,5\text{‰} \quad \eta = 1 \quad \lambda = 0,8$$

vyztuž B 500B

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{500}{1,15} = 435 \text{ MPa}$$

$$\epsilon_{yd} = \frac{f_{yd}}{E_s} = \frac{435}{200000} = 2,175\text{‰}$$

$$\eta_{la1,1} = \frac{\epsilon_{cu3}}{\epsilon_{cu3} + \epsilon_{yd}} = \frac{3,5}{3,5 + 2,175} = 0,617$$





$$x = \frac{A_{s1} \cdot f_{yd}}{b \cdot \lambda \cdot \eta \cdot f_{cd}} = \frac{3140 \cdot 435}{1000 \cdot 0,8 \cdot 1 \cdot 20} = 85,4 \text{ mm}$$

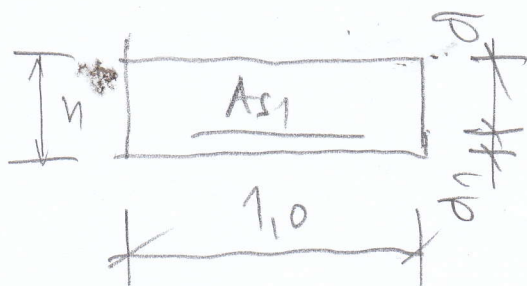
$$\xi = \frac{x}{d} = \frac{85,4}{382} = 0,22 < 0,617 = \xi_{bal,1}$$

$$\begin{aligned} M_{rd} &= A_{s1} \cdot f_{yd} \cdot (d - 0,5 \cdot \lambda \cdot x) = \\ &= 3140 \cdot 435 (382 - 0,5 \cdot 0,8 \cdot 85,4) = \\ &= 475,1 \cdot 10^6 \text{ Nmm} = \underline{475 \text{ kNm}} \end{aligned}$$

$$> \underline{235 \text{ kNm} = M_{sd}}$$



Ohyb - směr Y (přech)



$$h = 0,454$$

$A_{s1}$  - předpokládaná  $\varnothing 14 / 100 \text{ mm}$

$$d_1 = 50 + 7 = 57 \text{ mm}$$

$$d = 454 - 57 = 397 \text{ mm}$$

materiál - viz směr X

Návrh:  $10 \varnothing 14 / \text{m}^1$  ( $A_{s1} = 1540 \text{ mm}^2$ )

$$x = \frac{A_{s1} \cdot f_{yd}}{b \cdot \lambda \cdot \eta \cdot f_{cd}} = \frac{1540 \cdot 435}{1000 \cdot 0,8 \cdot 1 \cdot 20} = 42 \text{ mm}$$

$$M_{Rd} = A_{s1} \cdot f_{yd} (d - 0,5 \cdot \lambda \cdot x) =$$

$$= 1540 \cdot 435 (397 - 0,5 \cdot 42 \cdot 0,8) =$$

$$= 254,7 \cdot 10^6 \text{ Nmm} = 254,7 \text{ kNm}$$

$$> 55 \text{ kNm} = M_{sd}$$

## MSP, PRŮHYB

