

INVESTOR

Město Pacov
Náměstí Svobody 320
395 01 Pacov

HLAVNÍ PROJEKTANT

20-20-ARCHITEKTI

MODŘANSKÁ 307/98, 147 00 PRAHA 4
info@2020architekti.cz
+420 603 170 838
2020architekti.cz

AUTOR NÁVRHU

Ing. arch. Tomáš Maceška
Ing. arch. Petr Hora

STUPEŇ

DPS

DATUM VYDÁNÍ 1. VERZE

09/2025

AKCE

Stavební úpravy na snížení energetické náročnosti Poliklinika Pacov

k.ú. Pacov, parc. č. 303/1, 303/3, 303/9, Žižkova 922, 395 01 Pacov

FORMÁT

xA4

ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT

Ing. Pavel Příkrýl

ČÁST

D.3
STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

ZPRACOVATEL ČÁSTI



první statická s.r.o.

Boleslavova 27/36, Praha 4 - Nusle, 140 00
Tel.: 212 230 316, email: info@prvnistaticka.cz

ZAKÁZKA

2_46

VYPRACOVAL

Ing. Pavel Příkrýl

INVESTOR

Město Pacov
Náměstí Svobody 320
395 01 Pacov

HLAVNÍ PROJEKTANT

20-20-ARCHITEKTI
MODŘANSKÁ 307/98, 147 00 PRAHA 4
info@2020architekti.cz
+420 603 170 838
2020architekti.cz

AUTOR NÁVRHU

ing. arch. Tomáš Maceška
ing. arch. Petr Hora

AKCE

Stavební úpravy na snížení energetické náročnosti Poliklinika Pacov
k.ú. Pacov, parc. č. 303/1, 303/3, 303/9, Žižkova 922, 395 01 Pacov

STUPEŇ

DPS

DATUM VYDÁNÍ 1. VERZE

09/2025

FORMÁT

xA4

ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT

ing. Pavel Přikryl

ČÁST

D.3
STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

ZPRACOVATEL ČÁSTI



první statická s.r.o.

Boleslavova 27/36, Praha 4 - Nusle, 140 00
Tel.: 212 230 316, email: info@prvnistatika.cz

ZAKÁZKA

2_46

VYPRACOVAL

ing. Pavel Přikryl

NÁZEV VÝKRESU

TECHNICKÁ ZPRÁVA A STATICKÉ POSOUZENÍ

MĚŘÍTKO

-

ČÍSLO VÝKRESU

D.3.1



IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

Stavba: Stavební úpravy na snížení energetické náročnosti Poliklinika

Pacov

Stavebník: Město Pacov

Nám. Svobody 320

395 01 Pacov

Projektant: První statická s.r.o.

Boleslavova 27/36, Praha 4, 140 00

Ing. Pavel Přikryl, ČKAIT 0008140, statika a dynamika staveb

Více podrobností v Průvodní zprávě.

Tento text je členěn dle prováděcí vyhlášky č. 131/2024 Sb.

TECHNICKÁ ZPRÁVA

1 NÁVRH KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU

Konstrukční systém stávající stavby je prefabrikovaná železobetonový skelet se sloupy, skrytými průvlaky a stropním panely. Jedná se pravděpodobně o variantu MS-OB s modulem 6,0x6,0m.

Založení je plošné na patkách a pasech.

Stavební úpravy spočívají ve výměně obvodového pláště a nové skladbě střechy, dále výměna VZT zařízení a drobné designové úpravy nenosných prvků.

2 MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

2.1 Materiály

Nové nosné prvky spojené se stávající konstrukcí jsou navrženy z klasických stavebních materiálů:

- beton C25/30-XC1
- ocel S235

2.2 Hlavní konstrukční prvky

Z hlediska statiky jsou podstatné tyto stavební úpravy:

- ocelová konstrukce pod novou jednotku VZT na střeše



- překlad ve stávající stěně strojovny pro průchod VZT potrubí
- dobetonování otvorů ve stropu po původním vedení VZT potrubí
- dimenze zámečnických prvků 3/Z, 5/Z a 6/Z

Ocelová konstrukce pod VZT jednotku

je navržena z ocelových profilů JÄ 120x6, UPE 180 a L 100x8. Prvky jsou svařeny do rámu, který je uložen v maltovém loži na stropních panelech.

Překlad ve stěně strojovny VZT

je navržen z dvojice ocelových profilů IPE 120. Osazení klasickým způsobem, nejprve do drážky z jedné strany, potom do drážky z druhé strany, řádně uložit a vyklínovat. Poté vybourat otvor.

Dobetonování otvorů ve stropu

bude provedeno následujícím způsobem. Do otvoru se vsadí přesně vyrobený rámeček z ocelových profilů L 100x8 svařených tak, že budou jedním ramenem L-profilu ležet na stropní konstrukci. Poté se osadí výztuž z KARI Ø6/150-Ø6/150 na další vevařené L-profilu. Otvor se podbední a zabetonuje. Detaily uvedeny ve výkresové příloze.

Zámečnické prvky

3/Z je ocelová konzola z L 50x5, která je kotvena dvěma chemickými kotvami ØM8 do železobetonového věnce v atice. Věncem min. rozměru 200x150mm bude vyztužen podélnou a příčnou výztuží (4ØR10+ TŘM ØR6/200). Konzoly budou v roztečích max. 1,25m a budou sloužit k přichycení fasádního tahokovu.

4/Z je ocelového schodiště se třemi stupni u hlavního vstupu. Nosnou část tvoří tři schodnice z profilu UPE 140 (2x krajní, 1x střední) v roztečích max. 2,3m. Schodnice jsou kotveny přes patní a čelní plech do betonové patky a do betonového základu. Kotvení je realizováno chemickými kotvami 2xØM12/kotevní plech. Na schodnice jsou přivařeny stupně z ohýbaného/svařeného plechu P10.

5/Z je „zábradlí“ u schodiště 4/Z. Je tvořeno ocelovou pásovinou 20x60mm, která je přivařena ke svislým částem schodišťových stupňů. Profil bezpečně snese zatížení madla 100 kg/m' ve svislém i vodorovném směru.



3 ZATÍŽENÍ

Při návrhu nosné konstrukce byla uvažována zatížení podle ČSN EN 1991 (Eurokód 1).

3.1 Stálá zatížení

Vlastní tíha je generována ve výpočtu automaticky dle materiálu a průřezu.

Ostatní zatížení jsou uvažována podle skladeb konstrukcí předaných architektem/stavařem. Zatížení VZT jednotkou je dle předaných technických listů zařízení.

Podrobně ve statickém výpočtu

3.2 Nahodilá zatížení

3.2.1 užitná zatížení

Na nepochozí střeše je uvažováno zatížení údržbou 75 kg/m^2 . Na schodišti je uvažováno užitné zatížení 300 kg/m^2 .

3.2.2 klimatická zatížení

Dle ČSN EN 1991 spadá lokalita do III. sněhové a III. větrné oblasti. Uvažované zatížení sněhem je $S_k=1,57 \text{ kN/m}^2$ (www.snehovamapa.cz) a větrem $w_d=0,69 \text{ kN/m}^2$ se započtením koeficientů pro tvar, výšku a propustnost konstrukce.

3.2.3 speciální zatížení

Na nosnou konstrukci nepůsobí žádné speciální (dynamické, seizmické) zatížení.

4 PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ

V nosné konstrukci se vyskytují běžné konstrukční prvky a detaily, provádění si nevyžádá žádné neobvyklé technologické postupy.

5 ZÁSADY PRO BOURACÍ A PODCHYCOVACÍ PRÁCE

V navrhované konstrukci téměř nedochází k bourání ani podchyťování stávajících nosných prvků.



Překlad nad otvor ve stěně strojovny bude osazen klasickým způsobem. Přilehlá stropní konstrukce bude po dobu montáže podepřena ocelovými stojkami (1ks/m², celkem 3 ks).

Stavba je soliterní, k ovlivnění sousedních staveb nedochází.

6 POŽADAVKY NA KONTROLU KONSTRUKCÍ

Během výstavby budou předány ke kontrole tyto podstatné nosné prvky před jejich zakrytím:

- uložení překladů
- detaily ocelových konstrukcí
- výztuže betonových konstrukcí
- uložení OK prod VZT jednotku do maltového lože

7 PODKLADY, NORMY, PŘEDPISY

Při návrhu byly k dispozici následující podklady:

- stavební část v rozpracovanosti
- znalost místních poměrů
- fotodokumentace
- tech. list VZT jednotky

Při návrhu se postupovalo podle následujících norem, technických předpisů a odborné literatury:

- ČSN EN 1991 Zatížení stavebních konstrukcí
- ČSN EN 1992 Navrhování betonových konstrukcí
- ČSN EN 1993 Navrhování ocelových konstrukcí

K návrhu byl použit tento software:

- MS Excel

8 POŽADAVKY NA DALŠÍ STUPNĚ PD

Na ocelové konstrukce bude vypracována dílenská dokumentace dle přesného zaměření na stavbě. Dokumentace podléhá schválení HIP.



ZÁKLADNÍ STATICKÝ VÝPOČET

1 ÚDAJE O ZATÍŽENÍCH A MATERIÁLECH

1.1 Zatížení

- **vlastní tíha**

generováno

- **stálé**

Hmotnost VZT jednotky:

jednotka + stříška = 1380 kg

kondenzační jednotka = 2x144 kg

celkem ≈ 1700 kg

rozměry 3,6x1,65m

→ $f = 1700 / (3,6 \cdot 1,65) = 283 \text{ kg/m}^2$

- **užitné**

schody $3,0 \text{ kN/m}^2 \times 1,5 = 4,5 \text{ kN/m}^2$

madlo $1,0 \text{ kN/m} \times 1,5 = 1,5 \text{ kN/m}$

- **sníh**

neuplatní se

- **vítr**

III. větrová oblast

výška $h = 15\text{m}$

tvarový součinitel – tlak + sání

propustnost tahokovu 50%

$$w_n = 0,46 \text{ kN/m}^2$$

$$w_d = 0,69 \text{ kN/m}^2$$

1.2 Zatěžovací stavy a kombinace

Pro každý prvek použito maximální zatížení, tj. kombinace všech účinků.

1.3 Materiálové charakteristiky

KONSTRUKČNÍ OCEL				
Značka oceli podle EN10025-2	Jmenovitá tloušťka prvku t (mm)			
	$t \leq 40$ mm		$40 \text{ mm} < t \leq 80$ mm	
	$f_y [\text{N/mm}^2]$	$f_u [\text{N/mm}^2]$	$f_y [\text{N/mm}^2]$	$f_u [\text{N/mm}^2]$
S 235	235	360	215	360
S 275	275	430	255	410
S 355	355	490	335	470
S 450	440	550	410	550

BETON				
Třída betonu	Pevnost v tlaku		Pevnost v tahu	Modul pružnosti
	f_{ck}	f_{cm}	f_{ctm}	E_{cm}
	MPa	MPa	MPa	GPa
C 12/15	12	20	1,6	26,0
C 16/20	16	24	1,9	27,5
C 20/25	20	28	2,2	29,0
C 25/30	25	33	2,6	30,5
C 30/37	30	38	2,9	32,0
C 35/45	35	43	3,2	33,5
C 40/50	40	48	3,5	35,0
C 45/55	45	53	3,8	36,0
C 50/60	50	58	4,1	37,0

2 KONCEPCE NOSNÉ KONSTRUKCE

Nosná konstrukce byla ověřena na dílčích 2D statických modelech, pro každý prvek zvlášť. Statický výpočet prokazuje, že navržená koncepce nosné konstrukce je reálná a ekonomická.

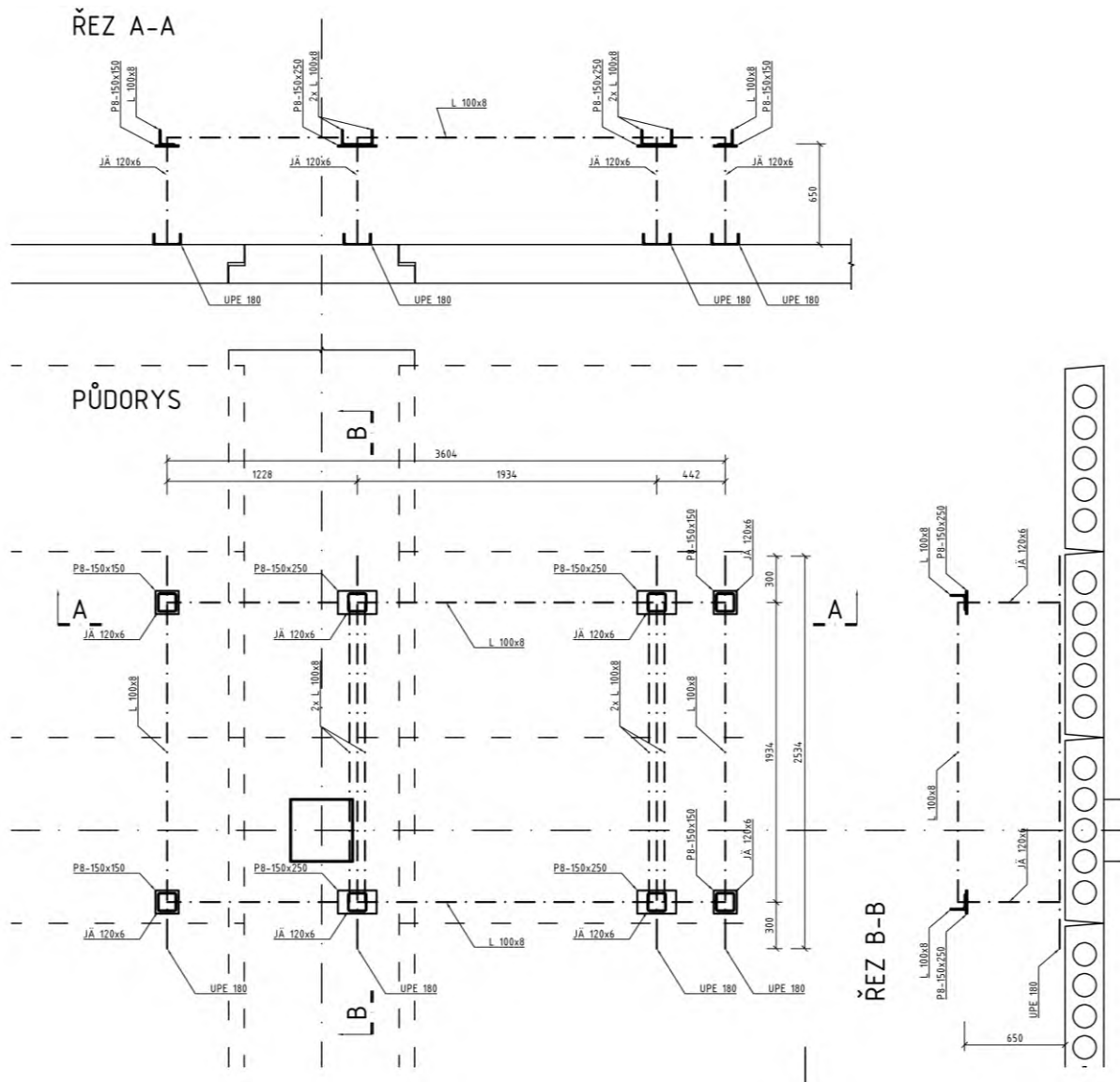
3 POSOUZENÍ STABILITY KONSTRUKCE

Stabilita konstrukce je zajištěna vzájemným spolupůsobením jednotlivých konstrukčních prvků, které jsou navrženy a posouzeny ve statickém výpočtu.

4 DIMENZE HLAVNÍCH PRVKŮ NOSNÉ KONSTRUKCE

OK pod VZT

schéma:



$$\text{dl. úložných hran} = 6 \cdot 1934 + 2 \cdot 3604 = 18,8\text{m}$$

$$f_n = 1700/18,8 = 90 \text{ kg/m}^{\cdot} = 0,9 \text{ kN/m}^{\cdot}$$

$$f_d = 0,9 \cdot 1,35 = 1,22 \text{ kN/m'}$$

$$L_{\max} = 1,93\text{m}$$

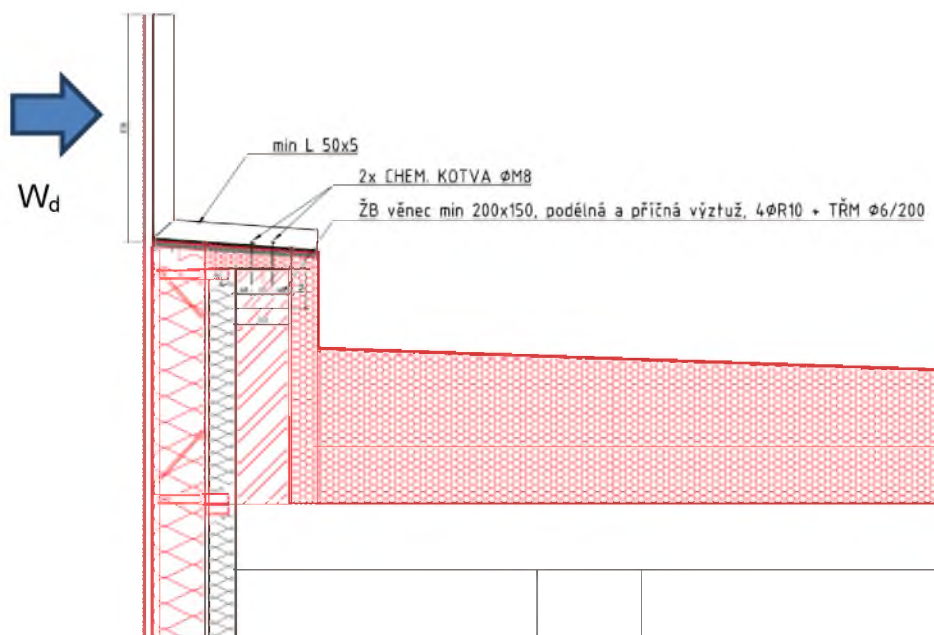
primární nosník L 100x8

schéma			rozpětí L = 1,93
zatížení 1	f1 =	1,22 kN/m'	zatížení od VZT jednotky
zatížení 2	f2 =	kN/m'	
zatížení 3	f3 =	kN/m'	
zatížení 4	f4 =	kN/m'	
celkem bez V.T.	f =	1,22 kN/m'	$\gamma_f = 1,35 \rightarrow$ normové zat.
vlastní tíha	q0 =	0,12 kN/m'	
celkem zatížení	$\Sigma f_d =$	1,34 kN/m'	$\Sigma f_n = 0,99 \text{ kN/m'}$
průřez	1 x L 100x100x8		W = 1,990E-05 m3
			I = 1,450E-06 m4
moment	M =	$1/8 \cdot \Sigma f_d \cdot L^2$	= 0,6 kNm
napětí	$\sigma =$	M/W	= 31,5 MPa
průhyb	w =	$(5/384) \cdot (\Sigma f_n \cdot L^4) \cdot (EI)$	= 0,6 mm
relativní průhyb	L /	3252	
status			

Rezerva značná, ostatní prvky vyhovují.

Z/3

schéma:





zatěžovací šířka $Z\check{S}=1,25\text{m}$

$$W_d = Z\check{S} \cdot 0,87 \cdot w_d = 1,25 \cdot 0,87 \cdot 0,69 = 0,75 \text{ kN}$$

$$M_d = W_d \cdot r = 0,75 \cdot 1/2 \cdot 0,87 = 0,3 \text{ kNm}$$

únosnost profilu L 50x5:

Únosnost průřezu v ohybu $M_{c,Rd}$:

ČSN EN 1993-1-1(12/2006): čl. 6.2.5 (vzorce 6.13, 6.14)

Třída průřezu: 0

Pozor! Třída průřezu není v databázi, nebo je průřez třídy 4. Počítá se zjednodušeně jako průřez třídy 3!!!

$M_{c,Rd}$	$W_{el,y}$	f_y	γ_{M0}
[kNm]	[mm ³]	[MPa]	
0.7	3048.7	235	1.00

$$M_{c,Rd} = 0,7 \text{ kNm} > 0,3 \text{ kNm} = M_d \rightarrow \text{L 50x5 vyhovuje}$$

kotvení:

$$\text{smyk} = W_d = 0,75 \text{ kN}$$

$$\text{tah} = M_d / r_k = 0,3 / 0,08 = 3,75 \text{ kN}$$

Detaily návrhu

Kotva

Systém	fischer Vysokozátěžový kotevní systém lepený FHB II
Chemická patrona	1 x FHB II - P 8x60 nebo 1 x FHB II - PF 8x60
Upevňovací element	Kuželová tyč FHB II-A L M8 x 60/10 A4, Korozivzdorná ocel, pevnostní třída A4-80
Kotevní hloubka	60,00 mm
Design data	Návrh kotev dle Beton Evropský technický posudek ETA-05/0164, Option 1, Datum vydání 14.12.2017

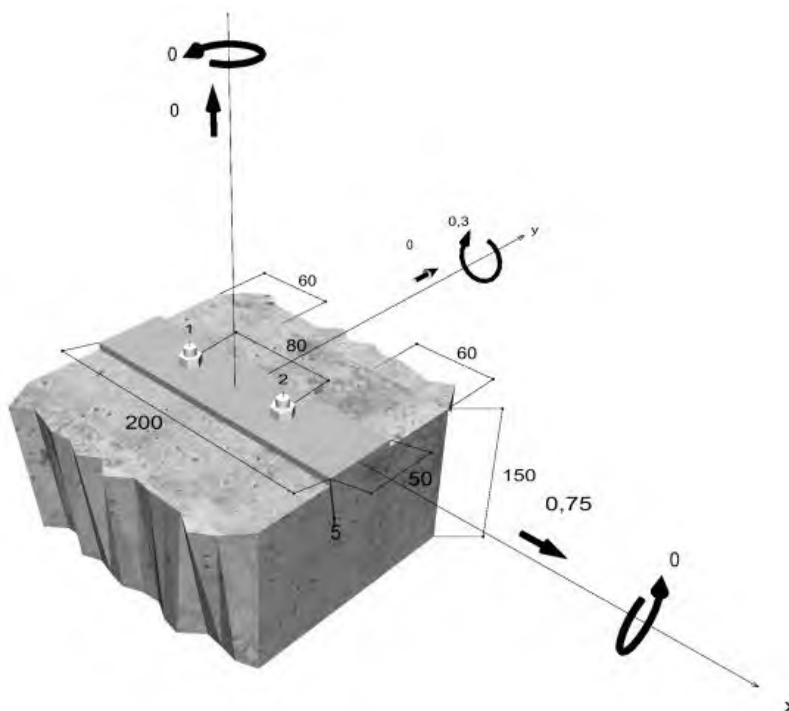


Geometrie / Zatížení

mm, kN, kNm

Hodnoty návrhového zatížení (včetně součinitele bezpečnosti pro zatížení)





Vstupní data

Návrhová metoda
Kotevní podklad
Vlastnosti betonu
Teplotní rozmezí
Výztuž

Metoda vrtání
Typ montáže
Prstencová mezera
Druh zatížení
Distance
Tvar kotevní desky
Typ profilu

Návrhová metoda ETA - Mechanické kotvy
C20/25, EN 206
Tažený beton, Suchý otvor
24 °C dlouhodobá teplota, 40 °C Krátkodobá teplota
Žádné nebo běžné armování.. Podélná výtzuž. S výtzuží
proti rozštěpení
Přiklepové vrtání
Předsazená montáž
Prstencová mezera bez výplně
Statické
Bez ohybu
200 mm x 50 mm x 5 mm
Žádný



C-FIX 1.132.0.0
Verze databáze
2025.8.22.8.25
Datum
04.11.2025

fischer

Únosnost kombinace tahu a smyku.

$$\begin{aligned}\beta_N &= \beta_{N,c1} = 0,36 \leq 1 \\ \beta_V &= \beta_{V,c2} = 0,14 \leq 1 \\ \beta_N^{1,5} + \beta_V^{1,5} &= \beta_{N,c1}^{1,5} + \beta_{V,c2}^{1,5} = 0,27 \leq 1\end{aligned}$$



Zkouška úspěšná

Rovnice (5.8a)

Rovnice (5.8b)

Rovnice (5.9)

Informace k montáži

Kotva

Systém

Chemická patrona

Upevňovací element

fischer Vysokozátěžový kotevní systém lepený FHB II

1 x FHB II - P 8x60 nebo

1 x FHB II - PF 8x60

Kušelová tyč
FHB II-A L M8 x 60/10 A4,
Korozivzdorná ocel,
pevnostní třída A4-80

Kat. č. 96824

Kat. č. 500542

Kat. č. 97298



Příslušenství

Montážní přípravek do vrtačky RA-SDS

Quattric II 10/100/165

Kat. č. 62420

Kat. č. 549923

Detaily montáže

Průměr závitu

M 8

Průměr vyvrtaného otvoru

 $d_0 = 10 \text{ mm}$

Hloubka vyvrtaného otvoru

 $h_1 = 75 \text{ mm}$

Kotevní hloubka

 $h_{\text{ef}} = 60,00 \text{ mm}$

Kotevní hloubka

 $h_{\text{nom}} = 60 \text{ mm}$

Metoda vrtání

Přiklepové vrtání

Čištění vyvrtaného otvoru

Bez nutnosti čištění

Typ montáže

Předsazená montáž

Prstencová mezera

Prstencová mezera bez výplně

Utahovací moment

 $T_{\text{inst}} = 15,0 \text{ Nm}$

Velikost klíče

13 mm

Tloušťka kotevní desky

 $t = 5 \text{ mm}$
 t_{fix}
 $t_{\text{fix}} = 5 \text{ mm}$
 $T_{\text{fix,max}}$
 $t_{\text{fix,max}} = 10 \text{ mm}$


Podrobnosti kotevní desky

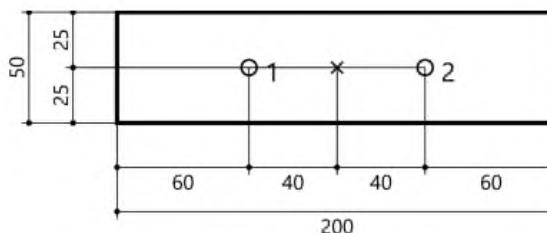
Materiál kotevní desky

Nedostupné

Tloušťka kotevní desky

 $t = 5 \text{ mm}$

Průměr otvoru v kotevní desce

 $d_f = 9 \text{ mm}$


Přípevňovaná součást

Typ profilu

Žádný

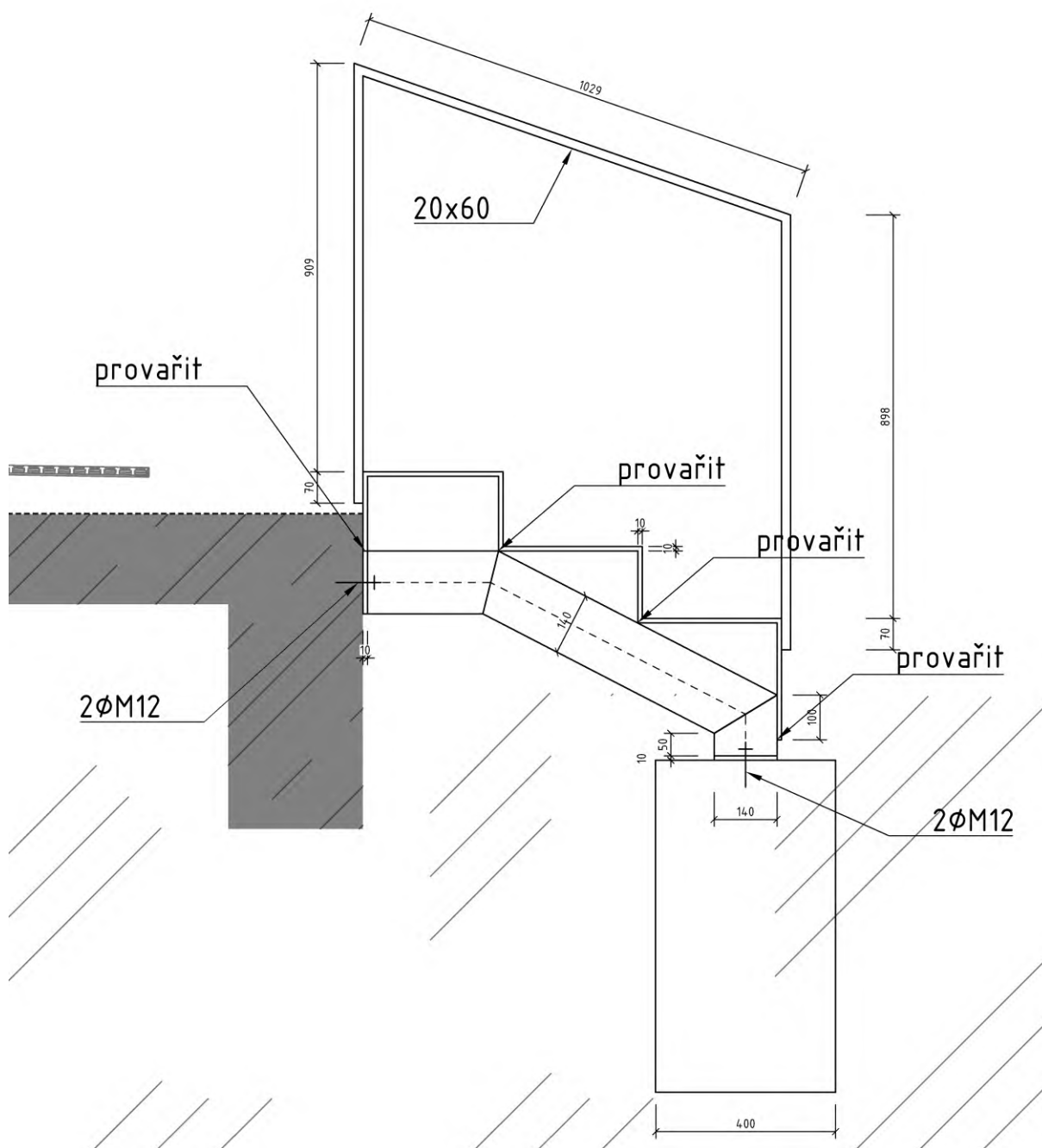
Souřadnice kotvy

Kotva č.	x mm	y mm
1	-40	0
2	40	0

Chemické kotvy 2xØM8 při dané konfiguraci vyhovují.

4/Z, 5/Z

schéma:



šířka jednoho pole = 2,3m

zatěžovací šířka střední schodnice ZŠ = 2,3m

stupeň = 170x320mm (š x v)

tl. plechu = 10mm

hmotnost stupňů: $l=320+150=470\text{mm}$, $b=10\text{mm}$



$$f_d = 0,47 \cdot 0,01 \cdot 78,5 \cdot 1,35 = 0,5 \text{ kN/m'}$$

stupeň:

$$b = 0,01 \text{ m}$$

$$h = 0,17 \text{ m}$$

$$I = 1/12 \cdot b \cdot h^3 = 4,1 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4$$

$$W = 1/6 \cdot b \cdot h^2 = 4,82 \cdot 10^{-5} \text{ m}^3$$

$$L = 2,3 \text{ m}$$

$$\Sigma f = \text{vl. tíha} + \text{užitné} \cdot Z\check{S} = 0,5 + 0,32 \cdot 4,5 = 1,94 \text{ kN/m'}$$

$$M = 1/8 \cdot f \cdot L^2 = 1/8 \cdot 1,94 \cdot 2,3^2 = 1,3 \text{ kNm}$$

$$\sigma = M/W = 27 \text{ MPa} \checkmark$$

$$w = 5/384 \cdot (f_n \cdot L^4) / (E \cdot I) = 0,8 \text{ mm} = L/2875 \checkmark$$

→ stupeň vyhovuje

schodnice:

$$L = 1,1 \text{ m}$$

$$Z\check{S} = 2,3 \text{ m}$$

$$f = Z\check{S} \cdot \text{užitné} + \text{schody} = 2,3 \cdot 4,5 + 3,15 = 13,5 \text{ kN/m'}$$

schodnice			
schéma			
	rozpětí L = 1,10		
zatížení 1	f1 =	13,50 kN/m'	
zatížení 2	f2 =		
zatížení 3	f3 =		
zatížení 4	f4 =		
celkem bez V.T.	f =	13,50 kN/m'	γf = 1,45 → normové zat.
vlastní tíha	q0 =	0,16 kN/m'	
celkem zatížení	Σfd =	13,66 kN/m'	Σfn = 9,42 kN/m'
průřez	1 x	UPN 140	W = 8,640E-05 m3 I = 6,050E-06 m4
moment	M =	1/8 * Σfd * L^2	= 2,1 kNm
napětí	σ =	M/W	= 23,9 MPa
průhyb	w =	(5/384) * (Σfn * L^4) / (EI)	= 0,1 mm
relativní průhyb	L /	7782	
status			

→ schodnice UPN 140 vyhovuje

**zábradlí:**

$$\text{zatížení } 100\text{kg/m}' = f_n = 1,0 \text{ kN/m}'$$

$$f_d = f_n * 1,5 = 1,5 \text{ kN/m}'$$

$$q_0 = 0,06 * 0,06 * 78,5 * 1,35 = 0,13 \text{ kN/m}'$$

$$L = 0,96\text{m}$$

$$H = 0,91\text{m}$$

průřez 60x20mm

(madlo svisle)

$$I = 1/12 * b * h^3 = 4,0 * 10^{-8} \text{ m}^4$$

$$W = 1/6 * b * h^2 = 4,0 * 10^{-6} \text{ m}^3$$

průřez 20x60

(sloupek vodorovně)

$$I = 1/12 * b * h^3 = 3,6 * 10^{-7} \text{ m}^4$$

$$W = 1/6 * b * h^2 = 1,2 * 10^{-5} \text{ m}^3$$

madlo svisle:

$$M = 1/8 * (0,13 + 1,5) * 0,96^2 = 0,19 \text{ kNm}$$

$$\sigma = M/W = 47,5 \text{ MPa} \checkmark$$

$$w = 5/384 * (f_n * L^4) / (E * I) = 14,3\text{mm} = L/67 \text{ Lze akceptovat}$$

sloupek vodorovně:

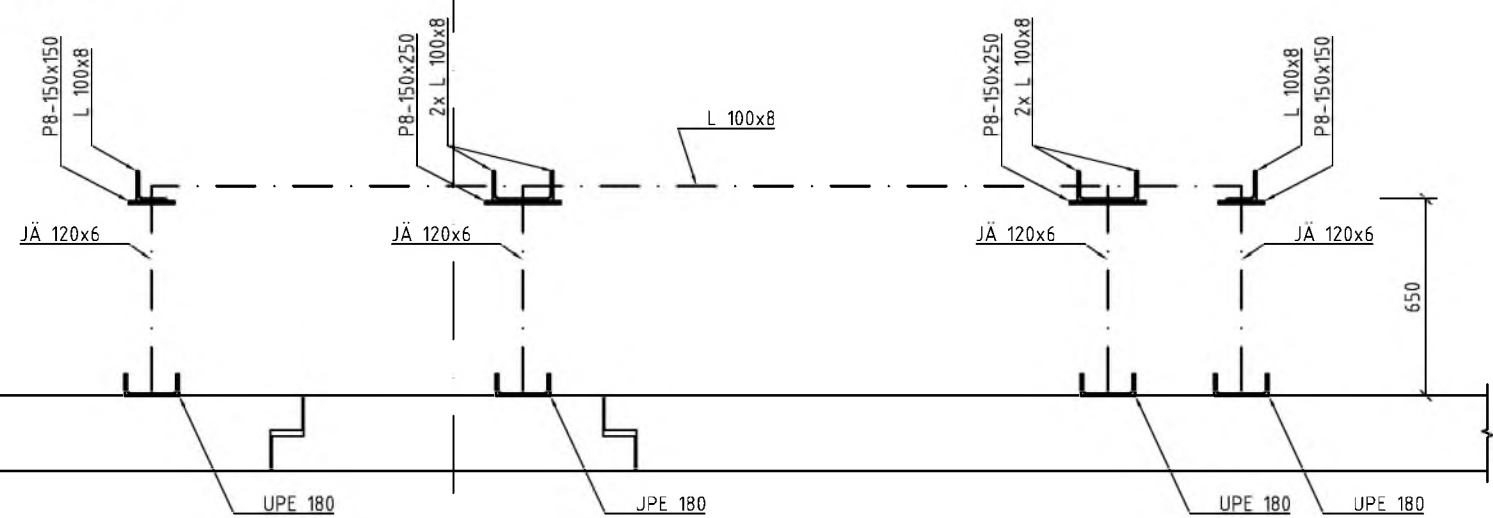
$$F = L/2 * f_{u\check{z}} = 0,96/2 * 1,5 = 0,72 \text{ kN}$$

$$M = F * H = 0,72 * 0,91 = 0,66 \text{ kNm}$$

$$\sigma = M/W = 55,0 \text{ MPa} \checkmark$$

$$w = 1/3 * (F_n * L^3) / (E * I) = 14,3\text{mm} = 0,2\text{mm} \checkmark$$

ŘEZ A-A



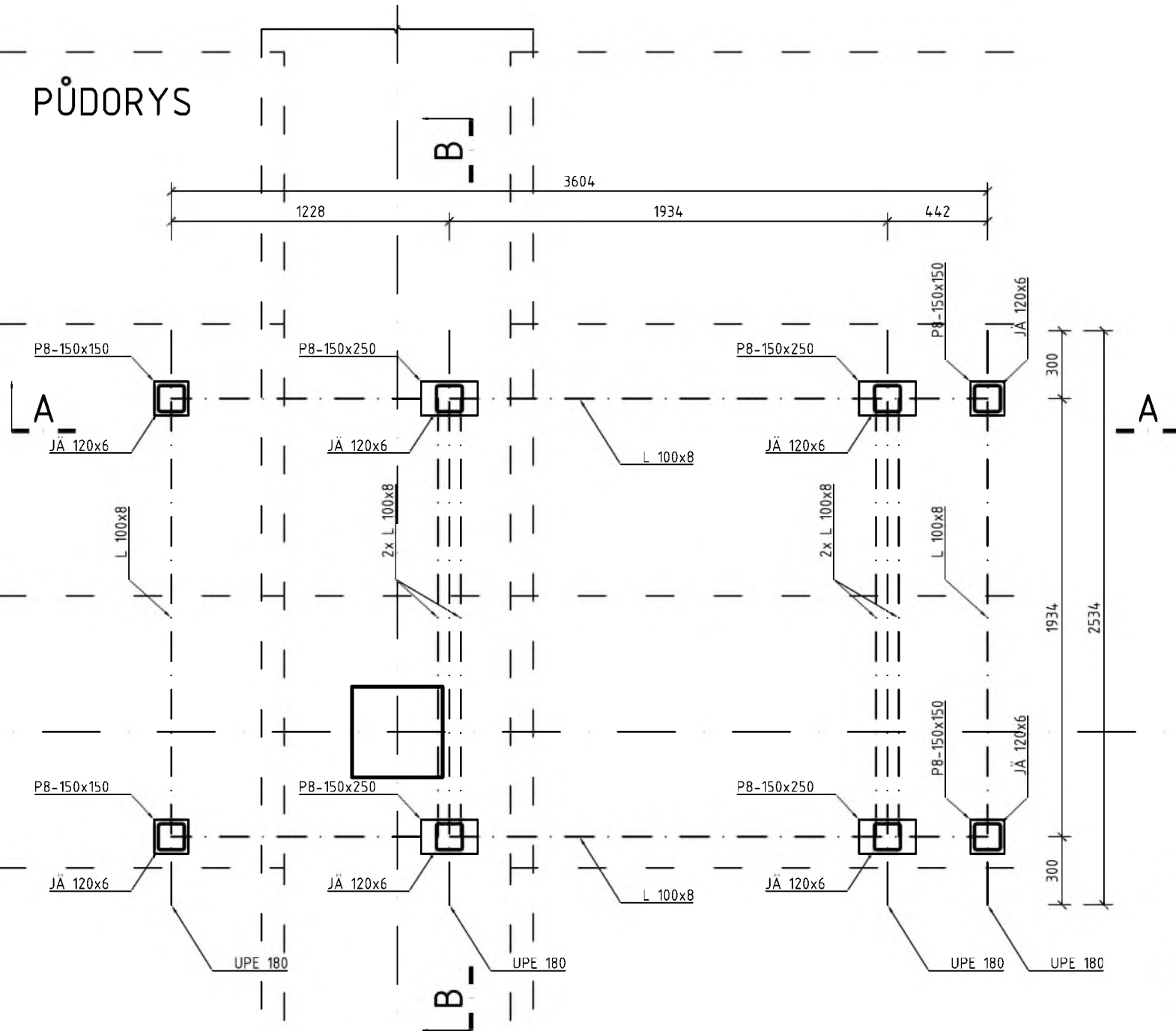
VÝKAZ (BEZ REZERVY)

UPE 180	- 10,14m	- 199,8kg
JÄ 120x6	- 5,2m	- 108,2kg
P10-150x150	- 4ks	- 7,1kg
P10-150x250	- 4ks	- 11,8kg
L 100x8	- 18,81m	- 229,5kg
CELKEM		556,4kg

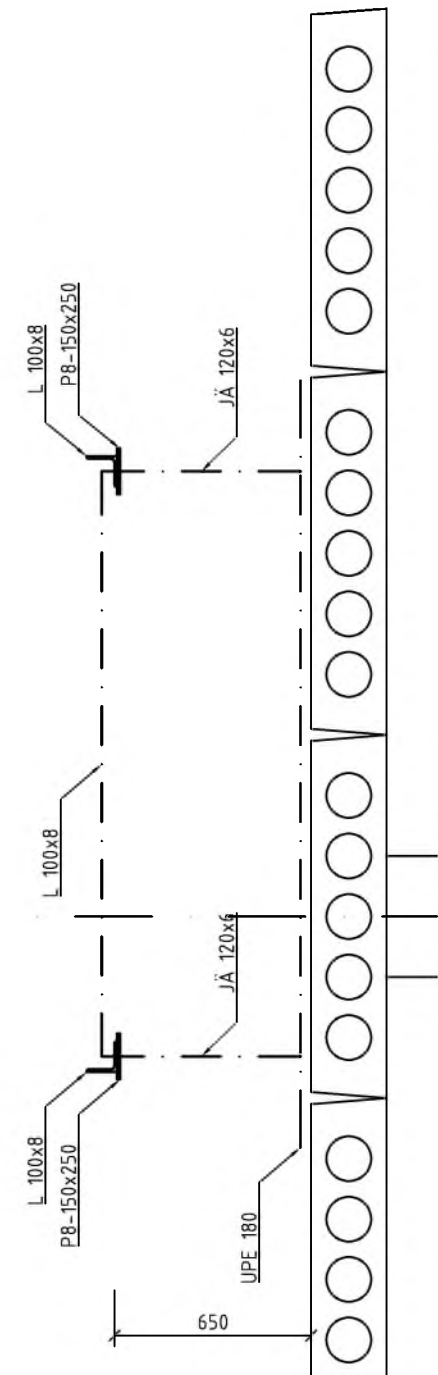
OCEL S235

Na konstrukci bude vypracována dílenská dokumentace, která podléhá schválení HIP.

PŮDORYS



ŘEZ B-B



AUTOR NÁVRHU
Ing. arch. Tomáš Maceška
Ing. arch. Petr Hora

STUPEŇ
DPS
DATUM VYDÁNÍ 1. VERZE
09/2025

FORMÁT
x4
ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT
Ing. Pavel Příkrýl

ZAKÁZKA
2_46
VYPRACOVAL
Ing. Pavel Příkrýl

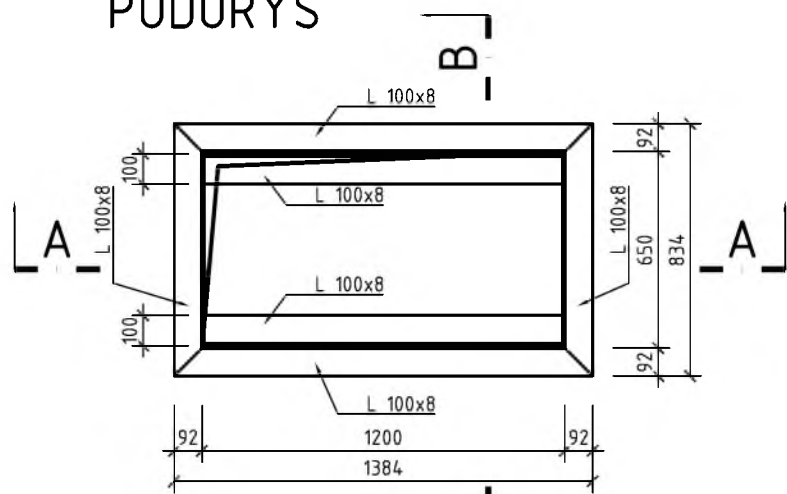
MĚŘÍTKO
1:25

ČÍSLO VÝKRESU
D.3.2

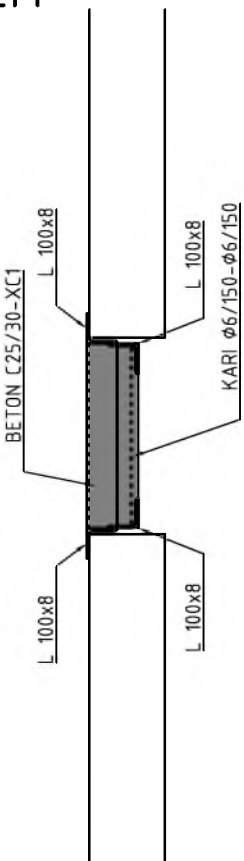
NÁZEV VÝKRESU
OCELOVÁ KONSTRUKCE POD VZT JEDNOTKU

ZABETONOVÁNÍ PROSTUPU STROPEM (CELKEM 2x)

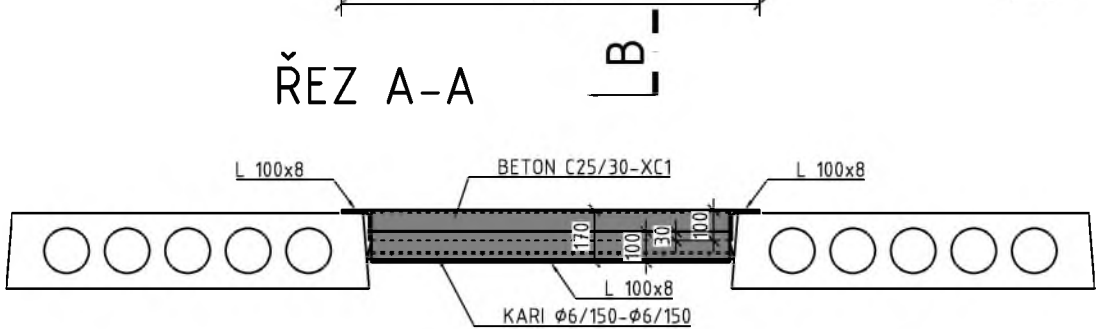
PŮDORYS



ŘEZ B-B



ŘEZ A-A



BETON C25/30-XC1

OCEL KARI B500B

KRYTÍ 20mm

OCEL KONSTRUKČNÍ S235

SVARY a=3mm

Na ocelovou konstrukci bude vypracována dílenská dokumentace, která podléhá schválení HIP.

VÝKAZ (PRO 1 OTVOR)

L100x8 - 6,84m - 83,4kg

KARI Ø6/150 - 0,65*1,2m - 2,4kg

AUTOR NÁVRHU
Ing. arch. Tomáš Maceška
Ing. arch. Petr Hora

STUPEŇ
DPS
DATUM VYDÁNÍ 1. VERZE
09/2025

FORMÁT
xA4
ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT
Ing. Pavel Příkrýl

ZAKÁZKA
2_46

VYPRACOVAL
Ing. Pavel Příkrýl