

**TECHNICKÁ ZPRÁVA****PROSTORY EXPOZICE A DEPOZITÁŘE MĚŘICÍ TECHNIKY**

HLAVNÍ PROJEKTANT Ing. JAN BŘEČKA	MÍSTO STAVBY Blansko	 BEHA projekt BEHA PROJEKT - JAN BŘEČKA IČO: 09264060 / DIČ: CZ9306221309 KONTAKT m: +420 725 991 431 e: info@behaprojekt.cz w: www.behaprojekt.cz	
VYPRACOVAL MICHAEL BOROVEC	STAVEBNÍK/INVESTOR město Blansko, nám. Svobody 32/3, Blansko muzeum Blanenska, Zámek 1, 678 01 Blansko		
KONTROLOVAL Ing. PAVEL TESAŘ	ZÁSTUPCE INVESTORA Jiří Crha - starosta		
NÁZEV DÍLA SO 02 - DEPOZITÁŘ MĚŘICÍ TECHNIKY TECHNICKÁ ZPRÁVA		DATUM 03/2025	STUPEŇ DPS
ČÁST D.3.1 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ		ZAKÁZKOVÉ ČÍSLO 25022	



SEZNAM

1.	ÚVOD – OBECNÉ INFORMACE	3
2.	POUŽITÉ KONSTRUKČNÍ MATERIÁLY	8
3.	NAVRŽENÉ KONSTRUKCE	8
4.	ZVLÁŠTNÍ A NEOBVYKLÉ KONSTRUKCE	13
5.	TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ	13
6.	ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ	14
7.	SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH DALŠÍCH PROJEKČNÍCH STUPŇŮ	14
8.	BEZPEČNOST PRÁCE	14
9.	ZÁVĚR	15



1. ÚVOD – OBECNÉ INFORMACE

V rámci statického výpočtu je provedeno posouzení konstrukce nové vestavby do stávajícího objektu o rozměrech cca 18,8x7,3 mm, stavba je založena na základové desce v kombinaci s mikropilotami. Prvky musí bezpečně přenést veškerá zatížení a splňovat limitní deformace a štíhlosti.

Provedený statický výpočet slouží pro provedení stavby dle přílohy č.1 vyhlášky č. 131/2024 Sb. Statický výpočet je v souladu se zákonem č. 283/2021 Sb. Jsou prověřeny dimenze nových nosných prvků.

1.1 Identifikační údaje

Název stavby	SO 02 - DEPOZITÁŘ MĚŘÍCÍ TECHNIKY
Místo stavby	p.č.st, 35/6, 31/1 k.ú. Blansko, Zámek 1, okres Blansko
Účel stavby	depozitář měřicí techniky
Charakter stavby	rekonstrukce
Investor	město Blansko, nám. Svobody 32/3, Blansko Muzeum Blanenska, Zámek 1, 678 01 Blansko
Projektant	Ing. Jiří Šťastný

1.2 Zadávací podmínky

Konstrukce jsou navrženy podle platných ČSN. Nebyly předepsány zvláštní tolerance na provádění konstrukcí, předpokládá se dodržení platných norem.

Použité podklady

- PD Ing. Ing. Jiří Šťastný

02/2025

Použité normy a předpisy

Zásady navrhování stavebních konstrukcí

ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí

Zatížení stavebních konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb

ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem

ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem

Betonové konstrukce - navrhování

ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1992-4 Navrhování betonových konstrukcí - Část 4: Navrhování kotvení do betonu

ČSN 41 0216 Ocel 10 216

ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb

Betonové konstrukce - technologie

ČSN EN 206-1 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí

ČSN 73 2480 Provádění a kontrola montovaných betonových konstrukcí

Ocelové konstrukce - navrhování, provádění

ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1993-1-8 Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-8: Navrhování styčníků

ČSN EN 1993-5 Navrhování ocelových konstrukcí - Část 5: Piloty a štětové stěny

**Dřevěné konstrukce - navrhování, provádění**

ČSN EN 1995-1-1 Navrhování dřevěných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla - Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

Zděné konstrukce - navrhování, provádění

ČSN EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce

ČSN EN 1996-2 Navrhování zděných konstrukcí - Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva

ČSN EN 1996-3 Navrhování zděných konstrukcí - Část 3: Zjednodušené metody výpočtu nevyztužených zděných konstrukcí

Základové konstrukce - navrhování

ČSN EN 1997-1 Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla

ČSN EN 1997-2 Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 2: Průzkum a zkoušení základové půdy

Použité výpočetní programyRFEM 6 3D FEM program pro rovinnou a prostorovou analýzu prutových a deskostěnových konstrukcí včetně dimenzování podle platných ČSN EN
EXCEL posuzování konstrukcí pomocí tabulkového procesoru**1.3 Provedení ocelových konstrukcí**

Výpočet spolehlivosti konstrukce dle výše citovaných norem je proveden s předpokladem, že bude uplatňována odpovídající úroveň stavebních prací a systém řízení jakosti dle ČSN EN 1090-2-Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce. Technické požadavky na ocelové konstrukce. Zatřídění konstrukce má být provedeno dle Přílohy B:

Tabulka B.1 – Navržená kritéria pro kategorie použitelnosti

Kategorie	Kritéria
SC1	<ul style="list-style-type: none">Konstrukce a dílce navržené pouze na kvazistatické zatížení (příklad: pozemní stavby)Konstrukce a dílce s přípoji navržené pro seizmické zatížení v oblastech s nízkou seizmickou aktivitou a v DCL*Konstrukce a dílce navržené na únavové zatížení od jeřábů (třída S₀)**
SC2	<ul style="list-style-type: none">Konstrukce a dílce navržené na únavu podle EN 1993. (příklady: Silniční a železniční mosty, jeřáby (třídy S₁ až S₉)**, konstrukce vystavené vibracím vyvolaným větrem, zatížené davem lidí nebo rotačním strojem)Konstrukce a dílce s přípoji navržené na seizmické zatížení v oblastech se střední nebo vysokou seizmickou aktivitou a v DCM[†] a DCH[†]
* DCL, DCM, DCH: třídy duktility podle EN 1998-1.	
** Pro klasifikaci únavového zatížení od jeřábů viz EN 1991-3 a EN 13001-1.	

Konstrukce nebo část konstrukce může obsahovat dílce nebo konstrukční detaily, které patří do rozdílných kategorií použitelnosti.

B.2.2.3 Rizika spojená s prováděním konstrukce

Výrobní kategorie lze stanovit na základě tabulky B.2.

**Tabulka B.2 – Navržená kritéria pro výrobní kategorie**

Kategorie	Kritéria
PC1	<ul style="list-style-type: none"> Nesvařované dílce vyrobené z výrobků jakékoliv pevnostní třídy oceli Svařované dílce vyrobené z výrobků z oceli nižší pevnostní třídy než S355
PC2	<ul style="list-style-type: none"> Svařované dílce vyrobené z výrobků z oceli S355 a vyšší pevnostní třídy Základní dílce pro celistvost konstrukce, které se svařují na staveništi Dílce tvářené za tepla nebo tepelně zpracované během výroby Dílce příhradových nosníků z kruhových dutých průřezů CHS vyžadující tvarově řezané konce

Třídy provedení

Rozlišují se čtyři třídy provedení vztažené k výrobním kategoriím, kategoriím použitelnosti a třídami následků od 1 do 4, označené jako EXC1 až EXC4, pro které požadavek přísnosti vzrůstá od EXC1 do EXC4. Pokud v technické zprávě nebo ve výkresech není třída provedení pro danou konstrukci uvedena, bude použita třída EXC2. Požadavky ve vztahu k třídám provedení jsou v Tabulce B.3 normy ČSN EN 1090-2.

Tabulka B.3 uvádí doporučenou matici pro výběr třídy provedení ze stanovené třídy následků a vybrané výrobní kategorie a kategorie použitelnosti.

Tabulka B.3 – Doporučená matice pro stanovení tříd provedení

Třídy následků		CC1		CC2		CC3	
Kategorie použitelnosti		SC1	SC2	SC1	SC2	SC1	SC2
Výrobní kategorie	PC1	EXC1	EXC2	EXC2	EXC3	EXC3 ^a	EXC3 ^a
	PC2	EXC2	EXC2	EXC2	EXC3	EXC3 ^a	EXC4
^a EXC4 se má použít na zvláštní konstrukce nebo konstrukce s extrémními následky při porušení, jak požadují národní ustanovení.							

Stupně přípravy povrchu

Jsou tři stupně přípravy povrchu, označené P1 až P3 podle ISO 8501-3, pro které požadavek přísnosti vzrůstá od P1 do P3. Stupně přípravy povrchu jsou vztaženy k očekávané životnosti protikoroze ochrany a kategorii koroze agresivity. Pokud není v technické zprávě nebo ve výkresech uvedeno jinak, pak předpokládáme životnost protikoroze ochrany 15 let a koroze kategorii dle ČSN EN ISO 12944-2. Pokud není v technické zprávě nebo ve výkresech uvedeno jinak, pak předpokládáme životnost protikoroze ochrany 15 let a koroze kategorii C2. Pro tato kritéria je třída přípravy povrchu definována stupněm „P1“.

Tento projekt neřeší detailní požadavky pro protikoroze ochranné systémy, které předpokládáme, že budou provedeny v souladu s normami EN ISO 12944 a přílohou F normy ČSN EN 1090-2 pro natírané konstrukce, resp. normami EN ISO 1461, EN ISO 14713 a přílohou F normy ČSN EN 1090-2 pro povrchy pozinkované ponorem.



Tabulka 1 – Stupně korozní agresivity atmosféry a příklady typických prostředí

Stupeň korozní agresivity	Úbytek hmotnosti na jednotku plochy/úbytek tloušťky (po prvním roce expozice)				Příklady typických prostředí (pouze informativní) ^(NP4)	
	Nízkouhliková ocel		Zinek		Venkovní	Vnitřní
	Úbytek hmotnosti g/m ²	Úbytek tloušťky μm	Úbytek hmotnosti g/m ²	Úbytek tloušťky μm		
C1 velmi nízká	≤ 10	≤ 1,3	≤ 0,7	≤ 0,1	–	Vytápěné budovy s čistými atmosférami, např. kanceláře, obchody, školy, hotely
C2 nízká	> 10 až 200	> 1,3 až 25	> 0,7 až 5	> 0,1 až 0,7	Atmosféry s nízkou úrovní znečištění: převážně venkovské oblasti	Nevytápěné budovy, ve kterých může docházet ke kondenzaci, např. sklady, sportovní haly
C3 střední	> 200 až 400	> 25 až 50	> 5 až 15	> 0,7 až 2,1	Městské a průmyslové atmosféry, střední úroveň znečištění oxidem siřičitým; pobřežní oblasti s nízkou salinitou	Výrobní prostory s vysokou vlhkostí a malým znečištěním ovzduší, např. potravinářské závody, prádelny, pivovary, mlékárny
C4 vysoká	> 400 až 650	> 50 až 80	> 15 až 30	> 2,1 až 4,2	Průmyslové oblasti a pobřežní oblasti se střední salinitou	Chemické závody, plavecké bazény, loděnice na pobřeží
C5 velmi vysoká	> 650 až 1 500	> 80 až 200	> 30 až 60	> 4,2 až 8,4	Průmyslové oblasti s vysokou vlhkostí a agresivní atmosférou a pobřežní oblasti s vysokou salinitou	Budovy nebo oblasti s téměř trvalou kondenzací a s vysokým znečištěním
CX extrémní	> 1 500 až 5 500	> 200 až 700	> 60 až 180	> 8,4 až 25	Přímořské oblasti s vysokou salinitou a průmyslové oblasti s extrémní vlhkostí a agresivní atmosférou a subtropické a tropické atmosféry	Průmyslové oblasti s extrémní vlhkostí a agresivní atmosférou
POZNÁMKA Hodnoty úbytků pro jednotlivé stupně korozní agresivity jsou shodné s hodnotami uvedenými v ISO 9223.						

Geometrické tolerance

Geometrické úchytky jsou děleny na „základní tolerance“, které jsou zásadní pro mechanickou únosnost a stabilitu smontované konstrukce a na funkční tolerance požadované pro splnění dalších kritérií jako je přesnost a vzhled.

Základní tolerance musí být v souladu s přílohou D.1 normy ČSN EN 1090-2. Stanovené hodnoty jsou dovolené úchytky. Jestliže skutečné úchytky přesahují dovolené hodnoty, s naměřenou hodnotou bude jednáno jako s neshodou podle kapitoly 12 normy ČSN EN 1090-2. V některých případech je možnost překročenou úchytku základních tolerancí ponechat v souladu s návrhem konstrukce, jestliže překročená úchytky je posouzena přepočtem. Jestliže to není možné, musí se neshoda opravit.

Funkční tolerance jsou dány v D.2 normy ČSN EN 1090-2. Obecně jsou hodnoty uvedeny pro dvě toleranční třídy. Jestliže není v technické zprávě nebo výkresech stanoveno jinak, bude použita toleranční třída „1“.

Kontrola, zkoušení a oprava

Kontrola, zkoušení a opravy se musí provádět v průběhu prací podle specifikace, třídy provedení a v souladu s požadavky na jakost uvedenými v normě ČSN EN 1090-2 – kapitola 12, resp. příloha A3. Všechny kontroly a zkoušení se musí provádět podle předem stanoveného



plánu s dokumentovanými postupy. Zvláštní kontrolní zkoušení a s tím spojené opravy se musí dokumentovat.

Provedení ocelové konstrukce s ohledem na požární zatížení

Pokud není níže v tomto dokumentu uvedeno jinak, ocelová konstrukce není dimenzována na požární zatížení. Případná požadovaná požární odolnost bude docílena vhodnými opatřeními (obklady, nátěry,...) dle projektu požární ochrany.

V případě, že mechanická odolnost po příslušnou dobu požáru bude docílena samotnou ocelovou konstrukcí (=dimenzováno na mimořádnou kombinaci zatížení požárem), pak předpokládáme dodržení veškerých požadavků a doporučení v normě ČSN EN 1993 1 - 2 Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-2: Obecná pravidla – Navrhování konstrukcí na účinky požáru. Zejména upozorňujeme na nutnost provedení styčnicků dle doporučení přílohy „D“ normy ČSN EN 1993-1-2.

1.4 Provedení dřevěných konstrukcí

Vizuální třída řeziva S10, odpovídá pevnosti C24.

Jakostní třída řeziva nejvyšší → I.

Dřevo musí být opatřeno fungicidními a insekticidními nátěry.

1.5 Konstrukce – všeobecně

Při provádění veškerých stavebních prací je třeba se řídit závaznými ustanoveními platných norem a podmínkami bezpečnosti práce obsažené v Zákoníku práce a vyhláškách Státního úřadu inspekce práce.

- č. 591/2006 Sb. Požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích
- č. 309/2006 Sb. Zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci
- č. 362/2005 Sb. Požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při nebezpečí pádu

Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností. Vedení stavby bude prováděno v souladu se Stavebním zákonem č. 225/2017, kterým se mění zákon č. 183/2006 Sb. ve znění pozdějších předpisů.

Všichni zúčastnění pracovníci musí být s předpisy seznámeni před zahájením prací.

Předkládaná dokumentace je zhotovena v souladu s prováděcí vyhláškou č. 405/2017 Sb. (kterou se mění vyhláška č. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb, ve znění vyhlášky č. 62/2013 Sb., a vyhláška č. 169/2016 Sb.) o dokumentaci staveb.

1.6 Proměnná zatížení dle ČSN EN 1991-1-X

Kategorie

- | | |
|--------------|---|
| Kategorie H | střešní konstrukce, nepochozí, s výjimkou běžné údržby a oprav |
| Kategorie C1 | plochy, kde může docházet ke shromažďování lidí (kromě ploch uvedených v kategoriích A, B a D ¹⁾), plochy se stoly atd., např. plochy ve školách, kavárnách, restauracích, jídelnách, čítárnách, recepcích. |

	q_k [kN/m ²]	Q_k [kN]
Kategorie H	0,75	1,00



Kategorie C1

3,00

3,00

Klimatická zatížení

Zatížení sněhem ... III. Sněhová oblast

Základní tíha sněhu

$$s_k = 1,50 \text{ kN/m}^2$$

Toto zatížení odpovídá cca **150 cm čerstvého sněhu; 75 cm ulehleho sněhu a 37 cm mokrého sněhu**. Provozovatel konstrukce je povinen v rámci údržby v zimních měsících odklízet sniž, který překračuje výše uvedené max. hodnoty.

Zatížení větrem ... II. Větrná oblast

Základní rychlost větru

$$v_{b,0} = 25,0 \text{ m/s}$$

2. POUŽITÉ KONSTRUKČNÍ MATERIÁLY

Dřevěné konstrukce

dřevo C24

Ocelové konstrukce

ocel S235 JR

Beton konstrukční

beton C25/30 XC1, XC2, ocel B500B

3. NAVRŽENÉ KONSTRUKCE**Krov – vlašské krokve**

- průřez 40x60 mm
- dřevo C24
- max. rozteče 585 mm

Krov – krokve

- průřez 120x180 mm
- dřevo C24
- max. rozteče 1200 mm

Krov – HEA vaznice

- profil HEA100
- ocel S235 JR

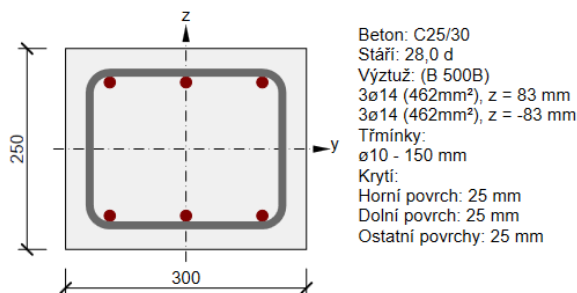
Krov – ocelový rám

- profil HEA140
- ocel S235 JR

Stropní železobetonová deska + stěny podkroví**Maximální zatížení stropní konstrukce nad 1.NP pro skladování je 300 kg/m²**

- deska tl. 200 mm
- beton C25/30 XC1
- vyztuženo obousměrně a u obou povrchů $\Phi 12/100$ mm
- krytí výztuže 25 mm

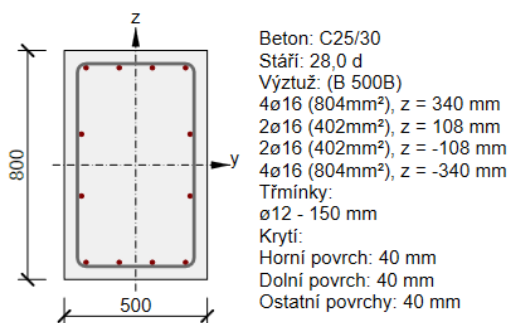
ŽB věnec podkroví



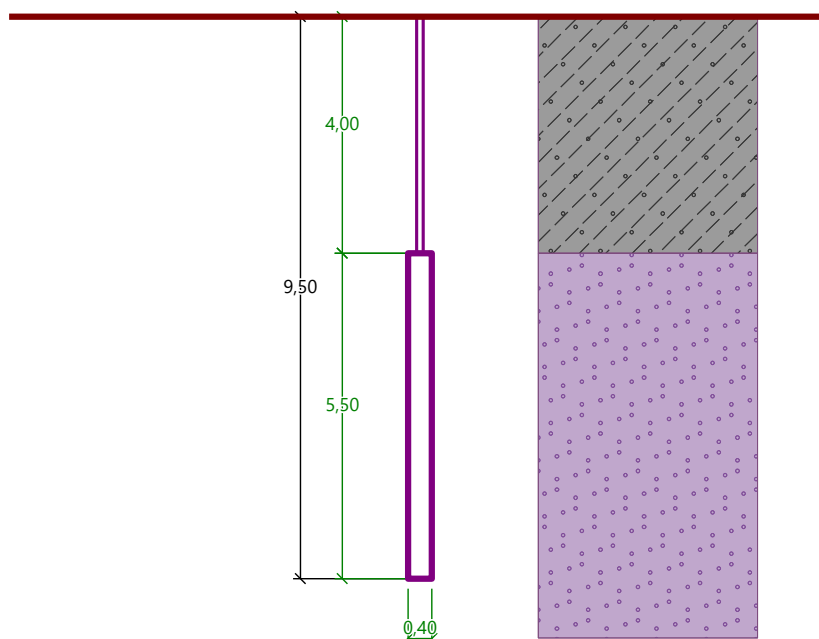
- průřez 300x250 mm
- beton C25/30 XC1
- vyztuženo viz schéma výše
- krytí výztuže 25 mm

Základová deska + mikropiloty

- Je navržena základová deska tl. 200 mm
- beton C25/30 XC2
- ocel B500B
- lokálně přivystužena nad základovým žebrem s mikropilotami



- Je navržen základový práh průřezu 500x800 mm
- beton C25/30 XC2
- vyztužen dle schématu výše
- krytí výztuže 40 mm

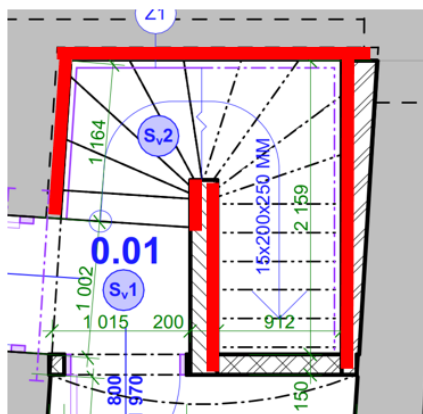


- Jsou navrženy mikropiloty z profilu TR KR 108x16
- ocel S235 JR
- celkové délky 9,5 m
- kořen průměru 400 mm
- délky 5,5 m
- počet injektáží 3
- injektážní tlak 1-3 MPa.
- Na ocelové trubce plech P16-150x150
- ocel S235 JR
- navařeno koutovým svarem 4 mm kolem dokola.
- Odůvodnění mikropilotového založení:
 - Stávající stěnu nacházející se na hranici pozemků nelze přitěžovat, protože nemá dostatečnou únosnost na nově vzniklá zatížení a navíc nevíme, zda se pod stěnou nachází únosný základový pas, případně zda je vůbec přítomen. Abychom dosáhli únosného podloží a nepřitěžovali tuto stávající stěnu, bylo by nutné vyhotovit minimálně stěnu výšky 3,6 m. Vzhledem ke případným vzniklým výkopovým objemům a výšce stěny (armování a objemu betonu) bylo za jednoznačně ekonomické a bezpečné hledisko zvoleno hlubinné založení pomocí mikropilot (vzhledem k zeminám třídy S).

Ocelové schodiště

- plech P12x180, ocel S235 JR
- kotevní profily HEA100, ocel S235 JR

Železobetonové schodiště

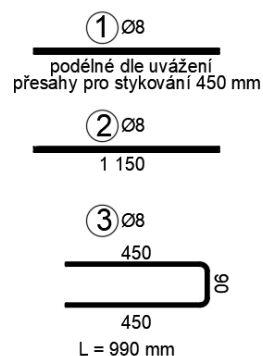
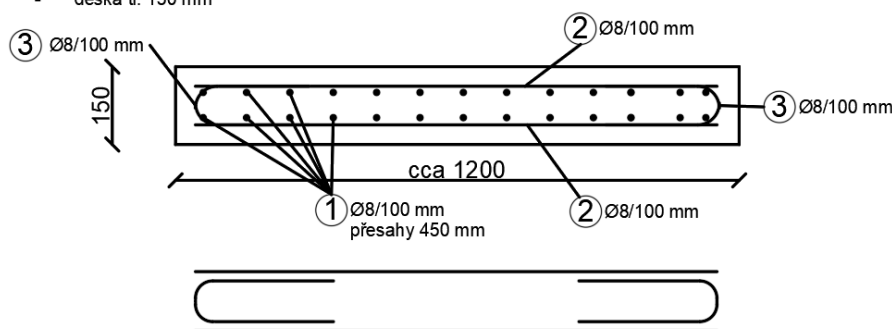


- Železobetonové schodiště uloženo na obvodové a vnitřní nosné zdivo do kapsy min. 150 mm hluboké
- tloušťka schodiště 150 mm
- beton C20/25 XC1
- vyztuženo podélnými výztužemi $\Phi 8/100$ mm u obou povrchů
- příčnými výztužemi $\Phi 8/100$ mm
- ocel B500B
- krytí výztuže 25 mm

Schéma vyztužení:

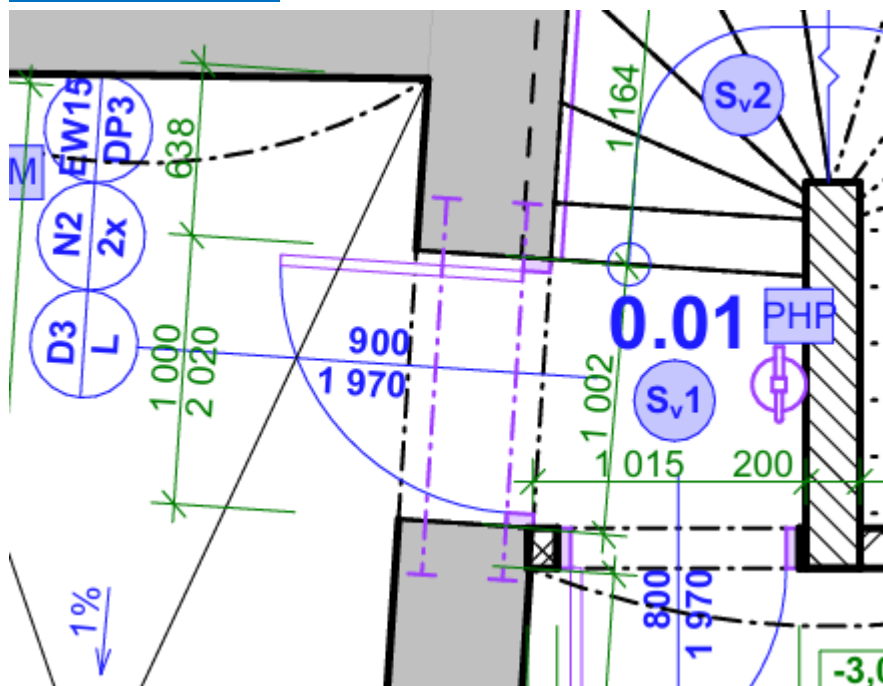
VYZTUŽENÍ SCHODIŠTĚ

- beton C20/25 XC2
- krytí výztuže 25 mm
- deska tl. 150 mm

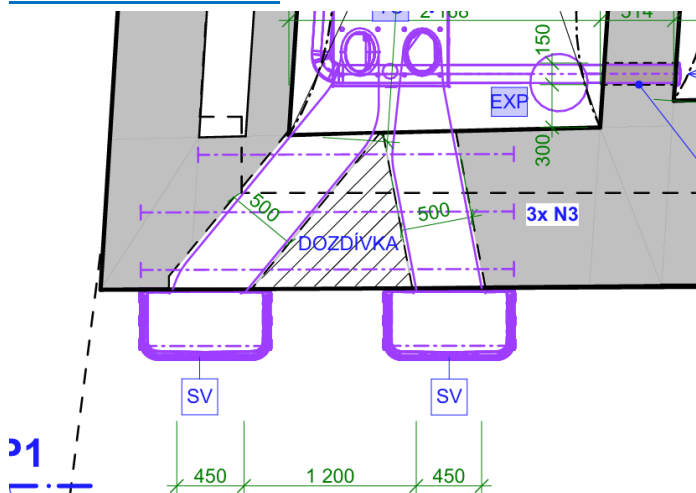


Roznášecí deska nad klenbami

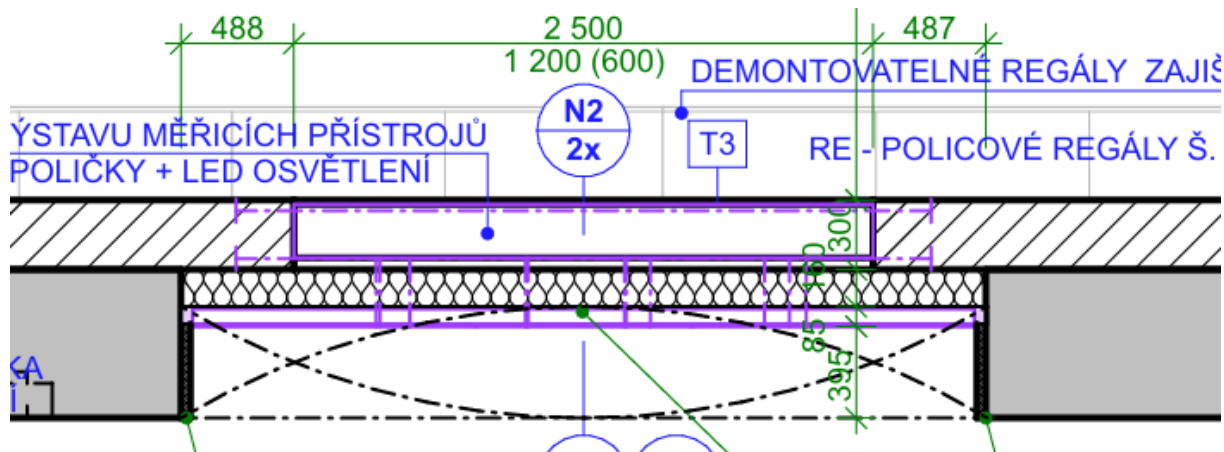
- Je navržena deska nad klenbami tl. 100 mm
- beton C25/30 XC1
- ocel B500B
- krytí výztuže 25 mm
- vyztuženo výztužemi $\Phi 10/100$ mm v obou směrech a u obou povrchů.

**Ocelové překlady****Překlad N2 suterén:**

Jako překlad N2 jsou navrženy 2 ocelové profily I160, ocel S235 JR, uložení min. 250 mm na zdivo do maltového lože tl. 30 mm.

Překlad N3 suterén:

Jako překlad N3 jsou navrženy 4 ocelové profily I200, ocel S235 JR, uložení min. 250 mm na zdivo do maltového lože tl. 30 mm.

Překlad N2 1.NP:


Jako překlad N2 v 1.NP jsou navrženy 2 ocelové profily I200, ocel S355 JR, uložení min. 250 mm na zdivo do maltového lože tl. 30 mm.

Roznášecí deska suterén

- Pod roznášecí deskou musí být podklad zhutněn na min. $E_{def,2}/E_{def,1} < 2,5$
- $E_{def,2} > 30$ MPa
- Roznášecí deska tl. 150 mm
- beton C20/25 XC2
- vyztuženo KARI sítěmi $\Phi 6/150/150$ v ose desky
- přesahy min. 3 oka sítě
- V jednom bodě stykovat max. 3 KARI sítě.

Podbetonování základů

- stěny pod 1.PP musí být podbetonovány základovým pasem tl. min. 40 cm, šířka pasu min. jako tloušťka stěny
- beton C16/20 XC2
- základová spára musí být suchá

4. ZVLÁŠTNÍ A NEOBVYKLÉ KONSTRUKCE

Konstrukce není navržena se zvláštními či neobvyklými prvky.

5. TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ

Konstrukce bude realizována dle standardních postupů při výstavbě, nepředpokládá se použití zvláštních technologií. Při provádění konstrukcí musí být dodrženy max. dovolené odchylky podle ČSN EN 13670.



Před započítáním jakýchkoliv prací na nosných konstrukcích je nutno zaměřit stávající stav již provedených konstrukcí a to i stávajících a případně novou konstrukci po konzultaci s autorem projektové části přizpůsobit skutečností.

Při jakémkoli odchýlení při provádění od tohoto projektu je třeba přivolat statika ke konzultaci.

Při zhotovování nových základových konstrukcí je nutné podchytit alespoň rohy staré zdi a nový základ provádět po částech. Ve zdech nad adaptovanými základy doporučuji vypažit všechny otvory, podepřít stropy a zdivo podchytit oboustranně vzpěrami (zevnitř i zvenčí podobně jako při zvětšování nebo zřizování otvorů). K vlastní adaptaci se přikročí až po zabezpečení budovy a odlehčení základů. Zemina se smí nejprve odkopat jen jednostranně, do úrovně paty starých základů. Další hloubení, podkopávání, podezdívání základů či jejich vyměňování se provádí po částech a v malých úsecích, zhruba 1,2 m dlouhých. Podbetonování provádíme např. dle následujícího schématu (uvedeny 2 možné varianty):

5	4	2	3	4	5	1	2	3	4
5	3	1	4	2	5	3	1	4	2

Začínáme pod nárožními a meziokenními pilíři, přičemž místa, kde se současně pracuje, by měla být od sebe vzdálena cca 4,0 m. Vedle úseku již opraveného je možné pracovat, až když zdivo nebo beton řádně ztverdly.

6. ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ

Po celou dobu stavby budou dodržovány veškeré obecně závazné předpisy, zákon č.309/2006 Sb (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci) a nařízení vlády č.591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích. Zejména bude dbáno ustanovení o bezpečnosti při práci s technickými prostředky, při práci ve výšce, na lešení, ap.

7. SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH DALŠÍCH PROJEKČNÍCH STUPŇŮ

8. BEZPEČNOST PRÁCE

Veškeré práce budou prováděny podle platných předpisů o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci. Všichni pracovníci zhotovitele budou používat pracovní pomůcky a ochranné prostředky ve smyslu platných předpisů.



Při provádění stavebních prací nesmí docházet k poškozování životního prostředí.

9. ZÁVĚR

Konstrukce jsou navrženy dle norem ČSN EN viz odstavec 7 této zprávy. Konstrukce vyhovují z hlediska únosnosti i použitelnosti.

Životnost stavby je stanovena dle EN 1990, článku NA1.1, tabulky 2.1 (CZ) – kategorie návrhové životnosti 4, informativní návrhová životnost 50 let.

Konstrukce patří s uvážením následků poruchy nebo funkční nezpůsobilosti konstrukce do třídy porušení CC2 dle EN 1990, přílohy B, tabulka B.1 – střední následky s ohledem na ztráty lidských životů nebo značné následky ekonomické, sociální nebo pro prostředí.

Z hlediska spolehlivosti patří konstrukce do třídy RC2 - stavby, kde jsou následky poruchy střední.

Úroveň kontroly při navrhování je klasifikována dle EN 1990, přílohy B, tabulka B.4 jako běžná – kontrola jinými osobami organizace, než jsou ty, které zpracovaly návrh, a v souladu s obvyklými postupy organizace, tj. úroveň kontroly při navrhování DSL2.

Dle vybraných a zavedených opatření managementu jakosti musí zhotovitel stavby zavést patřičnou úroveň kontroly během provádění. Minimální úroveň kontroly během provádění IL2 dle EN 1990, přílohy B, tabulka B.5 – běžná kontrola v souladu s postupy organizace.

Stavba bude realizována dle platných technických bezpečnostních norem.

Přílohy: Statický výpočet (51 stran)



Brno
03/2025

Ing. Jan Břečka