

SMLOUVA O DÍLO

Dodatek č. 2

*uzavřený na základě ustanovení § 222 zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“)
a v souladu s ustanovením § 2586 a násl. zákona č. 89/2012 Sb., občanský zákoník (dále jen „ObčZ“)*

Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Číslo smlouvy (objednatel): **EVS-SOD/0007/2025/UUB**

Číslo smlouvy (zhotovitel): **2025-03-03**

Článek I. - Smluvní strany

1. OBJEDNATEL:

Název:	Město Újezd u Brna
Sídlo:	Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna
IČ:	00282740
Zastoupený ve věcech smluvních:	Ing. Marie Kozáková
Zastoupený ve věcech technických:	Ing Karel Vévar
Bankovní spojení :	4925641/0100 Komerční banka a. s.

2. ZHOTOVITEL:

Název:	PROSTAVBY, a.s.
Sídlo:	Dědina 447, 683 54 Otnice
IČ:	27713130
Zastoupený ve věcech smluvních:	Ing. Jaroslav Bubla, místopředseda představenstva
Zastoupený ve věcech technických:	Viktor Svoboda, předseda představenstva
Bankovní spojení:	ČSOB, a.s. č.ú. 258746889/0300

Článek. II. – Předmět dodatku

1. Předmětem dodatku č. 2 je změna Smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB resp. č. 2025-03-03 ze dne 25. 6. 2025 (dále jen „původní SOD“) na základě materiálů *Oznámení změn - Změnové listy č. 01 až 06 s příslušnými položkovými rozpočty a přílohami* ve věci:

- změn, jejichž potřeba vznikla v důsledku okolností, které objednatel jednající s náležitou péčí nemohl předvídat, a které nemění celkovou povahu veřejné zakázky dle § 222 odst. 6 ZZVZ při dodržení podmínek § 222 odst. 9 ZZVZ:

ZL 01 Bourací práce střešní konstrukce pavilon „D“

Změna konstrukce stropů pavilonu „D“, které jsou původně řešené železobetonovým žebírkovým stropem s tím, že spádování střechy je původně provedeno konstrukcí z pálených cihel, dřevěných hranolů, fošen, heraklitových desek, tepelné izolace vaky s perlitem, s mazaninou, a živičnou 3 vrstvou krytinou. V rámci bouracích prací však bylo zjištěno, že uvedené skladby neodpovídají skutečnosti. Spádové konstrukce byly vytvořeny železobetonovými žebry a obvodovou nadezdívkou. Střední žlab byl rovněž vytvořen železobetonovou konstrukcí, spádovaná střecha byla vytvořena železobetonovými rámy a heraklitovými deskami pokrytými betonovou mazaninou na které bylo nalepeno několik vrstev živičné krytiny. Izolace byla dle PD tvořena vaky s perlitem.

Uvedené konstrukce musely být kompletně odstraněny, včetně nadezdívek z železobetonových konstrukcí, povrch musel být srovnán.

Po obvodu a na střední nosné zdi musely být upraveny betonovou mazaninou.

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jednající s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat a nemohl ověřit skutečnou podobu konstrukcí z provozních důvodů. Sondy do střechy a stropních konstrukcí nebylo možné z tohoto důvodu provádět. Kuchyně byla v době zpracování PD v plném provozu, a to až do doby zahájení rekonstrukce objektu. Nebylo možné porušit hygienické podmínky provozu a bezpečnosti práce provozu kuchyně. Zpracovatel PD vycházel z původní dokumentace.

ZL 02. Stropní konstrukce - Pavilon „D“ – Panely SPIROLL

Dle PD stavby Dětské skupiny měla být nástavba založena na původním stropu z žebříkové konstrukce. Tyto původní žebříkové stropy měly být zpevněny ocelovou konstrukcí. Po odkrytí záklopu stropu bylo zjištěno, že není konstrukčně proveditelné, protože žebříkový strop nebyl dle předpokladu tvořen pouze podélnými žebry, ale i žebry příčnými. Příčná žebra není možné ze statických důvodů přerušit. Z tohoto důvodu nelze provést původní řešení podepřením ocelovou konstrukcí.

Vyvolaným řešením je montáž stropních panelů SPIROLL uložených nad stávající konstrukci stropu na obvodové a střední nosné zdivo. Změna se týká rovněž nové skladby finálních vrstev navazujících podlah včetně montážní hydroizolace. Původní stropy budou zachovány. Vzhledem k navýšení nivelety stropu dochází k dalším úpravám objektu „C“, které budou řešeny samostatným ZL.

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jednající s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat a nemohl ověřit skutečnou podobu konstrukcí z provozních důvodů. Sondy do střechy a stropních konstrukcí nebylo možné z tohoto důvodu provádět. Kuchyně byla v době zpracování PD v plném provozu, a to až do doby zahájení rekonstrukce objektu. Nebylo možné porušit hygienické podmínky provozu a bezpečnosti práce provozu kuchyně. Zpracovatel PD vycházel z původní dokumentace.

ZL 03. Změna založení přístavby nového vchodu objekt pavilon „C“:

Při realizaci výkopu základů vstupního objektu, trojramenného schodiště a výtahu byla zjištěna neočekávaná skutečnost, že prostor před vstupem do budovy byl v minulosti celý vybagrovaný pro snadnou realizaci ležaté kanalizace a šachet a opětovně zasypán pískem. Z uvedeného důvodu bude pro to nutné odtěžit stávající navážky nejlépe na rostlou zeminu.

Základy – stávající navážky nejsou vhodné pro zakládání objektu. Ze statických důvodů bude nutné základy založit hlouběji, než se počítalo ve stavebním povolení a PD, včetně rozpočtu tak, aby nové základy byly v rostlé zemině – změna vyvolaná neočekávanou skutečností s dopadem do statiky.

Šachta - po odkopání stávající zeminy kolem revizních šachet ležaté kanalizace se ukázalo, že šachty mají kónický tvar a dochází ke kolizi šachty s novým základem pro nové obvodové zdivo. Šachtu je třeba úplně zrušit, protože ji dubluje sousední šachta.

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jednající s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat Zpracovatel PD vycházel z původní dokumentace.

ZL 04 Změna založení pavilonu „E“:

V době přípravy projektu bylo počítáno se zachováním zdiva učebny v původním tvaru. V návaznosti na bourací práce byly provedeny sondy původního založení obvodového zdiva a bylo dodatečně zjištěno, že původní základy neodpovídají staticky zatížení objektu nástavbou třídy dětské skupiny. (Viz stanovisko statika) Z uvedeného důvodu bylo nosné zdivo upraveno tak, aby došlo k založení nosného zdiva co nejracionálnější způsobem, tzn. bez oblouku v pravidelném geometrickém tvaru. Toto řešení bylo vyhodnoceno jako nejvhodnější pro výkop nových základových pasů s doprovodným efektem vhodnějšího prostorového řešení učebny MŠ v I. NP.

Změny rovněž zahrnují:

- 1 Nové založení stavby – nové základové pasy - je potřeba změnit základy pod nosné zdi
- 2 Po zjištění stávajících základů je také potřeba posílit základy pod nosné ocelové sloupky
- 3 Doplnění ŽB věnců – v návaznosti na úpravu prostorového řešení I. NP
4. Doplnění podlah dle nového prostorového řešení místnosti v I. NP
- 5 Další úpravy (řemesel) vyvolané předmětnou změnou bude řešeno samostatným ZL

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jedná s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat a nemohl ověřit skutečnou podobu základů. Ověření nebylo možné z provozních důvodů. Předmětná část objektu byla v době zpracování PD v plném provozu, který nebylo možné narušit, a to až do doby zahájení rekonstrukce objektu. Nebylo možné porušit hygienické podmínky provozu a bezpečnosti práce MŠ.

- změn neměnicích celkovou povahu veřejné zakázky při dodržení příslušných finančních limitů, dle § 222 odst. 4 ZZVZ:

ZL 05 Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E"

Předmětem změny je úprava prvků ocelové konstrukce stropů pavilonu „E“ na základě aktualizovaného statického výpočtu statika stavby.

Z důvodu nutnosti kompenzování výšek stropů navazujícího II. NP pavilonu „D“ je vyvoláno navýšení věnců pro uložení nosníků stropů pavilonu „E“.

ZL 06 Bourání stropní konstrukce a střechy pavilon "C"

Předmětem změny je doplnění bouracích prací stropů pavilonu „C“, které nebyly obsaženy v projektové dokumentaci a vysoutěženém rozpočtu.

Stavební práce vyplývající ze ZL 01 až 06 vyžadují prodloužení termínu realizace díla o 33 dnů.

2. V souvislosti s výše uvedeným předmětem dodatku ruší se a mění níže uvedená ustanovení původní SOD. Ruší se ustanovení čl. VI. odst. 1. původní SOD a nahrazuje se níže uvedeným:

Článek VI. – Cena díla a platební podmínky

1. Cena za provedené dílo dle této smlouvy o dílo je stanovena na základě výsledku zadávacího řízení objednatele, dodatku č. 2 a činí:

Cena dle výsledku zadávacího řízení:

Celková cena díla bez DPH	54 186 613,11 Kč
DPH v celkové ceně díla	11 379 188,75 Kč
Celková cena díla, včetně DPH	65 565 801,86 Kč

Změny provedené dodatkem č. 2

Změnový list 01 Bourací práce střešní konstrukce pavilon „D“:

Cena v Kč bez DPH	365 896,45
-------------------	------------

Změnový list 02 Stropní konstrukce - Pavilon „D“ – Panely SPIROLL:

Cena v Kč bez DPH	- 65 867,88
-------------------	-------------

Změnový list 03 Změna založení přístavby nového vchodu objekt pavilon „C“:

Cena v Kč bez DPH	360 940,82
-------------------	------------

Změnový list 04 Úprava založení a stěn objektu pavilon „E“:

Cena v Kč bez DPH	288 111,37
-------------------	------------

Změnový list 05 Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E":

Cena v Kč bez DPH	323 208,47
-------------------	------------

Změnový list 06 Bourání stropní konstrukce a střechy pavilon "C":

Cena v Kč bez DPH	389 188,76
-------------------	------------

Změny provedené dodatkem č. 2 celkem – Změnové listy 01 až 06

Cena v Kč bez DPH	1 661 477,99
Samostatně DPH v Kč	348 910,38
Cena v Kč včetně DPH	2 010 388,37

Cena dle výsledku zadávacího řízení a dle změn provedených dodatkem č. 2 k SOD:

Celková cena díla v Kč bez DPH	55 848 091,1
DPH z celkové ceny díla v Kč	11 728 099,13
Celková cena díla v Kč, včetně DPH	67 576 190,23

3. V souvislosti s realizací výše specifikovaných změn původní SOD, dochází k prodloužení termínu realizace díla o **33 dnů**. Ruší se ustanovení čl. V. odst. 1. původní SOD a nahrazuje se níže uvedeným:

Článek V. – Termíny provedení díla

1. Termín realizace díla.

Předání a převzetí staveniště	1. 7. 2025
Zahájení stavebních prací	1. 7. 2025
Dokončení díla	30. 3. 2026
Předání a převzetí dokončeného díla	31. 3. 2026
Počátek běhu záruční lhůty	dnem předání a převzetí díla bez vad a nedodělků
Vyklizení a vyčištění staveniště	do 5 dnů od předání a převzetí díla

4. V návaznosti na prodloužení termínu realizace díla ruší se v rámci čl. XV. odst. 26. původní SOD Příloha č. 4 - Časový harmonogram plnění díla - finanční harmonogram plnění. Tuto přílohu původní SOD nahrazuje materiál:

Aktualizovaný časový harmonogram plnění díla - finanční harmonogram plnění – Dodatek č. 2

(Příloha č. 2 tohoto dodatku).

5. V návaznosti na prodloužení termínu realizace díla ruší se v rámci čl. XIV. odst. 1. původní SOD a nahrazuje se níže uvedeným:

Článek XIV. – Smluvní pokuty

1. Pro případ prodlení zhotovitele s dokončením a předáním díla **ke dni 31. 3. 2026**, (počínaje následujícím dnem), sjednávají smluvní strany ve prospěch objednatele smluvní pokutu ve výši 0,04 % z ceny díla vč. DPH za každý i započatý den prodlení. Tím není dotčeno právo objednatele čerpat finanční záruku dle čl. XI. této smlouvy.

6. V návaznosti na prodloužení termínu realizace díla ruší se v rámci čl. XV. odst. 5. ustanovení písm. a) původní SOD a nahrazuje se níže uvedeným:

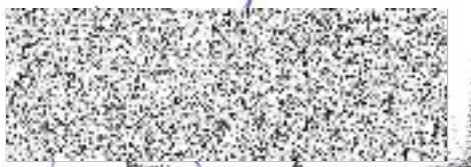
Článek XV. – Závěrečná ujednání

5. Za podstatné porušení této smlouvy ze strany zhotovitele se považuje zejména, nikoliv však výlučně:
a) dílo nebylo objednateli zhotovitelem řádně předáno dle této smlouvy nejpozději dne 31. 3. 2026, nebo

Článek III. – Závěrečná ujednání

1. Dodatek č. 2 je uzavřen v souladu s § 222 ZZVZ. Dodatek č. 2 není podstatnou změnou závazku ze smlouvy na veřejnou zakázku ve smyslu § 222 odst. 3 ZZVZ.
2. Dodatek č. 2 má charakter úpravy, v jejímž důsledku dochází ke změně ceny díla původní SOD.
3. Dodatek č. 2 je uzavřen na základě ustanovení čl. III. odst. 3. a čl. XV. odst. 8. původní SOD a v souladu s ustanoveními čl. VI. odst. 8. až 10. původní SOD.
4. Všechna ostatní ustanovení původní SOD nedotčená dodatkem č. 2 zůstávají v platnosti.
5. Zhotovitel souhlasí, aby byl tento dodatek uveřejněn v souladu se ZZVZ.
6. Zhotovitel prohlašuje, že uveřejněné skutečnosti nepovažuje za obchodní tajemství ve smyslu ust. § 504 ObčZ a uděluje svolení k jejich užití a zveřejnění bez stanovení jakýchkoliv dalších podmínek.
7. Smluvní strany shodně prohlašují, že si dodatek před jeho podpisem přečetly, a že byl uzavřen po důsledném prostudování dle jejich pravé a svobodné vůle určitě, vážně a srozumitelně a jeho autentičnost stvrzují svými podpisy.
8. Osoby podepisující dodatek svým podpisem stvrzují platnost svých jednatelských oprávnění.
9. Dodatek je primárně vyhotoven jako elektronický originál.
10. Dodatek nabývá platnosti a účinnosti dnem podpisu oběma smluvními stranami.
11. Přílohy:
Příloha č. 1. Změnové listy 01 až 06 včetně příslušných příloh
Příloha č. 2. Aktualizovaný časový harmonogram plnění díla - finanční harmonogram plnění – Dodatek č. 2

V Újezdě u Brna dne 16. 09. 2025



Ing. Marie Kozáková v. r.

Město Újezd u Brna

Objednatel



Ing. Jaroslav Bubla v. r.

místopředseda představenstva

PROSTAVBY, a.s.

zhotovitel

Doložka podle § 41 zákona č. 128/2000 Sb., o obcích (obecní zřízení), ve znění pozdějších předpisů:

Tento dodatek č. 2 byl schválen na 114. schůzi Rady města Újezd u Brna konané dne 15. 9. 2025.

Příloha č. 1

Změnové listy 01 až 06 včetně příslušných příloh



Financováno
Evropskou unií
NextGenerationEU



NÁRODNÍ
PLÁN OBNOVY



MINISTERSTVO PRÁCE
A SOCIÁLNÍCH VĚCÍ

OZNÁMENÍ ZMĚNY

číslo změny: **ZL 01**

Datum: 15. 9. 2025

Zhotovitel:	PROSTAVBY, a.s., Dědina 447, 683 54 Otnice, IČ: 277 13 130,		
Objednatel:	Město Újezd u Brna, Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna, IC: 00282740		
Zpracovatel PD:	Ing. arch. Miloš Klement, Tišnovská 145, 613 00 Brno, IC: 151 88 736		
Technický dozor stavby:	Husák Invest Management,s.r.o., 664 54 Těšany 347, IC: 037 82 875		
Název projektu:	Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny		
Registrační číslo projektu: EU, NPO, MPSV ČR, r. č. projektu CZ.31.6.0/0.0/0.0/24_150/0011351			
Odkazy na	specifikaci:	-	
	na výkresy:	-	
	na rozpočtové podklady:	ANO	
	na jinou část smlouvy:	-	

Předmět změny:

ZL 01 Bourací práce střešní konstrukce pavilonu [D]

Změna konstrukce stropů pavilonu „D“, které jsou původně řešené železobetonovým žebírkovým stropem s tím, že spádování střechy je původně provedeno konstrukcí z pálených cihel, dřevěných hranolů, fošen, heraklitových desek, tepelné izolace vaky s perlitem, s mazaninou, a živičnou 3 vrstvou krytinou. V rámci bouracích prací však bylo zjištěno, že uvedené skladby neodpovídají skutečnosti. Spádové konstrukce byly vytvořeny železobetonovými žebry a obvodovou nadezdívkou. Střední žlab byl rovněž vytvořen železobetonovou konstrukcí, spádovaná střecha byla vytvořena železobetonovými rámy a heraklitovými deskami pokrytými betonovou mazaninou na které bylo nalepeno několik vrstev živičné krytiny. Izolace byla dle PD tvořena vaky s perlitem.

Uvedené konstrukce musely být kompletně odstraněny, včetně nadezdívek z železobetonových konstrukcí, povrch musel být srovnán.

Po obvodu a na střední nosné zdi musely být upraveny betonovou mazaninou.

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jednající s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat a nemohl ověřit skutečnou podobu konstrukcí z provozních důvodů. Sondy do střechy a stropních konstrukcí nebylo možné z tohoto důvodu provádět. Kuchyně byla v době zpracování PD v plném provozu, a to až do doby zahájení rekonstrukce objektu. Nebylo možné porušit hygienické podmínky provozu a bezpečnosti práce provozu kuchyně. Zpracovatel PD vycházel z původní dokumentace.

Podrobně jsou uvedené změny definovány rozdílovými rozpočty, které jsou přílohou.

Předmětné stavební práce vyžadují prodloužení termínu realizace díla.

Počet připojených listů specifikací: -	Počet připojených výkresů:-
Počet připojených listů rozpočtových nákladů: 4	Jiné relevantní materiály: -

Důvod vícepráce / méněpráce:			
rozhodnutí objednatele. ☐	chyba v PD ☐	chyba zhotovitele ☐	vyšší moc. ☐ jiné okolnosti ☒
Předmětná změna závazku ze smlouvy byla v souladu s čl. XV, odst. 8 smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB, č. SOD zhotovitele: 2025-03-03 ze dne 25.6 2025 posouzena z hlediska možnosti takovou změnu provést ve smyslu příslušných ustanovení zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“). Předmětná změna závazku ze smlouvy je změnou ve smyslu § 222 odst. 6 ZZVZ. Jedná se o změnu závazku ze smlouvy jejíž potřeba vznikla v důsledku okolností, které zadavatel jednající s náležitou péčí nemohl předvídat, a která nemění celkovou povahu veřejné zakázky. Celkový cenový nárůst v rámci předmětné veřejné zakázky související se všemi změnami podle odstavců 5 nebo 6 ZZVZ při odečtení stavebních prací, služeb nebo dodávek, které nebyly s ohledem na tyto změny realizovány, nepřesahuje v součtu 30 % původní hodnoty závazku.			
odstavec 4, § 222 ☐	odstavec 5, § 222 ☐	odstavec 6, § 222 ☒	odstavec 7, § 222 ☐
Stanovisko objednatele:	souhlasí		
Stanovisko zpracovatele PD:	souhlasí		
Stanovisko technického dozoru stavby:	souhlasí		

Cena méněprací bez DPH:	Cena víceprací bez DPH:
-86 105,08	452 001,53
Výsledná cena změny bez DPH:	Změna termínu realizace díla ve vazbě na ZL 01 až 06:
365 896,45	+ 33 dnů
Veškeré práce budou splňovat podmínky smlouvy o dílo a budou provedeny ve stejné úrovni co do jakosti materiálů, provedení apod. tak, jak požaduje nebo předpokládá dokumentace zakázky pro celé dílo.	
V Újezdě u Brna dne 15. 9. 2025	
Zhotovitel:	Objednatel:
 PROSTAVBY, a.s. Ing. Jaroslav Bubla	 Město Újezd u Brna Ing. Karel Vévar
Technický dozor stavby:	Zpracovatel PD:
 Husák Invest Management,s.r.o. Mgr. Jan Husák	 Ing. arch. Miloš Klement

Položkový rozpočet stavby

Stavba: **2025-03-03AA** **Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny**

Objednatel: **Město Újezd u Brna** IČO: **00282740**
Komenského 107 DIČ: **CZ00282740**
66453 Újezd u Brna

Zhotovitel: **PROSTAVBY, a.s.** IČO: **27713130**
Dědina 447 DIČ: **CZ27713130**
68354 Otnice

Vypracoval:

Rozpis ceny			Celkem
HSV			382 587,47
PSV			-16 691,02
MON			0,00
Vedlejší náklady			0,00
Ostatní náklady			0,00
Celkem			365 896,45

Rekapitulace daní

Základ pro sníženou DPH	12 %	0,00 CZK
Snížená DPH	12 %	0,00 CZK
Základ pro základní DPH	21 %	365 896,45 CZK
Základní DPH	21 %	76 838,25 CZK

Zaokrouhlení 0,00 CZK

Cena celkem s DPH 442 734,70 CZK

v Újezdě u Brna dne 15.09. 2025



 Za zhotovitele



 Za objednatele

TDI: 

Rekapitulace dílčích částí

Číslo	Název	Základ pro sníženou DPH	Základ pro základní DPH	DPH celkem	Cena celkem	%
ZL01	Změnový list č.01 - Bourací práce střešní konstrukce pavilon "D"	0,00	365 896,45	76 838,25	442 734,70	100
01	Méněpráce - odpočet bourací práce střešní konstrukce pavilon "D"	0,00	-86 105,08	-18 082,07	-104 187,15	-24
02	Vícepráce - Bourací střešní konstrukce pavilon "D"	0,00	452 001,53	94 920,32	546 921,85	124
Celkem za stavbu		0,00	365 896,45	76 838,25	442 734,70	100

Rekapitulace dílů

Číslo	Název	Typ dílu			Celkem	%
9	Ostatní konstrukce a práce, bourání	HSV			22 107,41	6,0
96	Bourání konstrukcí	HSV			262 048,90	71,6
99	Staveništní přesun hmot	HSV			24,91	0,0
997	Přesun sutě	HSV			98 406,25	26,9
762	Konstrukce tesařské	PSV			-16 691,02	-4,6
Cena celkem					365 896,45	100,0

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL01	Změnový list č.01 - Bourací práce střešní konstrukce pavilon "D"
R:	01	Měněpráce - odpočet bourací práce střešní konstrukce pavilon "D"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 9		Ostatní konstrukce a práce, bourání				-19 505,35
1	962032231R00	Bourání zdiva z cihel pálených nebo vápenopiskových na MV ne MVC přes 1 m3	m3	-16,84400	1 158,00	-19 505,35

(23,07+16,519)*2*0,3*0,6 :

0,3*0,3*(0,15+0,3)/2*8*16 :

-16,844

-16,84400

Díl: 99		Staveništní přesun hmot				-9,36
2	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	-0,02156	434,00	-9,36
Díl: 997		Přesun sutě				-49 899,35
3	997013509	Příplatek k odvozu sutí a vybouraných hmot na skládku ZKD 1 km přes 1 km	t	-576,06480	28,20	-16 245,00

-30,3192*19

-576,06480

4	997013113	Vnitrostaveništní doprava sutí a vybouraných hmot pro budovy v přes 9 do 12 m	t	-30,31920	279,50	-8 474,22
5	997013501	Odvoz sutí a vybouraných hmot na skládku nebo meziskládku do 1 km se složením	t	-30,31920	330,50	-10 020,50
6	997013871	Poplatek za uložení stavebního odpadu na recyklační skládce (skládkovné) směsného stavebního a demoličního kód odpadu 1 09 04	t	-30,31920	500,00	-15 159,60

Díl: 762		Konstrukce tesařské				-16 691,02
7	762822820R00	Demontáž stropních trámů z hraněného řeziva průřezové pl přes 144 do 288 cm2	m	-184,56000	90,10	-16 628,80

23,07*8 :

-184,56

-184,56000

8	998762102R00	Přesun hmot pro tesařské konstrukce, v objektech výšky do 12 m	t	-0,02953	2 105,00	-62,16
---	--------------	--	---	----------	----------	--------

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL01	Změnový list č.01 - Bourací práce střešní konstrukce pavilon "D"
R:	02	Vícepráce - Bourací střešní konstrukce pavilon "D"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 9						41 612,76
1	941311211	Příplatek k lešení řadovému modulovému lehkému do 200 kg/m ² od 0,6 do 0,9 m v do 10 m za každý den použití	m2	20 806,38000	2,00	41 612,76

Příplatek pro provedení bouracích a přípravných prací : 693,546*30 20 806,38000

Díl: 96						262 048,90
Bourání konstrukcí						

2	962052211R00	Bourání zdiva železobetonového nadzákladového	m3	32,02704	6 480,00	207 535,21
		Odbourání ŽB atiky : (23,07+16,519)*2*0,3*0,6		14,25204		
		Spádové žebra - průměrná výška 45cm :		10,67400		
		5,5*0,2*0,45*8+5,4*0,2*0,45*8+7,0*0,2*0,45*2+8,7*0,2*0,45*2				
		ŽB vnitřní žlab : (17,1+6,57)*1,0*0,3		7,10100		

3	963051213R00	Bourání ŽB stropů žebrových s viditelnými trámy	m3	4,62874	7 005,00	32 424,31
		Vybourání stropu pro schodiště - deska :		2,62624		
		(5,935*2,65+5,935*0,3)*0,15				
		Vybouření stropu pro schodiště - Žebra :		2,00250		
		2,65*0,3*0,2*2+5,535*0,3*0,2*4+5,935*0,3*0,2				

4	963ZL01R01	Odstranění heraklitových desek z betonové nebo želebetonové konstrukce	m2	89,07000	248,00	22 089,36
		Odstranění heraklitu ze spádových žebor : 5,5*0,3*8*2+5,5*0,15*8		33,00000		
		5,4*0,3*8*2+5,5*0,15*8		32,52000		
		7,0*0,3*2*2+7,0*0,15*2		10,50000		
		8,7*0,3*2*2+8,7*0,15*2		13,05000		

Díl: 99						34,27
Staveništní přesun hmot						

5	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	0,07897	434,00	34,27
---	--------------	--	---	---------	--------	-------

Díl: 997						148 305,60
Přesun sutě						

6	997013509	Příplatek k odvozu sutí a vybouraných hmot na skládku ZKD 1 km přes 1 km	t	1 712,11945	28,20	48 281,71
		ŽB atika, žlab, spádové žebra : 90,11155*19		1 712,11945		

7	997013113	Vnitrostaveništní doprava sutí a vybouraných hmot pro budovy v přes 9 do 12 m	t	90,11155	279,50	25 186,18
---	-----------	---	---	----------	--------	-----------

8	997013501	Odvoz sutí a vybouraných hmot na skládku nebo meziskládku do 1 km se složením	t	90,11155	330,50	29 781,81
---	-----------	---	---	----------	--------	-----------

9	997013871	Poplatek za uložení stavebního odpadu na recyklační skládce (skládkovné) směsného stavebního a demoličního kódu odpadu 1 09 04	t	90,11155	500,00	45 055,76
---	-----------	--	---	----------	--------	-----------

Újezdě u Brna

2025

OZNÁMENÍ ZMĚNY

číslo změny: **ZL 02**

Datum: 15. 9. 2025

Zhotovitel:	PROSTAVBY, a.s. , Dědina 447, 683 54 Otnice, IČ: 277 13 130,
Objednatel:	Město Újezd u Brna , Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna, IC: 00282740
Zpracovatel PD:	Ing. arch. Miloš Klement , Tišnovská 145, 613 00 Brno, IC: 151 88 736
Technický dozor stavby:	Husák Invest Management,s.r.o. , 664 54 Těšany 347, IC: 037 82 875
Název projektu:	Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Registrační číslo projektu: EU, NPO, MPSV ČR, r. č. projektu CZ.31.6.0/0.0/0.0/24_150/0011351

Odkazy na specifikaci:	-
na výkresy:	ANO
na rozpočtové podklady:	ANO
na jinou část smlouvy:	-

Předmět změny:

ZL 02. Stropní konstrukce - Pavilon „D“ - Panely SPIROLL

Dle PD stavby Dětské skupiny měla být nástavba založena na původním stropu z žebříkové konstrukce. Tyto původní žebříkové stropy měly být zpevněny ocelovou konstrukcí. Po odkrytí záklopu stropu bylo zjištěno, že není konstrukčně proveditelné, protože žebříkový strop nebyl dle předpokladu tvořen pouze podélnými žebry, ale i žebry příčnými. Příčná žebra není možné ze statických důvodů přerušit. Z tohoto důvodu nelze provést původní řešení podepřením ocelovou konstrukcí.

Vyvolaným řešením je montáž stropních panelů SPIROLL uložených nad stávající konstrukci stropu na obvodové a střední nosné zdivo. Změna se týká rovněž nové skladby finálních vrstev navazujících podlah včetně montážní hydroizolace. Původní stropy budou zachovány. Vzhledem k navýšení nivelety stropu dochází k dalším úpravám objektu „C“, které budou řešeny samostatným ZL.

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jednající s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat a nemohl ověřit skutečnou podobu konstrukcí z provozních důvodů. Sondy do střechy a stropních konstrukcí nebylo možné z tohoto důvodu provádět. Kuchyně byla v době zpracování PD v plném provozu, a to až do doby zahájení rekonstrukce objektu. Nebylo možné porušit hygienické podmínky provozu a bezpečnosti práce provozu kuchyně. Zpracovatel PD vycházel z původní dokumentace.

Podrobně jsou uvedené změny definovány rozdílovými rozpočty a revizí výkresové části, které jsou přílohou.

Předmětné stavební práce vyžadují prodloužení termínu realizace díla.

Počet připojených listů specifikací:-	Počet připojených výkresů: 1 - Výkres č. D.2.1.04-I.NP.Stropní konstrukce
Počet připojených listů rozpočtových nákladů: 6	Jiné relevantní materiály: -

Důvod vícepráce / méněpráce:			
rozhodnutí objednatele. ☐	chyba v PD ☐	chyba zhotovitele ☐	vyšší moc. ☐ jiné okolnosti ☒
Předmětná změna závazku ze smlouvy byla v souladu s čl. XV, odst. 8 smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB, č. SOD zhotovitele: 2025-03-03 ze dne 25.6 2025 posouzena z hlediska možnosti takovou změnu provést ve smyslu příslušných ustanovení zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“). Předmětná změna závazku ze smlouvy je změnou ve smyslu § 222 odst. 6 ZZVZ. Jedná se o změnu závazku ze smlouvy jejíž potřeba vznikla v důsledku okolností, které zadavatel jednající s náležitou péčí nemohl předvídat, a která nemění celkovou povahu veřejné zakázky. Celkový cenový nárůst v rámci předmětné veřejné zakázky související se všemi změnami podle odstavců 5 nebo 6 ZZVZ při odečtení stavebních prací, služeb nebo dodávek, které nebyly s ohledem na tyto změny realizovány, nepřesahuje v součtu 30 % původní hodnoty závazku.			
odstavec 4, § 222 ☐	odstavec 5, § 222 ☐	odstavec 6, § 222 ☒	odstavec 7, § 222 ☐
Stanovisko objednatele:	souhlasí		
Stanovisko zpracovatele PD:	souhlasí		
Stanovisko technického dozoru stavby:	souhlasí		

Cena méněprací bez DPH:	Cena víceprací bez DPH:
-1 100 140,21	1 034 272,33
Výsledná cena změny bez DPH:	Změna termínu realizace díla ve vazbě na ZL 01 až 06:
-65 867,88	+ 33 dnů
Veškeré práce budou splňovat podmínky smlouvy o dílo a budou provedeny ve stejné úrovni co do jakosti materiálů, provedení apod. tak, jak požaduje nebo předpokládá dokumentace zakázky pro celé dílo.	
V Újezdě u Brna dne 15. 9. 2025 :	
Zhotovitel:  PROSTAVBY, a.s. Ing. Jaroslav Bubla	Objednatel:  Město Újezd u Brna Ing. Karel Vévar
Technický dozor stavby:  Husák Invest Management,s.r.o. Mgr. Jan Husák	Zpracovatel PD:  Ing. arch. Miloš Klement

Položkový rozpočet stavby

Stavba: 2025-03-03AA Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Objednatel: Město Újezd u Brna IČO: 00282740
 Komenského 107 DIČ: CZ00282740
 66453 Újezd u Brna

Zhotovitel: PROSTAVBY, a.s. IČO: 27713130
 Dědina 447 DIČ: CZ27713130
 68354 Otnice

Vypracoval:

Rozpis ceny			Celkem
HSV			-185 976,46
PSV			120 108,58
MON			0,00
Vedlejší náklady			0,00
Ostatní náklady			0,00
Celkem			-65 867,88

Rekapitulace daní

Základ pro sníženou DPH	12 %	0,00 CZK
Snížená DPH	12 %	0,00 CZK
Základ pro základní DPH	21 %	-65 867,88 CZK
Základní DPH	21 %	-13 832,25 CZK

Zaokrouhlení 0,00 CZK

Cena celkem s DPH -79 700,13 CZK

v

Újezdě u Brna

dne

15.09. 2025



Za zhotovitele



Za objednatele

TDI:



Rekapitulace dílčích částí

Číslo	Název	Základ pro sníženou DPH	Základ pro základní DPH	DPH celkem	Cena celkem	%
ZL02	Změnový list č.02 - Stropní konstrukce pavilon "D" - panely	0,00	-65 867,88	-13 832,25	-79 700,13	100
01	Méněpráce - odpočet původní konstrukce stropu	0,00	-1 100 140,21	-231 029,44	-1 331 169,65	1 670
02	Vícepráce - Panely SPIROLL pavilon "D"	0,00	1 034 272,33	217 197,19	1 251 469,52	####
Celkem za stavbu		0,00	-65 867,88	-13 832,25	-79 700,13	100

Rekapitulace dílů

Číslo	Název	Typ dílu			Celkem	%
4	Vodorovné konstrukce	HSV			-224 231,08	340,4
9	Ostatní konstrukce a práce, bourání	HSV			19 419,29	-29,5
99	Staveništní přesun hmot	HSV			18 835,33	-28,6
711	Izolace proti vodě	PSV			120 108,58	-182,3
Cena celkem					-65 867,88	100,0

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL02	Změnový list č.02 - Stropní konstrukce pavilon "D" - panely SPIROLL
R:	01	Méněpráce - odpočet původní konstrukce stropu

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 4		Vodorovné konstrukce				-1 058 748,13
1	411321414R00	Stropy deskové ze ŽB tř. C 25/30 300*0,06 : -18	m3	-18,00000	4 515,00	-81 270,00
2	411362021R00	Výztuž stropů svařovanými sítěmi Kari 300*1,3*7,9/1000 : -3,081	t	-3,08100	46 000,00	-141 726,00
3	413232221R00	Zazdívká zhlaví válcovaných nosníků v přes 150 do 300 mm 39*2 : -78	kus	-78,00000	333,00	-25 974,00
4	413941123R00	Osazení válcovaných nosníků ve stropěch č. 14 - 22 15061,4/1000 : -15,061	t	-15,06100	14 450,00	-217 631,40
5	13010980	ocel profilová jakost S235JR (11 375) průřez HEB 200 15061,4/1000*1,08 : -16,266	t	-16,26600	30 980,00	-503 920,60
6	417321515	Ztužující pásy a věnce ze ŽB tř. C 25/30 (5,75+17,45+1,418+5,82+16,5+5,82+2,35+12,2)*0,375*0,3 : (6,4+12,55+5,82)*0,3*0,3 : -9,801	m3	-9,80100	4 915,00	-48 171,90
7	417351115R00	Zřízení bednění ztužujících věnců (5,75+17,45+1,418+5,82+16,5+5,82+2,35+12,2)*0,3*2 : (6,4+12,55+5,82)*0,3*2 : -55,247	m2	-55,24700	580,00	-32 043,20
8	417351116R00	Odstranění bednění ztužujících věnců				
Díl: 99		Staveništní přesun hmot				-41 392,08
9	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	-95,37345	434,00	-41 392,08

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL02	Změnový list č.02 - Stropní konstrukce pavilon "D" - panely SPIROLL
R:	02	Vícepráce - Panely SPIROLL pavilon "D"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 4		Vodorovné konstrukce				834 517,05
1	411133901R00	Montáž stropních panelů z předpjatého betonu Spiroll, v budovách výšky do 18 m, hmotnosti do 1,5 t	kus	2,00000	1 542,00	3 084,00
		Panely :				
		D.01-D.02 : 2		2,00000		
2	593467591R	Panel stropní betonový Prefa SPIROLL PPD/207 předpjatý 1190 200 mm, lana 7 x 9,3 mm	m	9,72000	1 988,00	19 323,36
		Panely :				
		D.01-D.02 : 4,86*2		9,72000		
3	411351011	Zřízení bednění stropů deskových tl přes 5 do 25 cm bez podpěr kce	m2	9,97600	961,00	9 586,96
		dobetonování spiroll kolem ocelových výměn :				
		6,235*0,7		4,36450		
		6,235*0,9		5,61150		
4	411351012	Odstranění bednění stropů deskových tl přes 5 do 25 cm bez podpěrné kce	m2	9,97600	356,00	3 551,46
		dobetonování spiroll kolem ocelových výměn :				
		6,235*0,7		4,36450		
		6,235*0,9		5,61150		
5	411354313	Zřízení podpěrné konstrukce stropů výšky do 4 m tl přes 15 do 25 cm	m2	9,97600	448,00	4 469,28
		dobetonování spiroll kolem ocelových výměn :				
		6,235*0,7		4,36450		
		6,235*0,9		5,61150		
6	411354314	Odstranění podpěrné konstrukce stropů výšky do 4 m tl přes 15 do 25 cm	m2	9,97600	118,50	1 182,16
		dobetonování spiroll kolem ocelových výměn :				
		6,235*0,7		4,36450		
		6,235*0,9		5,61150		
7	411133902R00	Montáž stropních panelů z předpjatého betonu Spiroll, v budovách výšky do 18 m, hmotnosti do 3 t	kus	36,00000	1 839,00	66 204,00
		Panely :				
		A.01 - A.14 : 14		14,00000		
		B.01 - B.14 : 14		14,00000		
		C.01 - C.08 : 8		8,00000		
8	5934681R01	Panel stropní betonový Prefa SPIROLL PPD/256 předpjatý 1190 255 mm, lana 6 x 12,5 mm	m	222,92000	2 210,00	492 653,20
		Panely :				
		A.01 - A.14 : 14*6,24		87,36000		
		B.01 - B.14 : 14*6,12		85,68000		
		C.01 - C.08 : 8*6,235		49,88000		
9	411321414R00	Stropy deskové ze ŽB tř. C 25/30	m3	1,94220	4 515,00	8 769,00
		dobetonování spiroll kolem ocelových výměn :				
		6,235*0,572*0,25		0,89161		
		6,235*0,674*0,25		1,05060		
10	411362021R00	Výztuž stropů svařovanými sítěmi Kari	t	0,07979	46 000,00	3 670,34
		dobetonování spiroll kolem ocelových výměn :				
		6,235*0,572*1,3*7,9/1000		0,03663		
		6,235*0,674*1,3*7,9/1000		0,04316		
11	413232221R00	Zazdívká zhlaví válcovaných nosníků v přes 150 do 300 mm	kus	4,00000	333,00	1 332,00
		nosníky pro zpevnění stropu - ocelové výměny kolem komína : 4		4,00000		
12	413941125R00	Osazení válcovaných nosníků ve strozech č.24 a výš	t	1,05995	13 340,00	14 139,73
		Výměna kolem komína : 6,235*2*85/1000		1,05995		
13	13010984	ocel profilová jakost S235JR (11 375) průřez HEB 240	t	1,14475	31 780,00	36 380,16
		Výměna kolem komína : 6,235*2*85/1000*1,08		1,14475		

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL02	Změnový list č.02 - Stropní konstrukce pavilon "D" - panely SPIROLL
R:	02	Vícepráce - Panely SPIROLL pavilon "D"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
14	417321515	Ztužující pásy a věnce ze ŽB tř. C 25/30	m3	9,16650	4 960,00	45 465,84

Bednění věnců pod panely Spiroll - průměrná výška věnce 10cm oboustranně :

Vnější zdivo : $(17,2+2,34+6,57+16,52+1,568+17,1+12,76)*0,3*0,1$ 2,22174

Vnitřní zdivo : $(16,75+5,935+5,99+5,872)*0,3*0,1$ 1,03641

Bednění věnců kolem panelů Spiroll - výška věnce 25cm - jednostranně, kolem schodiště oboustranně :

V1.1 - výška věnce 250mm : 3,14648

$(6,57+3,25+2,65+6,57+5,935+1,568+2,65+12,76)*0,3*0,25$

V1.2 - výška věnce 250mm : $(17,2+2,34+13,27+17,1)*0,15*0,25$ 1,87163

V1.3 - výška věnce 500mm : $5,935*0,3*0,5$ 0,89025

15	417351115R00	Zřízení bednění ztužujících věnců	m2	96,39040	784,00	75 570,00
----	--------------	-----------------------------------	----	----------	--------	-----------

Bednění věnců pod panely Spiroll - průměrná výška věnce 10cm oboustranně :

Vnější zdivo : $(17,2+2,34+6,57+16,52+1,568+17,1+12,76)*0,2*2$ 29,62320

Vnitřní zdivo : $(16,778+5,935+5,99+5,872)*0,1*2$ 6,91500

Bednění věnců kolem panelů Spiroll - výška věnce 25cm - jednostranně, kolem schodiště oboustranně : $(16,75+5,935)*0,3*$

V1.1 - výška věnce 250mm : 16,78120

$6,57*0,4+3,25*0,4+2,65*0,4+6,57*0,4+5,935*0,4+1,568*0,4+2,65*0,4+12,76*0,4$

V1.2 - výška věnce 250mm : $17,2*0,4+2,34*0,4+13,27*0,4+17,1*0,4$ 19,96400

V1.3 - výška věnce 500mm : $5,935*0,8*2$ 9,49600

16	417351116R00	Odstranění bednění ztužujících věnců	m2	96,39040	154,00	14 844,12
----	--------------	--------------------------------------	----	----------	--------	-----------

Bednění věnců pod panely Spiroll - průměrná výška věnce 10cm oboustranně :

Vnější zdivo : $(17,2+2,34+6,57+16,52+1,568+17,1+12,76)*0,2*2$ 29,62320

Vnitřní zdivo : $(16,778+5,935+5,99+5,872)*0,1*2$ 6,91500

Bednění věnců kolem panelů Spiroll - výška věnce 25cm - jednostranně, kolem schodiště oboustranně : $(16,75+5,935)*0,3*$

V1.1 - výška věnce 250mm : 16,78120

$6,57*0,4+3,25*0,4+2,65*0,4+6,57*0,4+5,935*0,4+1,568*0,4+2,65*0,4+12,76*0,4$

V1.2 - výška věnce 250mm : $17,2*0,4+2,34*0,4+13,27*0,4+17,1*0,4$ 19,96400

V1.3 - výška věnce 500mm : $5,935*0,8*2$ 9,49600

17	417361821R00	Výztuž ztužujících pásů a věnců betonářskou ocelí 10 505	t	0,47100	56 700,00	26 705,70
----	--------------	--	---	---------	-----------	-----------

Kleštinová výztuž panely : 471,0/1000 0,47100

18	278311065R00	Zálivka kotevních otvorů C 25/30 XF1 nad 1,0 m3	m3	1,47295	5 150,00	7 585,69
----	--------------	---	----	---------	----------	----------

Zaliti spáry kleštinové výztuže : $6,29*0,03*0,25*13$ 0,61328

$6,12*0,03*0,25*13$ 0,59670

$6,235*0,03*0,25*5$ 0,23381

$4,86*0,03*0,2*1$ 0,02916

Díl: 9	Ostatní konstrukce a práce, bourání				19 419,29
--------	-------------------------------------	--	--	--	-----------

19	941311211	Příplatek k lešení řadovému modulovému lehkému do 200 kg/m2 od 0,6 do 0,9 m v do 10 m za každý den použití	m2	9 709,64400	2,00	19 419,28
----	-----------	--	----	-------------	------	-----------

Příplatek lešení pro provedení panelů spiroll : 693,546*14 9 709,64400

Díl: 99	Staveništní přesun hmot				60 227,41
---------	-------------------------	--	--	--	-----------

20	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	138,77283	434,00	60 227,41
----	--------------	--	---	-----------	--------	-----------

Díl: 711	Izolace proti vodě				120 108,58
----------	--------------------	--	--	--	------------

21	711141559R00	Provedení izolace proti zemní vlhkosti pásy přitavením vodorovně NAIP	m2	326,73240	158,00	51 623,72
----	--------------	---	----	-----------	--------	-----------

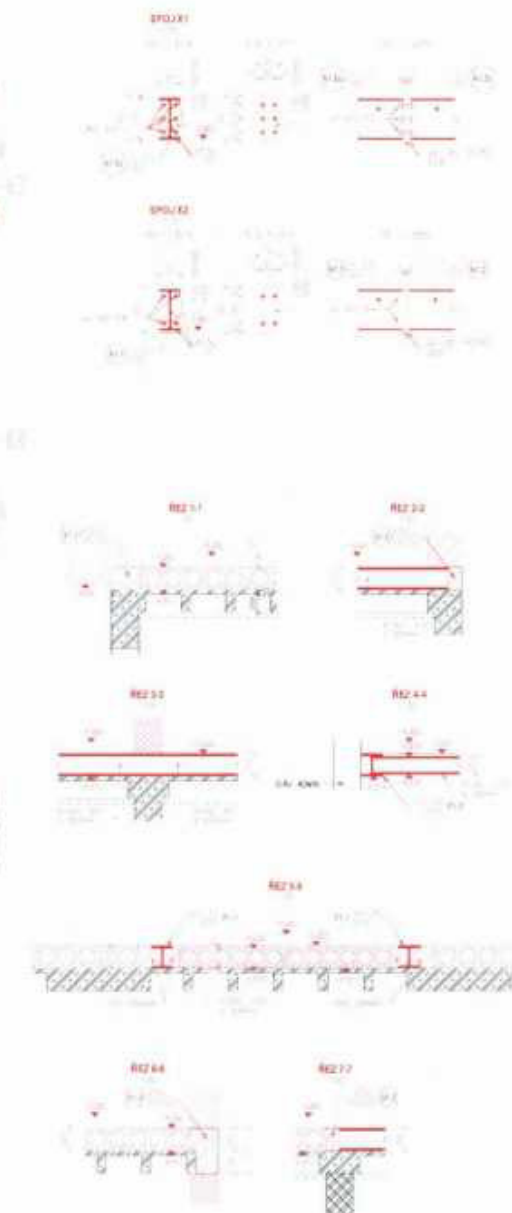
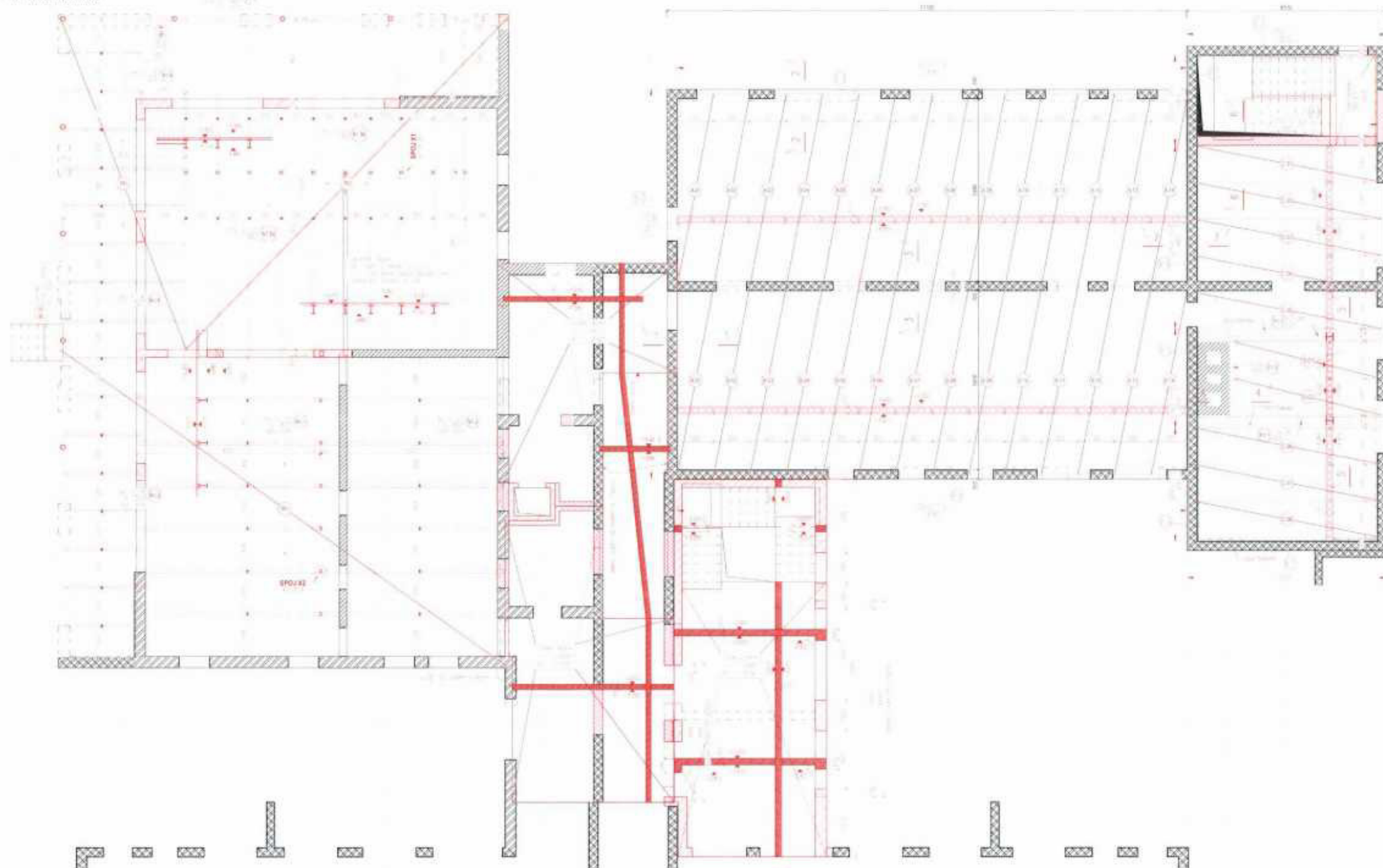
Provedení ochranné izolace proti zatečení na panelech SPIROLL 17,1*12,76+6,57*16,52 326,73240

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL02	Změnový list č.02 - Stropní konstrukce pavilon "D" - panely SPIROLL
R:	02	Vícepráce - Panely SPIROLL pavilon "D"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
22	62855001	pás asfaltový natavitelný modifikovaný SBS s vložkou z polyesterové rohože a spalitelnou PE fólií nebo jemnozrnným minerálním posypem na horním povrchu tl 4,0mm	m2	380,64325	171,00	65 090,00
		Provedení ochranné izolace proti zatečení na panelech SPIROLL (17,1*12,76+6,57*16,52)*1,165		380,64325		
23	998711102R00	Přesun hmot pro izolace proti vodě, v objektech výšky do 12 m	t	2,15137	1 578,00	3 394,86

1. NP - STROMKONSTRUKCE



VÝPIS PŘESTABROVÁNÝCH PRADELÍ					
Číslo	Prádelník	Prádelník	Prádelník	Prádelník	Prádelník

[illegible]



OZNÁMENÍ ZMĚNY

číslo změny: **ZL 03**

Datum: **15. 9. 2025**

Zhotovitel:	PROSTAVBY, a.s. , Dědina 447, 683 54 Otnice, IČ: 277 13 130,
Objednatel:	Město Újezd u Brna , Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna, IC: 00282740
Zpracovatel PD:	Ing. arch. Miloš Klement , Tišnovská 145, 613 00 Brno, IC: 151 88 736
Technický dozor stavby:	Husák Invest Management,s.r.o. , 664 54 Těšany 347, IC: 037 82 875
Název projektu:	Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Registrační číslo projektu: EU, NPO, MPSV ČR, r. č. projektu CZ.31.6.0/0.0/0.0/24_150/0011351

Odkazy na specifikaci:	-
na výkresy:	ANO
na rozpočtové podklady:	ANO
na jinou část smlouvy:	

Předmět změny:

ZL 03. Změna založení přístavby nového vchodu objekt pavilon "C":

Při realizaci výkopu základů vstupního objektu, trojramenného schodiště a výtahu byla zjištěna neočekávaná skutečnost, že prostor před vstupem do budovy byl v minulosti celý vybagrovaný pro snadnou realizaci ležaté kanalizace a šachet a opětovně zasypán pískem. Z uvedeného důvodu bude pro to nutné odtěžit stávající navážky nejlépe na rostlou zeminu.

Základy stávající navážky nejsou vhodné pro zakládání objektu. Ze statických důvodů bude nutné základy založit hlouběji, než se počítalo ve stavebním povolení a PD, včetně rozpočtu tak, aby nové základy byly v rostlé zemině změna vyvolaná neočekávanou skutečností s dopadem do statiky.

Šachta - po odkopání stávající zeminy kolem revizních šachet ležaté kanalizace se ukázalo, že šachty mají kónický tvar a dochází ke kolizi šachty s novým základem pro nové obvodové zdivo. Šachtu je třeba úplně zrušit, protože ji dubluje sousední šachta.

Výše uvedené změny a dodatečné práce zadavatel jednající s náležitou péčí v době přípravy projektu nemohl předvídat. Zpracovatel PD vycházel z původní dokumentace.

Podrobně jsou uvedené změny definovány rozdílovými rozpočty a revizí výkresové části, které jsou přílohou.

Předmětné stavební práce vyžadují prodloužení termínu realizace díla.

Počet připojených listů specifikací:	Počet připojených výkresů: 1 k Výkres č. D.2.1.01-Základy
Počet připojených listů rozpočtových nákladů: 4	Jiné relevantní materiály: -

Důvod vícepráce / méněpráce:

rozhodnutí objednatele. ☐ chyba v PD ☐ chyba zhotovitele ☐ vyšší moc. ☐ jiné okolnosti ☒

Předmětná změna závazku ze smlouvy byla v souladu s čl. XV, odst. 8 smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB, č. SOD zhotovitele: 2025-03-03 ze dne 25.6 2025 posouzena z hlediska možnosti takovou změnu provést ve smyslu příslušných ustanovení zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“).

Předmětná změna závazku ze smlouvy je změnou ve smyslu § 222 odst. 6 ZZVZ. Jedná se o změnu závazku ze smlouvy jejíž potřeba vznikla v důsledku okolností, které zadavatel jednající s náležitou péčí nemohl předvídat, a která nemění celkovou povahu veřejné zakázky.

Celkový cenový nárůst v rámci předmětné veřejné zakázky související se všemi změnami podle odstavců 5 nebo 6 ZZVZ při odečtení stavebních prací, služeb nebo dodávek, které nebyly s ohledem na tyto změny realizovány, nepřesahuje v součtu 30 % původní hodnoty závazku.

odstavec 4, § 222 ☐

odstavec 5, § 222 ☐

odstavec 6, § 222 ☒

odstavec 7, § 222 ☐

Stanovisko objednatele:

souhlasí

Stanovisko zpracovatele PD:

souhlasí

Stanovisko technického dozoru stavby:

souhlasí

Cena méněprací bez DPH:

-110 893,38

Cena víceprací bez DPH:

471 834,20

Výsledná cena změny bez DPH:

360 940,82

Změna termínu realizace díla ve vazbě na ZL 01 až 06:

+ 33 dnů

Veškeré práce budou splňovat podmínky smlouvy o dílo a budou provedeny ve stejné úrovni co do jakosti materiálů, provedení apod. tak, jak požaduje nebo předpokládá dokumentace zakázky pro celé dílo.

V Újezdě u Brna dne **15. 9. 2025**

Zhotovitel:



PROSTAVBY, a.s.
Ing. Jaroslav Bubla

Objednatel:



Město Újezd u Brna
Ing. Karel Vévar

Technický dozor stavby:



Husák Invest Management,s.r.o.
Mgr. Jan Husák

Zpracovatel PD:



Ing. arch. Miloš Klement

Položkový rozpočet stavby

Stavba: **2025-03-03AA** **Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny**

Objednatel: **Město Újezd u Brna** IČO: **00282740**
Komenského 107 DIČ: **CZ00282740**
66453 Újezd u Brna

Zhotovitel: **PROSTAVBY, a.s.** IČO: **27713130**
Dědina 447 DIČ: **CZ27713130**
68354 Otnice

Vypracoval:

Rozpis ceny			Celkem
HSV			360 940,82
PSV			0,00
MON			0,00
Vedlejší náklady			0,00
Ostatní náklady			0,00
Celkem			360 940,82

Rekapitulace daní

Základ pro sníženou DPH	12 %	0,00 CZK
Snížená DPH	12 %	0,00 CZK
Základ pro základní DPH	21 %	360 940,82 CZK
Základní DPH	21 %	75 797,57 CZK

Zaokrouhlení 0,00 CZK

Cena celkem s DPH 436 738,39 CZK

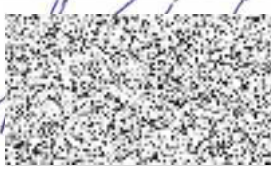
v Újezdě u Brna dne 15.09. 2025



 Za zhotovitele



 Za objednatele

TDL: 

Rekapitulace dílčích částí

Číslo	Název	Základ pro sníženou DPH	Základ pro základní DPH	DPH celkem	Cena celkem	%
ZL03	Změnový list č.03 - Změna založení přístavby nového vchodu pavilon	0,00	360 940,82	75 797,57	436 738,39	100
01	Méněpráce - Odpočet založení vstupního objektu pavilon "C"	0,00	-110 893,38	-23 287,61	-134 180,99	-31
02	Vícepráce - Založení vstupního objektu pavilon "C"	0,00	471 834,20	99 085,18	570 919,38	131
Celkem za stavbu		0,00	360 940,82	75 797,57	436 738,39	100

Rekapitulace dílů

Číslo	Název	Typ dílu			Celkem	%
1	Zemní práce	HSV			211 634,80	58,6
2	Zakládání	HSV			-63 868,84	-17,7
2	Základy a zvláštní zakládání	HSV			154 266,71	42,7
99	Staveništní přesun hmot	HSV			58 908,15	16,3
Cena celkem					360 940,82	100,0

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL03	Změnový list č.03 - Změna založení přístavby nového vchodu pavilon "C"
R:	01	Méněpráce - Odpočet založení vstupního objektu pavilon "C"

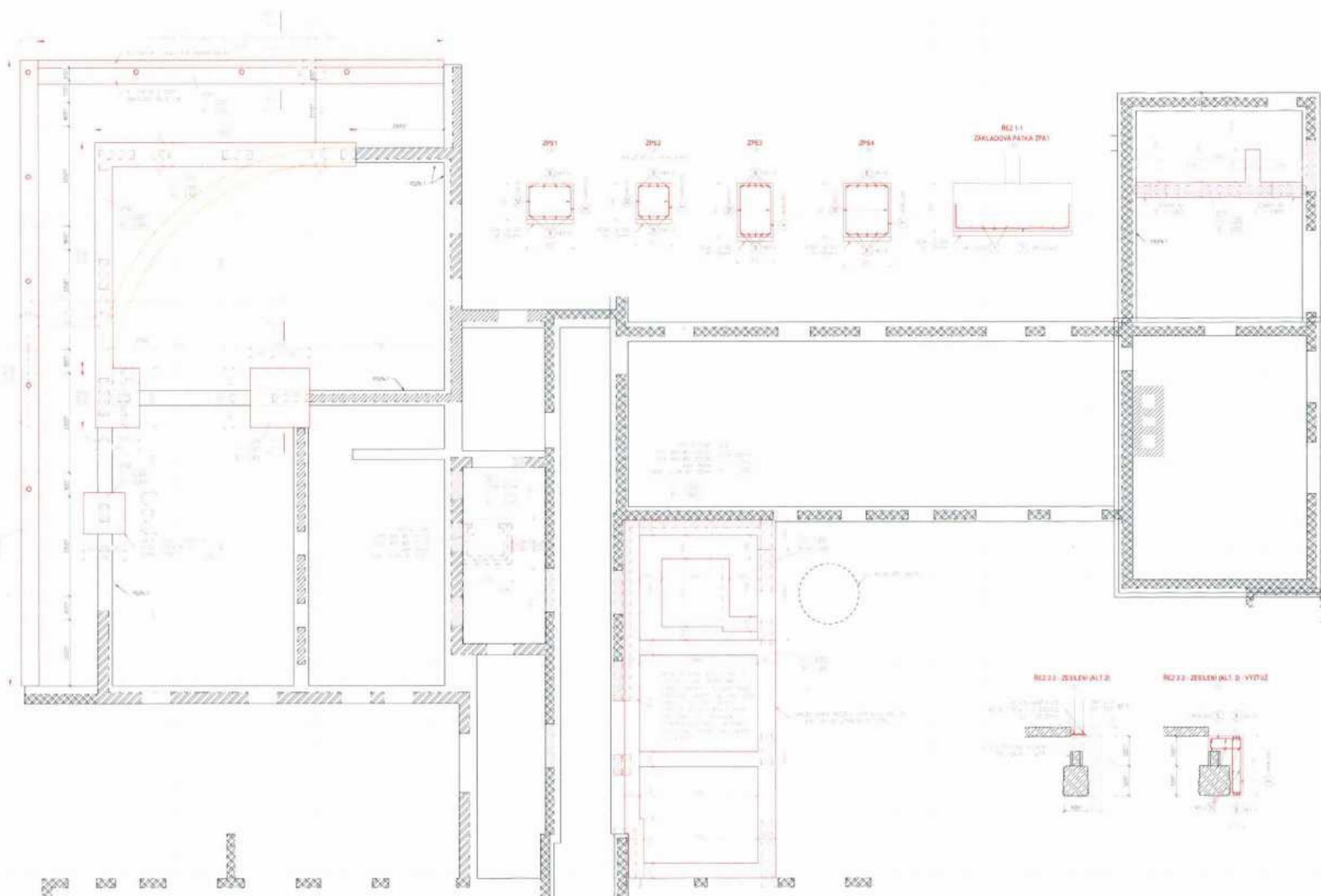
P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 1		Zemní práce				-29 641,80
1	132251101	Hloubení rýh nezapažených š do 800 mm v hornině třídy těžitel I skupiny 3 objem do 20 m3 strojně (12,067*0,37+4,19*0,375+12,063*0,595)*(1,2-0,15) : -13,874	m3	-13,87400	657,00	-9 115,22
				-13,87400		
2	162751117	Vodorovné přemístění přes 9 000 do 10000 m výkopku/sypaniny horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3 -13,874	m3	-13,87400	321,50	-4 460,49
				-13,87400		
3	162751119	Příplatek k vodorovnému přemístění výkopku/sypaniny z horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3 ZKD 1000 m přes 10000 m -13,874*10	m3	-138,74000	25,80	-3 579,49
				-138,74000		
4	171201231	Poplatek za uložení zeminy a kamení na recyklační skládce (skládkovné) kód odpadu 17 05 04 -13,874*1,8	t	-24,97320	500,00	-12 486,60
				-24,97320		
Díl: 2		Zakládání				-63 868,84
5	274313611R00	Základové pásy z betonu tř. C 16/20 (12,067*0,37+4,19*0,375+12,063*0,595)*1,2 : -15,856	m3	-15,85600	3 635,00	-57 636,56
				-15,85600		
6	274351121	Zřízení bednění základových pasů rovného (12,063*3-0,375*2+4,19)*0,15 : -5,944	m2	-5,94400	861,00	-5 117,78
				-5,94400		
7	274351122	Odstranění bednění základových pasů rovného	m2	-5,94400	187,50	-1 114,50
Díl: 99		Staveništní přesun hmot				-17 382,74
8	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	-40,05239	434,00	-17 382,74

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL03	Změnový list č.03 - Změna založení přístavby nového vchodu pavilon "C"
R:	02	Vícepráce - Založení vstupního objektu pavilon "C"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 1 Zemní práce						241 276,60
1	131251100	Hloubení jam nezapažených v hornině třídy těžitelnosti I skupiny objem do 20 m3 strojně	m3	99,54000	478,50	47 629,89
		Vyhloubení jámy vstupní objekt : 6,0*12,06*1,5		108,54000		
		Odpočet výkop výtah : -9,0		-9,00000		
2	162751117	Vodorovné přemístění přes 9 000 do 10000 m výkopku/sypaniny horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3	m3	99,54000	321,50	32 002,11
		Vyhloubení jámy vstupní objekt : 6,0*12,06*1,5		108,54000		
		Odpočet výkop výtah : -9,0		-9,00000		
3	162751119	Příplatek k vodorovnému přemístění výkopku/sypaniny z horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3 ZKD 1000 m přes 10000 m	m3	995,40000	25,80	25 681,32
		Vyhloubení jámy vstupní objekt : 6,0*12,06*1,5*10		1 085,40000		
		Odpočet výkop výtah : -9,0*10		-90,00000		
4	171201231	Poplatek za uložení zeminy a kamení na recyklační skládce (skládkovné) kód odpadu 17 05 04	t	179,17200	500,00	89 586,00
		Odvezená zemina : 99,54*1,8		179,17200		
5	174151101	Zásyp jam, šachet rýh nebo kolem objektů sypaninou se zhutněním	m3	68,96250	168,50	11 620,19
		Výkopy : 99,54		99,54000		
		Odpočet základy : -30,5775		-30,57750		
6	59691015R	Recyklát směsný 0/63	t	124,13250	280,00	34 757,10
		Množství zásypů pod základy : 68,9625*1,8		124,13250		
Díl: 2 Základy a zvláštní zakládání						154 266,71
7	274313621R00	Beton základových pasů prostý C 20/25	m3	20,38500	4 110,00	83 782,39
		Základové pasy : 12,0*0,6*1,0*2		14,40000		
		3,99*0,5*1,0*3		5,98500		
8	274351121	Zřízení bednění základových pasů rovného	m2	67,22400	861,00	57 879,84
		Bednění základů : (3,855+3,25+3,99+1,75+0,135+1,5)*1,2		17,37600		
		(3,99+3,25+3,99+3,25)*1,2		17,37600		
		(3,99+3,54+3,99+3,54)*1,2		18,07200		
		12,0*1,2		14,40000		
						2025
9	274351122	Odstranění bednění základových pasů rovného	m2	67,22400	187,50	12 604,50
		Bednění základů : (3,855+3,25+3,99+1,75+0,135+1,5)*1,2		17,37600		
		(3,99+3,25+3,99+3,25)*1,2		17,37600		
		(3,99+3,54+3,99+3,54)*1,2		18,07200		
		12,0*1,2		14,40000		
Díl: 99 Staveništní přesun hmot						76 290,89
10	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	175,78546	434,00	76 290,89

ZÁKLADY



VÝKAZ VÝVĚŽE

www.azs.it

● 2014年10月1日起实施

WINE VIZITIDE

postgraduate

BETHAN FARLADY · E-2625 · FC2

QCM: [What is the difference between a QCM and a QCM?](#)

Jméno příjmení žadatele Ing. Jaroslav Křížek Jméno dítě Jan Křížek Adresa žadatele a dítěte Mlýnská 101, 602 00 Brno Město Brno	Místní úřad Úřad Číslo 2101
NÁSTAVBA A PŘÍSTAVBA STAVBY Č. P. 200 UJEZD U BRNA PRO ŽRUZENÍ DĚTSKÉ SKUPINY	
Žádá ZAKLADY	Číslo 02101



OZNÁMENÍ ZMĚNY

číslo změny: **ZL 04**

Datum: 15. 9. 2025

Zhotovitel:	PROSTAVBY, a.s., Dědina 447, 683 54 Otnice, IČ: 277 13 130,
Objednatel:	Město Újezd u Brna, Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna, IC: 00282740
Zpracovatel PD:	Ing. arch. Miloš Klement, Tišnovská 145, 613 00 Brno, IC: 151 88 736
Technický dozor stavby:	Husák Invest Management,s.r.o., 664 54 Těšany 347, IC: 037 82 875
Název projektu:	Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Registrační číslo projektu: EU, NPO, MPSV ČR, r. č. projektu CZ.31.6.0/0.0/0.0/24_150/0011351

Odkazy na	specifikaci:
	na výkresy:
na rozpočtové podklady:	ANO
na jinou část smlouvy:	ANO

Předmět změny:

ZL 04 Úprava založení a stěn objektu pavilon „E“:

V době přípravy projektu bylo počítáno se zachováním zdiva učebny v původním tvaru. V návaznosti na bourací práce byly provedeny sondy původního založení obvodového zdiva a bylo dodatečně zjištěno, že původní základy neodpovídají staticky zatížení objektu nástavbou třídy dětské skupiny. (Viz stanovisko statika) Z uvedeného důvodu bylo nosné zdivo upraveno tak, aby došlo k založení nosného zdiva co nejracionálnější způsobem, tzn bez oblouku v pravidelném geometrickém tvaru. Toto řešení bylo vyhodnoceno jako nejvhodnější pro výkop nových základových pasů s doprovodným efektem vhodnějšího prostorového řešení učebny MŠ v I. NP.

Změny rovněž zahrnují:

- 1 Nové založení stavby – nové základové pasy- je potřeba změnit základy pod nosné zdi
- 2 Po zjištění stávajících základů je také potřeba posílit základy pod nosné ocelové sloupky
- 3 Doplnění ŽB věnců – v návaznosti na úpravu prostorového řešení I. NP
4. Doplnění podlah dle nového prostorového řešení místnosti v I. NP
- 5 Další úpravy (řemesel) vyvolané předmětnou změnou bude řešeno samostatným ZL

Výše uvedené změny a dodatečné práce **zadavatel jednající s náležitou péčí** v době přípravy projektu **nemohl** předvídat a nemohl ověřit skutečnou podobu základů. Ověření nebylo možné z provozních důvodů. Předmětná část objektu byla v době zpracování PD v plném provozu, který nebylo možné narušit, a to až do doby zahájení rekonstrukce objektu. Nebylo možné porušit hygienické podmínky provozu a bezpečnosti práce MŠ.

Podrobně jsou uvedené změny definovány rozdílovými rozpočty a revizí výkresové části, které jsou přílohou.

Předmětné stavební práce vyžadují prodloužení termínu realizace díla.

Počet připojených listů specifikací:-	Počet připojených výkresů:4
Počet připojených listů rozpočtových nákladů: 6	Jiné relevantní materiály: posudek statika + TZ

Důvod vícepráce / méněpráce:			
rozhodnutí objednatele. ☐	chyba v PD ☐	chyba zhotovitele ☐	vyšší moc. ☐ jiné okolnosti ☒
Předmětná změna závazku ze smlouvy byla v souladu s čl. XV, odst. 8 smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB, č. SOD zhotovitele: 2025-03-03 ze dne 25.6 2025 posouzena z hlediska možnosti takovou změnu provést ve smyslu příslušných ustanovení zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“). Předmětná změna závazku ze smlouvy je změnou ve smyslu § 222 odst. 6 ZZVZ. Jedná se o změnu závazku ze smlouvy jejíž potřeba vznikla v důsledku okolností, které zadavatel jednající s náležitou péčí nemohl předvídat, a která nemění celkovou povahu veřejné zakázky. Celkový cenový nárůst v rámci předmětné veřejné zakázky související se všemi změnami podle odstavců 5 nebo 6 ZZVZ při odečtení stavebních prací, služeb nebo dodávek, které nebyly s ohledem na tyto změny realizovány, nepřesahuje v součtu 30 % původní hodnoty závazku.			
odstavec 4, § 222 ☐	odstavec 5, § 222 ☐	odstavec 6, § 222 ☒	odstavec 7, § 222 ☐
Stanovisko objednatele:	souhlasí		
Stanovisko zpracovatele PD:	souhlasí		
Stanovisko technického dozoru stavby:	souhlasí		

Cena méněprací bez DPH: -495 440,68	Cena víceprací bez DPH: 783 552,05
Výsledná cena změny bez DPH: 288 111,37	Změna termínu realizace díla ve vazbě na ZL 01 až 06: + 33 dnů
Veškeré práce budou splňovat podmínky smlouvy o dílo a budou provedeny ve stejné úrovni co do jakosti materiálů, provedení apod. tak, jak požaduje nebo předpokládá dokumentace zakázky pro celé dílo.	
V Újezdě u Brna dne 15. 9. 2025	
Zhotovitel:  PROSTAVBY, a.s. Ing. Jaroslav Bubla	Objednatel:  Město Újezd u Brna Ing. Karel Vévar
Technický dozor stavby:  Husák Invest Management,s.r.o. Mgr. Jan Husák	Zpracovatel PD:  Ing. arch. Miloš Klement

Položkový rozpočet stavby

Stavba: **2025-03-03AA** **Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny**

Objednatel: **Město Újezd u Brna** **IČO: 00282740**
 Komenského 107 **DIČ: CZ00282740**
 66453 Újezd u Brna

Zhotovitel: **PROSTAVBY, a.s.** **IČO: 27713130**
 Dědina 447 **DIČ: CZ27713130**
 68354 Otnice

Vypracoval:

Rozpis ceny			Celkem
HSV			288 111,37
PSV			0,00
MON			0,00
Vedlejší náklady			0,00
Ostatní náklady			0,00
Celkem			288 111,37

Rekapitulace daní

Základ pro sníženou DPH	12 %	0,00 CZK
Snížená DPH	12 %	0,00 CZK
Základ pro základní DPH	21 %	288 111,37 CZK
Základní DPH	21 %	60 503,39 CZK

Zaokrouhlení 0,00 CZK

Cena celkem s DPH 348 614,76 CZK

v Újezdě u Brna dne 15.09.2025



Za zhotovitele



Za objednatele

T-DI: 11/11

Rekapitulace dílčích částí

Číslo	Název	Základ pro sníženou DPH	Základ pro základní DPH	DPH celkem	Cena celkem	%
ZL04	Změnový list č.04 - Úprava založení a stěn objektu pavilon "E"	0,00	288 111,37	60 503,39	348 614,76	100
01	Měněpráce - stavební práce pavilon "E"	0,00	-495 440,68	-104 042,54	-599 483,22	-172
02	Vícepráce - stavební práce pavilon "E"	0,00	783 552,05	164 545,93	948 097,98	272
Celkem za stavbu		0,00	288 111,37	60 503,39	348 614,76	100

Rekapitulace dílů

Číslo	Název	Typ dílu			Celkem	%
1	Zemní práce	HSV			48 165,85	16,7
2	Zakládání	HSV			-186 376,15	-64,7
2	Základy a zvláštní zakládání	HSV			252 278,18	87,6
3	Svislé a kompletní konstrukce	HSV			-198 662,23	-69,0
96	Bourání konstrukcí	HSV			302 468,56	105,0
99	Staveništní přesun hmot	HSV			28,00	0,0
997	Přesun sutě	HSV			70 209,16	24,4
Cena celkem					288 111,37	100,0

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL04	Změnový list č.04 - Úprava založení a stěn objektu pavilon "E"
R:	01	Méněpráce - stavební práce pavilon "E"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 2		Zakládání				-186 376,15
1	274313611R00	Základové pásy z betonu tř. C 16/20 pod venkovní schodiště : 0,6*1,2*1,2+0,75*1,68*1,2 : obvod zeď mč. E.1.15 : (14,339-0,8+21,025)*0,8*1,2 : rozšíření vnitřních základů : (4,83+4,29+4,83+4,29)*0,17*1,2 : (2+1,168+0,304)*0,575*1,2 : Odpočet základové podkladní beton šachty jídelní výtah : -(41,84 0,166)	m3	-41,67400	3 635,00	-151 484,99
2	274351121	Zřízení bednění základových pasů rovného pod venk. schodiště : (0,6+1,2)*2*0,15+(0,75+1,68)*2*0,15 : obvod zeď mč. E.1.15 : (14,339-0,8+21,025)*2*0,15 : rozšíření vnitřních základů : (4,83+4,29+4,83+4,29)*1,2 : (0,575+2+0,575+1,168+0,575+0,304)*1,2 : jídelní výtah : (1,51+0,9)*2*0,15*2+1,285*0,15*2 : Odpočet bednění základy kromě šachty jídelní výtah : -(41,594- 1,832)	m2	-39,76200	690,00	-27 435,78
3	274351122	Odstranění bednění základových pasů rovného -39,762	m2	-39,76200	187,50	-7 455,38
Díl: 3		Svislé a kompletní konstrukce				-262 840,44
4	330321410R00	Sloupy nebo pilíře ze ŽB tř. C 25/30 bez výztuže do porobeton tvárníc : 0,06*0,06*3,14*4*15 : m.č. E115 : 0,5*0,375*3,8 : m.č. E118 : 0,15*0,15*4*9 : -2,201				
5	331361821R00	Výztuž sloupů hranatých betonářskou ocelí 10 505 do porobeton tvárníc : 0,06*0,06*3,14*4*15*0,15 : mč E115 : 0,5*0,375*3,8*0,15 : -0,209	t	-0,20900	63 060,00	-13 179,54
6	332361821R00	Výztuž sloupů obých betonářskou ocelí 10 505 mč E118 : 0,15*0,15*4*9*0,15 : -0,122	t	-0,12200	63 060,00	-7 693,32
7	311272311	Zdivo z pórobetonových tvárníc hladkých do P2 do 450 kg/m3 na tenkovrstvou maltu tl 375 mm mč. E 1.15 - odpočet zdiva z tvárníc : -((9,35+0,375+7,912)*3,56-3*2*4) : -38,788	m2	-38,78800	2 200,00	-85 333,60
8	3112723x9	Příplatek za použití porobetonových sloupkových tvárníc (s kruhovým otvorem pro betonáž) pro zdivo tl.375 1np : -0,4*4*15 : -24	m2	-24,00000	2 200,00	-52 800,00
9	331351125	Zřízení bednění čtyřúhelníkových sloupů v do 4 m průřezu přes do 0,36 m2 1np :	m2	-5,22500	825,00	-4 310,63

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL04	Změnový list č.04 - Úprava založení a stěn objektu pavilon "E"
R:	01	Méněpráce - stavební práce pavilon "E"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
		(0,5*2+0,375)*3,8 :				
		-5,225		-5,22500		
10	331351126	Odstranění bednění čtyřúhelníkových sloupů v do 4 m průřezu p 0,16 do 0,36 m2	m2	-5,22500	175,00	-914,38
11	332351115	Zřízení bednění kruhových sloupů v do 4 m D přes 0,25 do 0,40 m mč E118 : 0,3*3,14*4*9 :	m2	-33,91200	2 330,00	-79 014,96
		-33,912		-33,91200		
12	332351116	Odstranění bednění kruhových sloupů v do 4 m D přes 0,25 do 0,40 m	m2	-33,91200	202,00	-6 850,22
Díl: 99		Staveništní přesun hmot				-46 224,09
13	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	-118,52330	390,00	-46 224,09

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL04	Změnový list č.04 - Úprava založení a stěn objektu pavilon "E"
R:	02	Vícepráce - stavební práce pavilon "E"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 1		Zemní práce				48 165,85
1	132301110R00	Hloubení rýh š.do 60 cm v hor.4 do 50 m3,STROJNĚ	m3	19,87450	860,00	17 092,00
		Hloubení rýhy pro obvodový základ pod OK : 21,05*0,6*0,9		11,36700		
		Hloubení rýhy vnitřní základy pod pilíře ze ZB : 5,5*0,8*0,8+4,5*0,6*0,8		5,68000		
		Patka ZPA4 : 1,45*1,45*1,0		2,10250		
		Patka ZPA5 : 1,45*0,5*1,0		0,72500		
2	162211311	Vodorovné přemístění výkopku z horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3 stavebním kolečkem do 10 m	m3	19,87450	354,00	7 035,57
		Hloubení rýhy pro obvodový základ pod OK : 21,05*0,6*0,9		11,36700		
		Hloubení rýhy vnitřní základy pod pilíře ze ZB : 5,5*0,8*0,8+4,5*0,6*0,8		5,68000		
		Patka ZPA4 : 1,45*1,45*1,0		2,10250		
		Patka ZPA5 : 1,45*0,5*1,0		0,72500		
3	162751117	Vodorovné přemístění přes 9 000 do 10000 m výkopku/sypání horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3	m3	19,87450	321,50	6 389,64
		Hloubení rýhy pro obvodový základ pod OK : 21,05*0,6*0,9		11,36700		
		Hloubení rýhy vnitřní základy pod pilíře ze ZB : 5,5*0,8*0,8+4,5*0,6*0,8		5,68000		
		Patka ZPA4 : 1,45*1,45*1,0		2,10250		
		Patka ZPA5 : 1,45*0,5*1,0		0,72500		
4	162751119	Příplatek k vodorovnému přemístění výkopku/sypání z horniny třídy těžitelnosti I skupiny 1 až 3 ZKD 1000 m přes 10000 m	m3	198,74500	25,80	5 127,62
		19,8745*10		198,74500		
5	171201231	Poplatek za uložení zeminy a kamení na recyklační skládce (skládkovné) kód odpadu 17 05 04	t	35,77410	350,00	12 520,94
		19,8745*1,8		35,77410		
Díl: 2		Základy a zvláštní zakládání				252 278,18
6	274313511R00	Beton základových pasů prostý C 12/15	m3	4,44035	3 535,00	15 696,64
		Základ ZPS1 : 8,825*0,8*0,1		0,70600		
		Základ ZPS2 : 6,785*0,6*0,1		0,40710		
		Základ ZPS3 : 21,05*0,5*0,1				
		Základ ZPS4 : 13,7*0,8*0,1		1,09600		
		Základ ZPA1 : 2,0*2,0*0,1		0,40000		
		Základ ZPA2 : 1,4*1,4*0,1		0,19600		
		Základ ZPA3 : 2,0*1,5*0,1		0,30000		
		Základ ZPA4 : 1,45*1,45*0,1		0,21025		
		Základ ZPA5 : 1,45*0,5*0,1		0,07250		
7	274321321R00	Železobeton základových pasů C 20/25	m3	36,07732	4 110,00	148 277,74
		Základ ZPS1 : 8,825*0,8*0,6*1,05		4,44780		
		Základ ZPS2 : 6,785*0,6*0,6*1,05		2,56473		
		Základ ZPS3 : 21,05*0,5*0,9*1,05		9,94613		
		Základ ZPS4 : 13,7*0,8*0,9*1,05		10,35720		
		Základ ZPA1 : 2,0*2,0*0,8*1,05		3,36000		
		Základ ZPA2 : 1,4*1,4*0,8*1,05		1,64640		
		Základ ZPA3 : 2,0*1,5*0,6*1,05		1,89000		
		Základ ZPA4 : 1,45*1,45*0,5*1,05		1,10381		
		Základ ZPA5 : 1,45*0,5*1,0*1,05		0,76125		
8	274361821R00	Výztuž základových pasů z betonářské oceli B500B (10 505)	t	1,48860	59 320,00	88 303,74
		Výztuž základových pasů - odpočet alternativy 2 - 1,4886		1,48860		
Díl: 3		Svislé a kompletní konstrukce				64 178,21
9	311112330RT4	Stěna z tvárcí ztraceného bednění Best, tl. 300 mm zalití tvárním betonem C 25/30	m2	19,69800	2 190,00	43 138,62
		Pavilon E -místnost E1.18 - zeď ze ztraceného bednění : (0,58+1,25+1,0+0,675+0,875+1,0+0,5)*3,35		19,69800		

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL04	Změnový list č.04 - Úprava založení a stěn objektu pavilon "E"
R:	02	Vícepráce - stavební práce pavilon "E"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
10	311361821R00	Výztuž nosných zdí betonářskou ocelí 10 505	t	0,35456	59 340,00	21 039,53
		Pavilon E -místnost E1.18 - zedř ze ztraceného bednění : 19,698*0,3*0,06		0,35456		

Díl: 96	Bourání konstrukcí	302 468,56
----------------	---------------------------	-------------------

11	961055111R00	Bourání základů železobetonových	m3	18,67000	10 100,00	188 567,00
		Odbourání starých základů skrze napojení nových základů a stávajících základů, základy pod pilířovou stěnu ze ZB : 3,5*0,8*0,8+5,0*0,6*0,8+0,9*0,5*0,8		5,00000		
		Odbourání základu patky : 1,4*0,6*0,8+2,0*0,5*0,8+0,75*0,5*0,8		1,77200		
		Obvodový základ : 13,7*0,6*0,9		7,39800		
		Patky pod dřevěnými nosníky : 1,0*1,0*0,9*5		4,50000		

12	970251150R00	Řezání železobetonu hl. řezu 150 mm	m	86,42000	1 318,00	113 901,50
		Řezání betonové desky pro vybudování základu místnost E1.18. 8,825+7,585+2,0+1,5+2,0+0,9+7,035+8,225+0,8		38,87000		
		1,4*4		5,60000		
		2,0*4		8,00000		
		Řezání základové desky vnější základ pod OK : 13,7+20,25		33,95000		

Díl: 99	Staveništní přesun hmot	46 252,09
----------------	--------------------------------	------------------

13	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	118,59509	390,00	46 252,09
----	--------------	--	---	-----------	--------	-----------

Díl: 997	Přesun sutě	70 209,16
-----------------	--------------------	------------------

14	997013509	Příplatek k odvozu sutí a vybouraných hmot na skládku ZKD 1 km přes 1 km	t	852,10725	15,00	12 781,61
		44,84775*19		852,10725		

15	997013113	Vnitrostaveništní doprava sutí a vybouraných hmot pro budovy přes 9 do 12 m	t	44,84775	450,00	20 181,43
----	-----------	---	---	----------	--------	-----------

16	997013501	Odvoz sutí a vybouraných hmot na skládku nebo meziskládku do 1 km se složením	t	44,84775	330,50	14 822,11
----	-----------	---	---	----------	--------	-----------

17	997013871	Poplatek za uložení stavebního odpadu na recyklační skládce (skládkovné) směsného stavebního a demoličního kódu odpadu 1 09 04	t	44,84775	500,00	22 423,88
----	-----------	--	---	----------	--------	-----------

Akce: Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
Investor: Město Újezd u Brna, Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna
Stupeň: DPS

Obsah: **D.2.1 – Technická zpráva**

Datum zpracování: srpen 2025
Vypracoval: Ing. Lukáš Uher

A.1 Zpracovatelé dokumentace:

- Architektonicko-stavební část:
 - Odpovědný projektant: Ing. arch. Miloš Klement
 - Projektant Ing. Jana Houzarová
 Bc. Magdalena Holíková
- Stavebně-konstrukční část:
 - Odpovědný projektant: Ing. arch. Miloš Klement
 - Projektant: Ing. Lukáš Uher

A.2 Identifikační údaje stavby a investora:

- Identifikační údaje stavby:
 - název stavby: Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
 - místo stavby: Újezd u Brna
 - katastrální území: Újezd u Brna [773905]
 - číslo parcely: 755/1, 755/2
- Identifikační údaje investora: Město Újezd u Brna
 Komenského 107
 664 53 Újezd u Brna
 zastupuje Ing. Marie Kozáková □ starostka obce

A.3 Průzkumy a podklady:

Pro zpracování projektové dokumentace byly použity následující podklady:

- výkresová dokumentace stavební části - Ing. arch. M. Klement, Ing. Jana Houzarová, Bc. Magdalena Holíková
- původní projektová dokumentace stávajícího objektu □ r. 1981
- projekt orientačního statického posouzení možnosti nástavby □ Ing. Marek Dostál (10/2023)
- fotografie z průběhu stavby přístavby realizované ~2014

A.4 Použité normy:

Projektová dokumentace byla zpracována v souladu s platnými normami:

- ČSN EN 1990. Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí.
- ČSN EN 1991-1-1. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí □ Část 1-1: Obecná zatížení □ Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb.
- ČSN EN 1991-1-3. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí □ Část 1-3: Obecná zatížení □ Zatížení sněhem.
- ČSN EN 1991-1-4. Eurokód 1: Zatížení konstrukcí □ Část 1-4: Obecná zatížení □ Zatížení větrem.
- ČSN EN 1992-1-1. Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí □ Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby.
- ČSN EN 1993-1-1 - Navrhování ocelových konstrukcí □ Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1995-1-1 - Navrhování dřevěných konstrukcí □ Část 1-1: Obecná pravidla □ Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1996-1-1 - Navrhování zděných konstrukcí □ Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
- ČSN EN 1997-1 - Navrhování geotechnických konstrukcí □ Část 1: Obecná pravidla

B.1 Popis konstrukcí:

1. Základní popis konstrukce

Tato technická zpráva popisuje stávající konstrukce objektů mateřské školy v Újezdě u Brna, jejich úpravy a zesílení v souvislosti s nově navrhovanou nástavbou a rozšířením a popisuje nosné konstrukce této nástavby.

Mateřská škola se nachází v západní části obce. Budova je situována v zahradní části mezi rodinnými domy, s přístupem vedeným skrz proluku v řadové zástavbě.

Komplex školky se skládá ze čtyř vzájemně propojených částí:

- hlavní dvoupodlažní budova obsahující čtyři třídy (ozn. „A“, „B“)
- přízemní část s technickým zázemím (kuchyně, kotelná, sklady, ozn. „D“)
- spojovací chodba (krček) jednotlivých částí (ozn. „C“)
- přístavba z roku ~2013 (ozn. „E“)

Přístavba „E“ z r. 2013 je řešena jako přízemní, nepodsklepený objekt obdélníkového půdorysu. Její vnější roh je zakulacený a je zastřešena sedlovou střechou s keramickou krytinou. Půdorys vč. venkovního přesahu lze přibližně popsat obdélníkem 21,5 x 15 m.

Konstrukce stavby využívá zděný systém bez tuhého stropu. Obvodové, vnitřní a ztužující stěny jsou postaveny z keramických tvárnic značky Ytong. Pro obvodové a vnitřní stěny jsou použity tvárnice Ytong P2-400 o tloušťce 375 mm, pro střední zeď tvárnice P4-500 o tloušťce 250 mm. Příčky jsou vystavěny z tvárnic P2-500 tloušťky 100 a 150 mm.

Založení konstrukce přístavby je plošné v kombinaci obvodových a vnitřních základových pasů a obvodových patek pod venkovními sloupy kryté terasy v západní obvodové linii.

Nosný systém stávajících objektů „A-D“ je stěnový, dle původní dokumentace systému velox, obvodové a vnitřní nosné zdivo je standardně tl. 300 mm, místně tl. 250 mm. Stropní konstrukce nad řešenou částí „D“ je železobetonová žebírková. Založení objektů je na základových pasech šířky 450-650 mm.

V rámci navrhované nástavby a stavebních úprav byla navržena nástavba jednoho podlaží v celém půdorysu objektu „D“, spojovacího krčku „C“ a stávající přístavby „E“.

U přístavby „E“ dojde k demontáži stávající sedlové střechy z dřevěných příhradových vazníků, k odstranění, zesílení, příp. zhotovení nových vybraných základových a svislých nosných konstrukcí. Dojde z místnímu zazdění vybraných okenních otvorů, resp. vybourání nových dveřních otvorů. Ze západní strany bylo navrženo nové venkovní ŽB schodiště pro přístup do 2.NP části „E“. Stropní konstrukce nad přízemím bude zhotovena nová formou ocelových válcovaných nosníků s tuhou roznášecí betonovou deskou do trapézového plechu na horní přírubě nosníků. Nosné konstrukce nové nástavby 2.NP budou zděné z lehkých materiálů, bylo uvažováno primárně s pórobetonovými tvárnicemi tl. 375 mm u obvodového zdiva a tl. 300 mm u vnitřního zdiva. Příčky budou lehké pórobetonové. Stropní, resp. střešní konstrukce nad touto částí bude z dřevěných trámů z lepeného lamelového dřeva (BSH). Střecha je zde navržena lehká extenzivní.

U hlavního vstupu z východní strany byla navržena nová vstupní hala s novým schodištěm a výtahem. Tato bude dvoupodlažní, obdélníkového půdorysu o vnějším rozměru cca 12 x 5 m. Obvodové zdivo na styku se vzduchem bude pórobetonové tl. 375 mm a zdivo podél stávajících konstrukcí bude pórobetonové tl. 250 mm. Stropní konstrukce nad 1.NP této přístavby bude monolitická ŽB. Vnitřní schodiště bude tříramenné, půdorysně tvaru „C“ a bude monolitické ŽB. Obvodové zdivo ve 2.NP bude pórobetonové tl. 375 mm a 250 mm. Stropní/střešní konstrukce bude monolitická ŽB.

U spojovacího krčku „C/E“ v přízemí bude provedeno zazdění vybraných otvorů, resp. rozšíření stávajících otvorů odbouráním části ostění a osazením nových překladů. Dále dojde ke

zhotovení nového výtahu a nástavbě 2.NP v celém půdorysu spojovacího krčku až po stávající dvoupodlažní část „A-B“.

V části „D“ dojde v SV rohu přízemí ke zhotovení nové dělicí stěny, odbourání části stávající stropní konstrukce na půdorysu cca 5,95 x 2,65 m a zhotovení nového dvouramenného schodiště s přístupem do 2.NP. V SV nároží obvodových stěn dále dojde k zazdění stávajícího okenního otvoru a vybourání nového otvoru pro vstupní dveře. Obvodové zdivo 2.NP bude pórobetonové primárně tl. 375 mm, vnitřní zdivo tl. 300 mm. Stropní konstrukce byla navržena lehká z rastru dřevěných trámků, místně jsou pro překlenutí velkých rozponů navrženy průvlaky z ocelových válcovaných profilů. S ohledem na nový návrh skladby stropní konstrukce, přetížení příčkami a novým užitným zatížením ve 2.NP objektu „D“ bylo navrženo zesílení stávajícího žebírkového stropu zdvojením stropní konstrukce, tj. osazením nových prefabrikovaných panelů na horním lici stávajícího žebírkového stropu tak, aby tento vyhovoval nově navrženému přetížení a požadavkům platných norem. Stropní panely byly navrženy předpjaté typu spiroll.

2. Předpoklady návrhu konstrukcí

Návrh konstrukcí je proveden dle ČSN EN (národní příloha NA (CZ)).

Projektová dokumentace je zpracována pro kategorii 4 návrhové životnosti, tj. s informativní návrhovou životností 50 let.

Vodorovné nosné konstrukce ocelové jsou navrženy tak, aby maximální svislý průhyb standardních prvků konstrukce nepřekročil hodnoty 1/300 rozpětí pro zatížení v charakteristické kombinaci, resp. 1/400 rozpětí pro vybrané primární nosné ocelové prvky.

Vodorovné nosné konstrukce dřevěné jsou navrženy tak, aby maximální okamžitý svislý průhyb prvků konstrukce nepřekročil hodnoty 1/350 rozpětí □ mezní hodnota svislého průhybu oproti spojnici podpor prvku, resp. s ohledem na reologické vlastnosti materiálu pro dlouhodobé účinky zatížení v charakteristické kombinaci zatížení hodnoty 1/250 rozpětí.

3. Geologie a základové podmínky

○ Morfologické a geologické poměry, inženýrsko-geologický průzkum

IG průzkum pro účely stanovení geologických a základových poměrů a zhodnocení mechanických a deformačních charakteristik zemin nebyl proveden. K dispozici je zmínka o geologickém posudku Evy Lukášové v původním projektu přístavby s popisem základových poměrů pro budovu školky z 80. let. Dle této informace bude základovou zeminu tvořit pevná hlína se zařazením dle tehdejší normy do třídy 20 a s dovoleným normovým namáháním 250 kPa. Tato

základová zemina se nachází v hloubce 0,70 až 1,10 m pod úrovní původního terénu a pokračuje dále do hloubky.

4. Založení, základové konstrukce

Objekt části „D“ je založen na základových pasech šířky 500-650 mm, základová spára obvodových pasů je na kótě -1,65 (oproti $\pm 0,00$ = podlaha 1.NP), vnitřního pasu na kótě -1,35. Na půdorysu asi 6,5 x 9 m JV nároží je snížená podlaha/podsklepení, zde je základová spára pasů na kótě -2,55.

Základové pasy stávajícího krčku (obj. „C“) jsou pod původní obvodovou stěnou (nyní středová podélná stěna) šířky 450 mm. Základová spára je na výškové úrovni -1,65 a směrem k částem „A, B“ výškově odskakuje na -2,35.

Založení přístavby „E“ z r. 2013 je dle fotodokumentace z větší části na základových pasech, pouze západní obvodová linie venkovních dřevěných sloupků je založena na základových patkách. Projektová dokumentace přístavby „E“ nebyla v čase zpracování tohoto stupně PD k dispozici, dimenze základových pasů a patek lze z dostupných fotografií pouze odhadovat a bez dalších informací z IG průzkumu, stavebně-technického průzkumu a kopaných sond nelze provést definitivní návrh zesílení, resp. zhodnocení únosnosti stáv. základové spáry na nové přitížení. V tomto stupni byl proto proveden předběžný návrh s předpokladem nutnosti zhotovení nového základového pasu.

Ve stávající přístavbě „E“ byla navržena nová patky půdorysného rozměru 2,0 x 2,0 m pod novým (zesíleným) středovým sloupkem. Patka bude výšky 0,8 m a bude vyztužena vázanou betonářskou výztuží. Obvodový severní pas pod budoucími sloupky bude zesílen přibetonováním zesilujícími ŽB prahy, nebo bude dle technologických požadavků zhotovitele odstraněn a vybetonován nový pas šířky 0,8 m a výšky 900 mm, který bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží dle výkresu v příloze této PD. Pod nově navrženými obvodovými stěnami/pilíři půdorysně tvaru „L“, které vytváří nové kolmé obvodové nároží nahrazující bourané zakružené obvodové stěny, budou zhotoveny základové pasy šířky 0,6 m a 0,8 m, výšky 600 mm. Pasy budou vyztuženy vázanou betonářskou výztuží.

Pod nově navrhovanými výtahy budou zhotoveny dojezdové vany. Základové desky dojezdů budou monolitické železobetonové z betonu C 25/30 $\square$ XC2 a budou tl. 300 mm a 350 mm. Desky budou vyztuženy svařovanými sítěmi KARI Ø8/100/100 při dolním i horním povrchu.

Základové pasy pod nosnými stěnami prostoru nové schodišťové haly budou šířky 0,6 m, resp. 0,5 m příčné ztužující pasy a podélný pas podél stávajícího obvodového zdiva. Pasy budou z betonu C 20/25 $\square$ XC2. V liniích podél stávajících obvodových stěn/základů budou nové základy

zhotoveny do přibližně stejné úrovně základové spáry jako stáv. základy, vč. případných výškových odskoků. Stávající základy nesmí být podkopány.

Základový pas pod nástupním ramenem nově navrženého venkovního schodiště bude šířky 0,5 m z prostého betonu C 20/25 $\square$ XC2. Do čerstvého betonu pasu bude vložena kotevní výztuž prvního stupně schodišťového ramena. ŽB stěny mezipodesty budou osazeny na základovou patku čtvercového půdorysu 1,45 x 1,45 m výšky 500 mm. Patka bude vyztužena vázanou betonářskou výztuží s vytažením startovací výztuže pro kotvení ŽB stěn mezipodesty.

5. Konstrukce objektu

o Svislé konstrukce

Obvodové a vnitřní nosné zdivo stávajícího 1.NP části „D“ je tl. 300 mm, dle původní dokumentace systému velox, tj. betonované do dřevoštěrkopkových tvárnic ztraceného bednění.

Nosný systém v 1.NP části „D“ zůstane zachovaný, pro navrhovanou přístavbu jednoho podlaží je vyhovující a do svislých nosných konstrukcí zde nebude zasahováno.

Stávající obvodové konstrukce 1.NP přístavby „E“ jsou jednotné tl. 375 mm z plynosilikátových tvárnic. Vnitřní nosné stěny jsou pórobetonové jednotné tl. 250 mm. Dle dostupných fotografií z průběhu výstavby byly zděny na tenkovrstvou maltu. Příčky jsou zde pórobetonové tl. 100 mm.

Nově bylo mezi m. „E1.06“ a „E1.15“ navrženo odbourání části stávajícího vnitřního zdiva tak, aby zde mohla být zhotovena nová základová patka a nový ŽB pilíř. Pilíř dl. 1,25 m bude z betonových bednicích tvárnic tl. 250 mm vylitých betonem C 20/25 $\square$ XC1 a bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží $\square$ podélnou ØR14/125 při každém líci tvarovek a konstrukční vodorovnou výztuží 2ØR8 v každé řadě tvárnic.

Nové kolmé obvodové stěny nahrazující stávající (bourané) zakružené obvodové zdivo budou z betonových tvárnic ztraceného bednění vylitých betonem C 20/25 $\square$ XC1 s výztuží podélnou ØR14/125 při každém líci tvarovek a konstrukční vodorovnou výztuží 2ØR8 v každé řadě tvárnic.

Stávající dřevěné sloupky v exteriéru na západní straně budou demontovány a po zhotovení nového základového pasu zde budou osazeny nové sloupky ocelové. Tyto budou nově též v severní obvodové linii, v rozteči $\dot{\sim}$ 3,5 m a budou z válcovaného uzavřeného kruhového profilu TR KRØ150/6 (západní strana, sloupky ozn. „C1.1“) a TR KRØ150/10 (severní strana, sloupky ozn. „C1.2“) z oceli S 235. Sloupky budou opatřeny roznášecími kotevními plechy v patě P.15-250/250 z oceli S 235 a do nové základové patky budou kotveny pomocí čtveřice šroubů M12-8.8 do předem vyvrtaných otvorů na chemickou maltu Hilti HIT-HY 170 do hl. min. 100 mm.

Nové obvodové nosné stěny 2.NP nástavby v části „D“ a „E“ jsou navrženy primárně tl. 375 mm z plynosilikátových tvárnic. Budou zděny na tenkovrstvou maltu a podle pokynů příručky dodavatele zdíciho systému. Ve vybraných místech je navrženo zesílení formou speciálních pilířových tvárnic tl. 300 mm s kruhovým otvorem pro osazení betonářské výztuže a zhotovení skrytého ŽB pilířku.

Mezi m. „E2.12“ a „C2.03“ byl navržen nový ocelový sloupek (ozn. „C2.1“) skrytý v nově navrženém příčkovém zdivu. Sloupek bude z dvojice válcovaných ocelových profilů U 180 z oceli S 235 vzájemně svařených přerušovaným svarem do uzavřeného průřezu („krabice“). Bude opatřen roznášecím patním plechem v patě P.20-250/250 z oceli S 235 a do nového ŽB věnce v koruně nosné vnitřní stěny 1.NP bude kotven pomocí čtveřice šroubů M12-8.8 do předem vyvrtaných otvorů na chemickou maltu Hilti HIT-HY 170 do hl. mín. 120 mm.

Vnitřní nosné stěny jsou v této části navrženy pórobetonové jednotné tl. 300 mm, ve vybraných místech je užito únosnějších tvárnic typu Statik. Příčky a ostatní dělicí konstrukce jsou navrženy pórobetonové jednotné tl. 150 mm. V místě podélné stěny dl. ~17 m v části „D“ (místnosti „D2.02“ až „D2.12“) budou kolmé příčky provázány s obvodovými stěnami, resp. budou zasekány do kapes tak, aby tyto působily jako ztužující smykové stěny pro obvodové zdivo v dlouhé linii.

Prohlubeň nově navrženého výtahu v místě spojovacího krčku „E/C“ bude z betonových tvárnic ztraceného bednění tl. 150 mm. Tvárnice budou konstrukčně vyztuženy vázanou výztuží a vylity betonem C 20/25 XC2.

Šachta nového výtahu v prostoru nové schodišťové haly bude z ocelové kostry z válcovaných uzavřených profilů TR 4HR 100/100/5.

○ **Vodorovné konstrukce**

Stávající strop nad částí „E“ je tvořen spodním pásem dřevěných střešních příhradových vazníků a podhledem. Nově byla v této části navržena stropní konstrukce z rastru ocelových válcovaných nosníků, která bude osazena na nové, resp. dobetonované ŽB věnce. Nosníky budou po zesílení svislých, resp. zhotovení nových svislých konstrukcí osazeny na stávající věnce nad obvodovým a vnitřním nosným zdivem, resp. do obvodového límce z válcovaných nosníků IPE 270 a HEA 180 osazených na nové ocelové sloupky, půdorysně tvaru „L“ v západní a severní linii. Pro stropní konstrukci byly navrženy primárně nosníky z válcovaných profilů IPE 270 z oceli S 235 v rozteči à 1400 mm, resp. lokálně z oceli S 355 v rozteči à 1050 mm nad m. „E1.15“. Místně jsou na kratší rozpon navrženy nosníky z profilu IPE 140. Na horní přírubu ocelových nosníků bude

položen trapézový plech s výškou vlny 40 mm jako ztracené bednění a následně zhotovena roznášecí betonová deska celk. výšky 90 mm, tj. nadbetonovaná část nad vlnou plechu bude tl. 50 mm. Deska bude z betonu C 25/30 $\square$ XC1 a bude vyztužená KARI sítěmi $\varnothing$ 6/100/100 s dopříložkováním vázanou výztuží v žebrech trapézového plechu $\varnothing$ 10 v rastru $\sim$ 3ks/m.

V místě spojovacího krčku „E/C“ bude demontován stávající strop a nově zde bude zhotovena stropní konstrukce železobetonová. Strop zde bude ve dvou výškových úrovních odsazených o cca 0,85 m, tyto konstrukce budou spojeny ŽB rampou. Stropní konstrukce budou monolitické ŽB tl. 160 mm z betonu C 25/30 $\square$ XC1, dolní povrch bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží B500 B, horní povrch pak primárně vykladen ze svařovaných sítí KARI. Desky budou uloženy na obvodové a vnitřní podélné nosné zdivo.

Stropní konstrukce v prostoru nové schodišťové haly je navržena jako monolitická železobetonová tl. 200 mm. Deska bude z betonu C 25/30 $\square$ XC1, křížem armovaná, dolní povrch bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží B500 B, horní povrch pak primárně vykladen ze svařovaných sítí KARI sítí. Součástí desky budou monolitický žebra v místě vybraných otvorů

Stávající stropní konstrukce nad 1.NP v části „D“ je železobetonová žebírková tvaru „TT“. Dle původní dokumentace jsou žebra desky průřezu 100/200 v osové vzdálenosti 600 mm. Samotná betonová deska je tl. 50 mm. Vyztužení stropu dle původní dokumentace na nově navrhované využití a s tím spojené nové přetížení nevyhoví a bude nutné její zesílení. Po návrhu několika alternativ zesílení byla z technologických důvodů zvolena varianta zdvojení stropní konstrukce osazením nových stropních prefabrikovaných panelů. Byly navrženy předpjaté panely typu spiroll tl. 250 mm, místně u komínové výměny budou osazeny 2ks panelů výšky 200 mm. Osazení v místě stávajícího komínu je řešeno pomocí dvojice válcovaných profilů HEB 240 (ozn. „P1.1“) a na tyto kolmé výměny z profilu HEB 240 (ozn. „P1.2“), do které budou na spodní přírubu osazeny panely výšky 200 mm.

V hlavách nosných stěn 2.NP bude zhotoven železobetonový věnec na celou šířku zdiva 375 mm a výšky 300 mm z betonu třídy C 25/30 $\square$ XC1. Bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží B500 B dle výkresové dokumentace. Nad okenními otvory sv. dl. 3,0 m bude věnec spřažen s prefabrikovanými tvarovkami ztraceného bednění tvaru „U“ od výrobce zděného systému. Tvarovky musí být před betonáží podepřeny až do doby spřažení s ŽB věncem a nabytí jeho dostatečné pevnosti. Věnec bude probíhat též v hlavě vnitřní stěny v části „D“ na celou šířku zdiva, resp. bude též zatažen a zhotoven nad vybranými příčkami plnícími funkci ztužujících stěn.

Překlady nad otvory pro dveřní a okenní výplně menších rozměrů/světlych rozpětí budou typové od výrobce zděného systému. Lokálně jsou pod uložením hlavního nosného průvlaku

střechy (ozn. „N2.1a“ a „N2.1b“) použity překlady z trojice válcovaných profilů U 240 vzájemně svařených přerušovaným svarem do uzavřeného průřezu (krabice).

Přístavba 2.NP v části „E“ je navržena s plochou střechou. Nosná konstrukce stropu/střechy bude tvořena dřevěnými trámy z lepeného lamelového dřeva (BSH) třídy GL24h, průřezu 100/500 mm a v osové rozteči à 625 mm. Trámy budou uloženy na obvodové nosné zdivo na nové ŽB věnce a na vnitřní ocelový průvlak z profilu HEB 300 (ozn. „N2.1a“ a „N2.1b“) v příčném směru. Stropní konstrukci bude vytvářet zavěšený SDK podhled. V rámci skladby střešní konstrukce je navrženo souvrství pro extenzivní zeleň.

V místě spojovacího krčku „E/C“ bude zhotovena stropní/střešní konstrukce monolitická ŽB tl. 180 mm z betonu C 25/30 □XC1, dolní povrch bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží, horní povrch bude vykladen primárně ze svařovaných sítí KARI. Deska bude uložena na obvodové a vnitřní podélné nosné zdivo.

Stropní/střešní konstrukce v prostoru nové schodišťové haly je navržena jako monolitická železobetonová tl. 180 mm. Deska bude z betonu C 25/30 □XC1, křížem armovaná, dolní povrch bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží, horní povrch bude vyztužen ze svařovaných sítí KARI sítí s dopříložkováním vázanou výztuží nad vnitřní příčnou stěnou.

Stropní/střešní konstrukce nad novou přístavbou v části „D“ byla navržena lehká dřevěná. Bude tvořena rastrem dřevěných KVH trámů v osové rozteči à 625 mm. Trámy budou obdélníkového průřezu 100/280 ze dřeva jakosti C 24 a budou uloženy na obvodové/vnitřní nosné zdivo na nové ŽB věnce, resp. místně mezi příruby navržených ocelových nosníků. Trámy budou celoplošně zaklopeny deskami OSB a z dolního líce bude osazen SDK podhled. Ocelové nosníky jsou navrženy tam, kde byla ponechána nová volná dispozice bez vnitřních nosných stěn či sloupků. Tyto jsou navrženy jednotně z válcovaných profilů IPE 270 z oceli S 235, lokálně je pro primární průvlak „N2.3“ navržena dvojice nosníků IPE 270 vzájemně svařených přerušovaným svarem v jejich přírubách.

○ **Zavětrování**

Vodorovná tuhost 1.NP je zajištěna navzájem kolmými obvodovými a vnitřními nosnými stěnami ve spolupůsobení se stávajícími, resp. nově navrženými tuhými stropními konstrukcemi.

Vodorovná tuhost 2.NP v části „E“ bude zajištěna kombinací vlastní vodorovné tuhosti obvodového zdiva tl. 375 mm s navrženými ŽB věnci šířky 375 mm a ve spolupůsobení s vodorovně tuhým průvlakem HEB 300 a částečně tuhým stropem se záklopem z desek OSB.

Vodorovná tuhost 2.NP v části „E“ bude zajištěna kombinací vlastní vodorovné tuhosti obvodového zdiva tl. 375 mm s navrženými ŽB věnci šířky 375 mm a v místě navržených příček

(místnosti „D2.02“ až „D2.12“) smykovým/ztužujícím působením příček zasekaných/provázaných s obvodovým zdívem.

○ Schodiště

V prostoru nové schodišťové haly bylo navrženo vnitřní schodiště tříramenné se dvěma mezipodestami. Nástupní rameno bude uloženo na základovém pasu, resp. jeho mezipodesta do kapsy drážky v obvodovém zdivu, mezipodesta výstupního ramena bude uložena do kapsy ve zdivu, resp. konec ramena bude monoliticky spojen s ŽB stropní deskou. Podesta bude součástí monolitické stropní desky.

Schodiště bude monolitické železobetonové z betonu třídy C 25/30 XC1 a bude vyztužené vázanou betonářskou výztuží B500 B dle výkresů v příloze této PD. Tl. schodišťových desek a mezipodest je navržena 150 mm, stupně budou nadbetonovány.

V části „D“ bylo z 1.NP do nového 2.NP navrženo nové vnitřní dvouramenné schodiště s mezipodestou. Nástupní rameno bude uloženo na novém základovém pasu, resp. na mezipodestu. Podesta a mezipodesta jsou navrženy jako prostě uložené desky a budou jako podpory pro nástupní/výstupní ramena, tj. s nosným působením v kolmém směru k ramenům schodiště - budou uloženy do drážky na stávající obvodové zdivo a novou vnitřní stěnu tl. 300 mm.

Schodiště bude monolitické železobetonové z betonu třídy C 25/30 XC1 a bude vyztužené vázanou betonářskou výztuží B500 B. Tl. schodišťových desek je navržena 140 mm, tl. mezipodesty bude 180 mm, tl. dobetonované stropní desky/podesty bude 250 mm. Stupně budou nadbetonovány.

Nově bylo navrženo venkovní dvouramenné schodiště do 2.NP části „E“ půdorysně tvaru „L“. Nástupní rameno bude uloženo na základovém pasu, výstupní bude opřeno do nové nosné konstrukce stropu tvořené obvodovým nosníkem z profilu HEA 180. Mezipodesta bude vynášena monolitickými, vzájemně kolmými ŽB stěnami tl. 250 mm, půdorysně tvaru „L“. Schodiště bude monolitické železobetonové z betonu třídy C 25/30 XC4, XF3 a bude vyztužené vázanou betonářskou výztuží B500 B. Tloušťka schodišťových desek a mezipodesty je navržena 150 mm, stupně budou nadbetonovány.

6. Použité materiály

○ Beton

- Podkladní beton

C 12/15 XC0

- Základy C 20/25 □ XC2
 - Svislé kce 1.NP □ výplň betonových tvarovek C 25/30 □ XC1
 - Stropní desky 1.NP C 25/30 □ XC1
 - Schodiště vnitřní C 25/30 □ XC1
 - Schodiště v exteriéru C 25/30 □ XC4, XF3
 - Stropní desky 2.NP, věnce C 25/30 □ XC1
- **Výztuž**
 - 10505.0 (R) dle ČSN, B500B dle EN 10080
 - **Ocel konstrukční**
 - S235
 - S355
 - **Ocel spoje**
 - 8.8
 - **Dřevo**
 - stropní trámy 2.NP BSH třídy GL24h
 - stropní trámy 2.NP KVH třídy C24

B.2 Zatížení:

- **Stálá zatížení**
- Strop 1.NP □ část „E“
- VI. tíha stropu (ocel + deska do trapéz. plechů) 2,00 kN/m²
 - Ostatní stálá □ skladba podlahy + podhled 2,20 kN/m²
 - Příčky (v místě návrhu, ne plošně pro všechny konstrukce) 1,50 kN/m²
- Strop 1.NP □ část „E/C“
- VI. tíha stropu 4,00 kN/m²
 - Ostatní stálá □ skladba podlahy + podhled 2,00 kN/m²

Strop 1.NP část „D“

VI. tíha stáv. žebírkového stropu	2,70 kN/m ²
Zesilující konstrukce nové stropní panely tl. 250 mm	3,68 kN/m ²
Ostatní stálá skladba podlahy + podhled	2,20 kN/m ²
Příčky	1,50 kN/m ²

Strop 2.NP (plochá střecha)

VI. tíha nosné kce	0,40 kN/m ²
Ostatní stálá skladba střechy	1,50 kN/m ²
Ostatní stálá podhled, instalace	0,50 kN/m ²

Schodiště

VI. tíha desky (tl. 150 mm)	3,75 kN/m ²
Nadbetonované stupně	2,30 kN/m ²
Ostatní stálé	0,50 kN/m ²

○ Užitná zatížení

Stropní konstrukce 1.NP

Užitné zatížení kat. C	2,50 kN/m ²
------------------------	------------------------

Schodiště

Užitné zatížení kat. C	3,00 kN/m ²
------------------------	------------------------

○ Zatížení sněhem

Zájmové území se nachází podle klasifikace ČSN EN 1991-1-3 změna Z1 „Zatížení konstrukcí – Obecná zatížení – Zatížení sněhem“ v I. sněhové oblasti, pro kterou platí charakteristická hodnota $s_k = 0,7 \text{ kN/m}^2$.

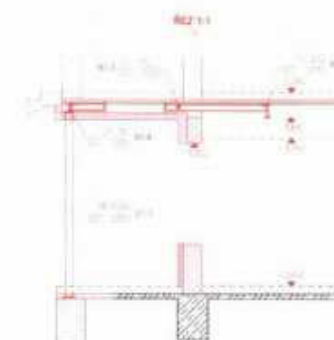
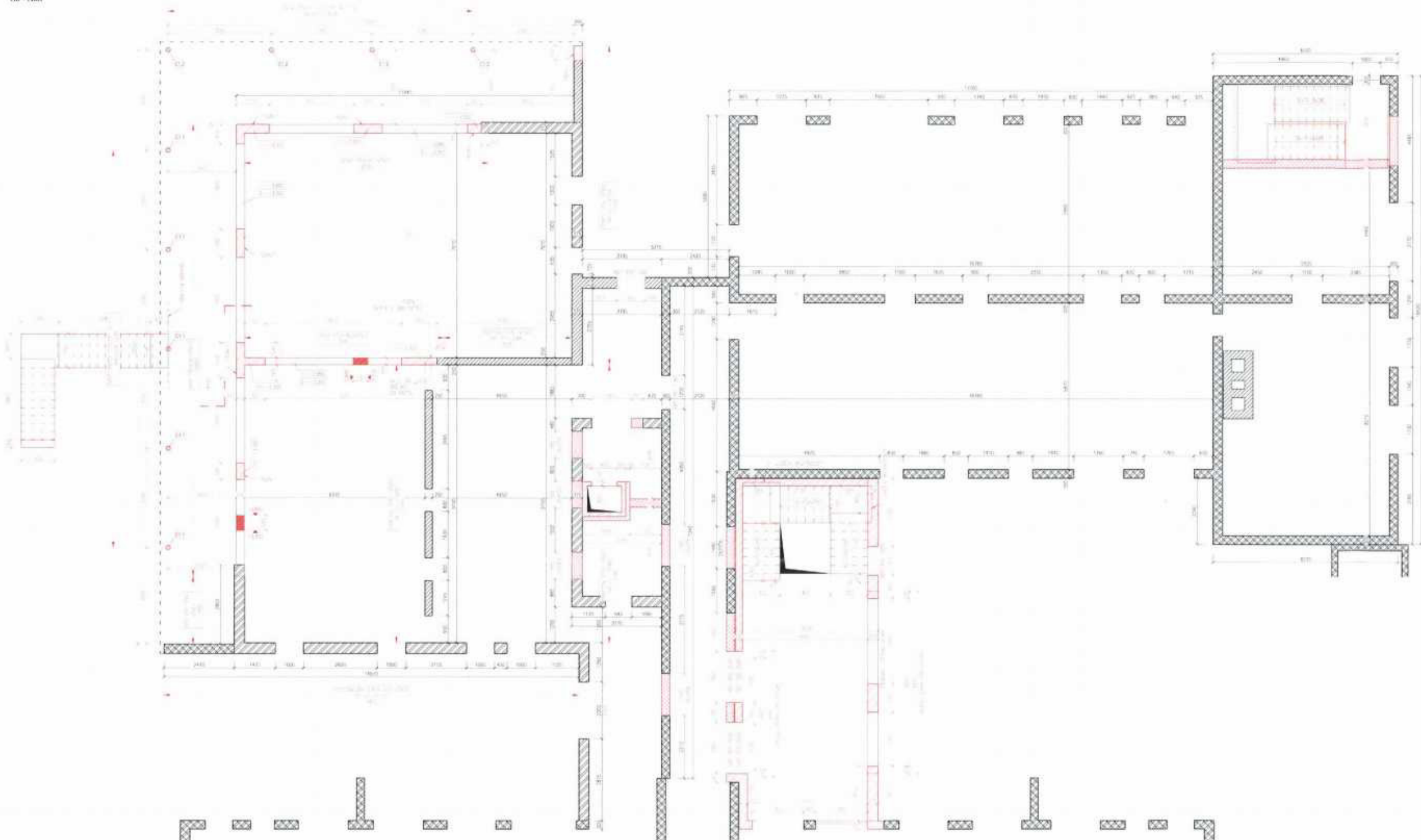
○ Zatížení větrem

Zájmové území se nachází podle klasifikace ČSN EN 1991-1-4 „Zatížení konstrukcí – Obecná zatížení – Zatížení větrem“ v II. větrové oblasti, pro kterou platí výchozí základní rychlost větru $v_{b,0} = 25,0 \text{ m/s}$.

V Brně 07/2025

Vypracoval: Ing. Lukáš Uher





YOUNG SLURMO

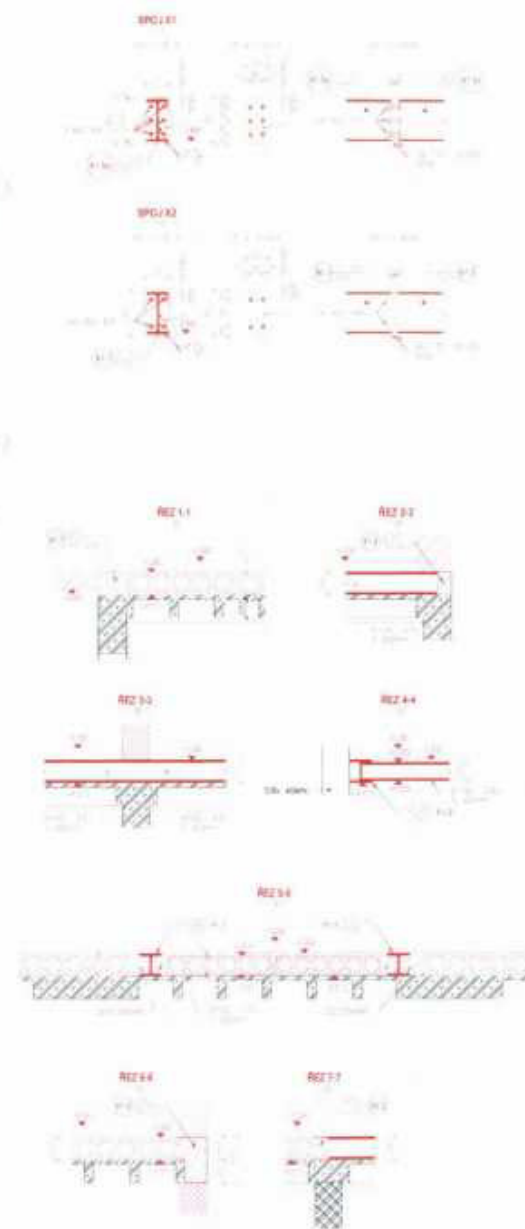
SPRING 2004

NETON C 2500 - 107

OCELOTOMARSA
www.ocelotomarsa.com

ICES: KONG TRUONG 1.2011

[illegible]

[illegible]

Akce: Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
Investor: Město Újezd u Brna, Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna
Stupeň: Projektová dokumentace pro řízení o povolení záměru

Ing. arch.
Miloš
Klement

Digitálně
podepsal Ing.
arch. Miloš
Klement
Datum:
2024.12.17
13:47:20 +01'00'

Obsah: **D.2.2 – Statický výpočet**

Datum zpracování: prosinec 2024
Vypracoval: Ing. Lukáš Uher
Zodpovědný projektant: Ing. Dalibor Klusáček

PRVEK	T2
STROPNÍ TRÁMKY 2.NP, ČÁST "D"	
NÁVRH DŘEVĚNÉHO PRVKU	

NÁVRH:	KVH 100/280
VYUŽITÍ:	80.0%

ZATÍŽENÍ

STÁLÉ	[-]	ÚHEL	TL.	[kN/m3/2]	R ₀₁	f _k [kN/m2]
zelená střecha extenzivní		0°		1.5	1.0 m	1.50
tepelná izolace EPS		0°	200 mm	1	1.0 m	0.20
ostatní záklop, H.I., ..		0°		0.3	1.0 m	0.30
podhled SDK vč. roštu		0°		0.15	1.0 m	0.15
instalace		0°		0.25	1.0 m	0.25
Celkem:						2.40 kN/m2
PROMĚNNÉ	TRVÁNÍ	ÚHEL		[kN/m3/2]	R ₀₁	f _k [kN/m2]
sníh I. sněhová oblast	krátkodobé	0°	0.80	0.56	1.0 m	0.45
Celkem:						0.45 kN/m2

MATERIÁL	Y _M = 1.3	KVH	C24
		TŘÍDA PROVOZU	1
f _{m,k} =	24.0 MPa	f _{c,0,k} =	21.0 MPa
f _{t,0,k} =	14.0 MPa	f _{c,90,k} =	2.5 MPa
f _{t,90,k} =	0.5 MPa	f _{v,k} =	4.0 MPa
		ρ _k =	350 kg/m ³
		DO VÝPOČTU VL. TÍHY ρ _k =	500 kg/m ³
		E _{0,mean} =	11.0 GPa
		E _{0,05} =	7.4 GPa
		G _{mean} =	0.69 GPa
		G _{0,05} =	0.46 GPa

PRŮŘEZ

NATOČENÍ ω = 0°

KVH 100/280
G = 0.14 kN/m

[GEOMETRIE]

b = 100 mm
h = 280 mm

[PLOCHA]

A = 28000 mm²
A_y = 23333 mm²
A_z = 23333 mm²

[MOMENT SETRVAČNOSTI]

I_y = 1.83E+08 mm⁴
I_z = 2.33E+07 mm⁴

[POLOHA TĚŽIŠTĚ]

y_{cg} = 50 mm
z_{cg} = 140 mm

[PRŮŘEZOVÝ MODUL]

W_{y,1} = 1.31E+06 mm³
W_{y,2} = 1.31E+06 mm³
W_{z,1} = 4.67E+05 mm³
W_{z,2} = 4.67E+05 mm³

[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]

i_y = 80.8 mm
i_z = 28.9 mm

[POLÁRNÍ/VÝSEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]

I_t = 6.04E+07 mm⁴
W_t = 6.72E+05 mm⁶
I_p = 2.06E+08 mm⁴
i_p = 85.8 mm

GEOMETRIE A ZATÍŽENÍ

CHARAKT. NÁVRHOVÉ

f_k = 1.9 kN/m
f_d = 2.6 kN/m

STATICKÉ SCHÉMA

DĚLKA PRVKU

L = 6 m

TRVÁNÍ ZATÍŽENÍ - STÁLÉ

stálé 81% k_{mod} = 0.6

TRVÁNÍ ZATÍŽENÍ - PROMĚNNÉ

krátkodobé 19% k_{mod} = 0.9

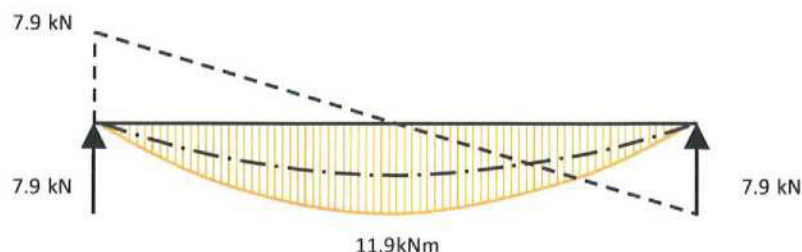
MODIFIKAČNÍ SOUČINITEL VÁŽENÝ

k_{mod} = 0.66

REAKCE, VNITŘNÍ SÍLY, DEFORMACE

REAKCE	$R_1 = R_2 =$	7.9 kN
MAX. OHYBOVÝ MOMENT	$M_{max} =$	11.9 kNm
MAX. SMYKOVÁ SÍLA	$V_{max} =$	7.9 kN

- ☐ KLOPENÍ NEUVAŽOVÁNO
☒ POSOUDIT SMYK



MAXIMÁLNÍ DEFORMACE	$w_{max} =$	16.1 mm
JEDNOTKOVÁ DEFORMACE	$w_1 =$	8.4 mm
POOTOČENÍ KONCŮ	$v_a = -v_b =$	8.59E-03 rad

POSUZOVANÉ VNITŘ. SÍLY

OHYBOVÝ MOMENT	$M_{Ed,y} =$	11.85 kNm
SMYKOVÁ SÍLA	$V_{Ed,z} =$	7.90 kN

POSOUZENÍ MSP



MEZNÍ OKAMŽITÝ PRŮHYB: 1 / 300 L

☐	$w_{inst} = 16.1 \text{ mm}$	<	$w_{lim} = 20 \text{ mm}$	VYHOVÍ
--------------------------	------------------------------	---	---------------------------	--------

MEZNÍ KONEČNÝ PRŮHYB: 1 / 250 L $k_{1,def} = 0.6$ $k_{2,def} = 0.6$
POMĚR ZATÍŽENÍ $G_k / (G_k + Q_k) = 0.81$ $\psi_{2,1} = 0$

☐	$w_{net,fin} = 23.9 \text{ mm}$	<	$w_{lim} = 24 \text{ mm}$	VYHOVÍ
--------------------------	---------------------------------	---	---------------------------	--------

POSOUZENÍ MSÚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO OHYBU

OHYB K OSE y-y

PRŮŘEZOVÝ MODUL	$W_{y,1} =$	1.31E+06 mm ³
NÁVRHOVÉ NAPĚTÍ V OHYBU	$\sigma_{m,y,d} =$	9.1 MPa
NÁVRHOVÁ PEVNOST V OHYBU	$f_{m,y,d} =$	12.1 MPa

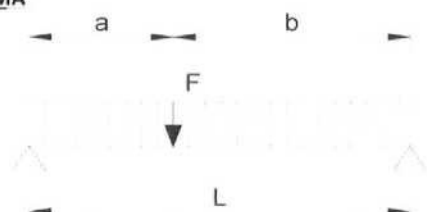
POSOUZENÍ	0.80	<	1	VYHOVÍ	80.0%
-----------	------	---	---	--------	-------

POSOUZENÍ SMYKOVÉ ÚNOSNOSTI

SOUČINITEL TRHLIN	$k_{c,r} =$	0.67
ÚČINNÁ ŠÍŘKA PRŮŘEZU	$b_{ef} =$	67 mm
NÁVRHOVÉ NAPĚTÍ VE SMYKU	$\tau_d =$	0.63 MPa
NÁVRHOVÁ PEVNOST VE SMYKU	$f_{c,0,d} =$	2.02 MPa

POSOUZENÍ	0.31	<	1	VYHOVÍ	31.3%
-----------	------	---	---	--------	-------

STATICKÉ SCHÉMA



+ VLASTNÍ TÍHA NOSNÍKU

$$f_{g0,d} = 0.97 \text{ kN/m}$$

$$f_{g0,k} = 0.72 \text{ kN/m}$$

GEOMETRIE A ZATÍŽENÍ

$$\begin{aligned} L &= 6.7 \text{ m} \\ f_d &= 14.0 \text{ kN/m} \\ f_k &= 10.0 \text{ kN/m} \\ F_d &= 27 \text{ kN} \\ F_k &= 19 \text{ kN} \\ a &= 1.9 \text{ m} \\ b &= 4.8 \text{ m} \end{aligned}$$

ZATÍŽENÍ NA 1 m²

$$f_d = 4.20 \text{ kN/m}^2$$

$$f_k = 3.00 \text{ kN/m}^2$$

$$Zl = 3.1 \text{ m}$$

OHYBOVÁ TUHOST

2 x IPE 270

$$I_y = 11580 \text{ cm}^4$$

$$E = 210 \text{ GPa}$$

REAKCE A VNITŘNÍ SÍLY

$$R_a = 66.2 \text{ kN}$$

$$R_b = 54.5 \text{ kN}$$

$$M_{\max} = 106.3 \text{ kNm}$$

$$x = 2.814 \text{ m}$$

$$x = \text{m}$$

$$M_x = 0.0 \text{ kNm}$$

DEFORMACE

$$w_a = 11.7 \text{ mm}$$

$$w_{\max} = 14.5 \text{ mm}$$

$$x = 3.3 \text{ m}$$

$$w_{l/2} = 14.5 \text{ mm}$$

$$x = \text{m}$$

$$w_x = 0.0 \text{ mm}$$

$$v_a = 7.20\text{E-}03 \text{ rad}$$

$$v_b = 6.69\text{E-}03 \text{ rad}$$

POSOUZENÍ MSP

MEZNÍ PRŮHYB: 1 / 400 L

$$w_{\max} = 14.5 \text{ mm}$$

<

$$w_{\lim} = 16.8 \text{ mm}$$

VYHOVÍ

PRVEK: N2.1 NOVÝ PRŮVLAK V 2.NP ČÁSTI "D"
POSOUZENÍ OCELOVÉHO PRVKU

NÁVRH: 2x IPE 270, S 235

VYUŽITÍ: 52.7%

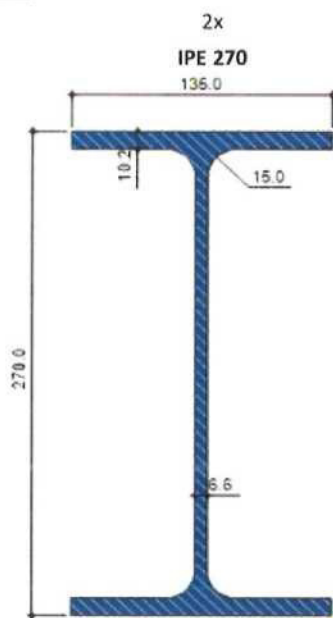
MATERIÁL

	konstrukční ocel	S 235		
MEZ KLUZU	$f_y =$	235 MPa	E =	210 GPa
MEZ PEVNOSTI	$f_u =$	360 MPa	G =	81 GPa

GEOMETRIE

DÉLKA PRVKU L = 6.7 m

PRŮŘEZ



G = 36.0 kg/m

TŘÍDA PRŮŘEZU 1

[GEOMETRIE]

h =	270 mm
b _{ft} =	135 mm
b _{fb} =	135 mm
tw =	6.6 mm
t _{ft} =	10.2 mm
t _{fb} =	10.2 mm
R =	15 mm

[PLOCHA]

A =	4590 mm ²
A _y =	2810 mm ²
A _z =	1810 mm ²

[MOMENT SETRVAČNOSTI]

I _y =	5.79E+07 mm ⁴
I _z =	4.20E+06 mm ⁴

[POLOHA TĚŽIŠTĚ]

y _{cg} =	67.5 mm
z _{cg} =	135 mm

[PRŮŘEZOVÝ MODUL]

W _{y,1} =	4.29E+05 mm ³
W _{y,2} =	-4.29E+05 mm ³
W _{z,1} =	-6.22E+04 mm ³
W _{z,2} =	6.22E+04 mm ³
W _{pl,y} =	4.84E+05 mm ³
W _{pl,z} =	9.70E+04 mm ³

[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]

i _y =	112.3 mm
i _z =	30.2 mm

[POLÁRNÍ/VÝSEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]

I _t =	1.59E+05 mm ⁴
I _w =	7.06E+10 mm ⁶
I _p =	6.21E+07 mm ⁴
i _p =	116 mm

[POLOHA STŘEDU SMYKU]

y _{sc} =	0 mm
z _{sc} =	0 mm

ZATÍŽENÍ

NORMÁLOVÁ SÍLA
OHYBOVÝ MOMENT M_y
OHYBOVÝ MOMENT M_z
SMYKOVÁ SÍLA V_z
SMYKOVÁ SÍLA V_y
KROUTÍCÍ MOMENT

N =	kN
M _y =	106.3 kNm
M _z =	kNm
V _z =	kN
V _y =	kN
T =	kNm

☐ počítat se vzpěrem	☒ y-y
☐ počítat s klopením	☒ z-z
☐ ověřit štíhlost	☐ w
	☐ z'w

PROSTÝ OHYB POČÍTAT:
PRUŽNĚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO OHYBU

OHYB K TUHÉ OSE

PRŮŘEZOVÝ MODUL
MOMENTOVÁ ÚNOSNOST

W _y =	4.29E+05 mm ³
M _{Rd,y} =	201.6 kNm

POSOUZENÍ

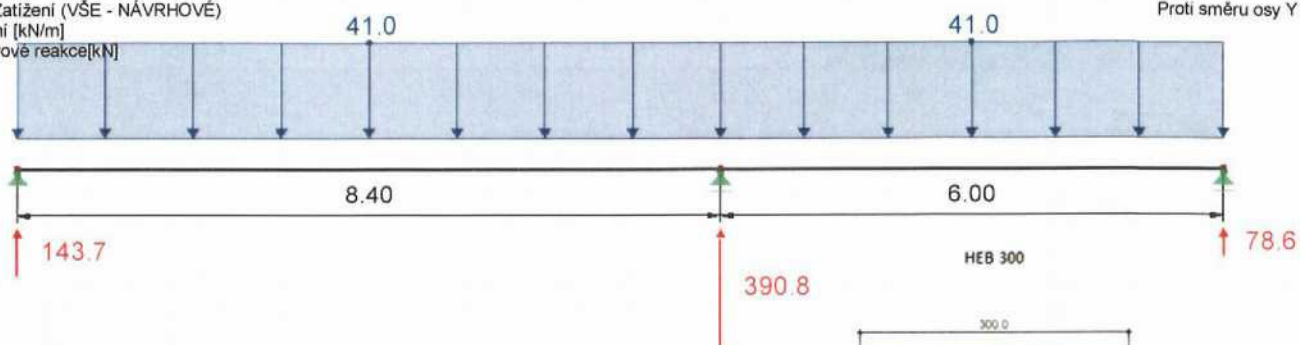
201.6 > 106.3

VYHOVÍ

52.7%

2.NP ČÁSTI "E" - PRŮVLAK N2.0 - MODEL, ZATÍŽENÍ A REAKCE

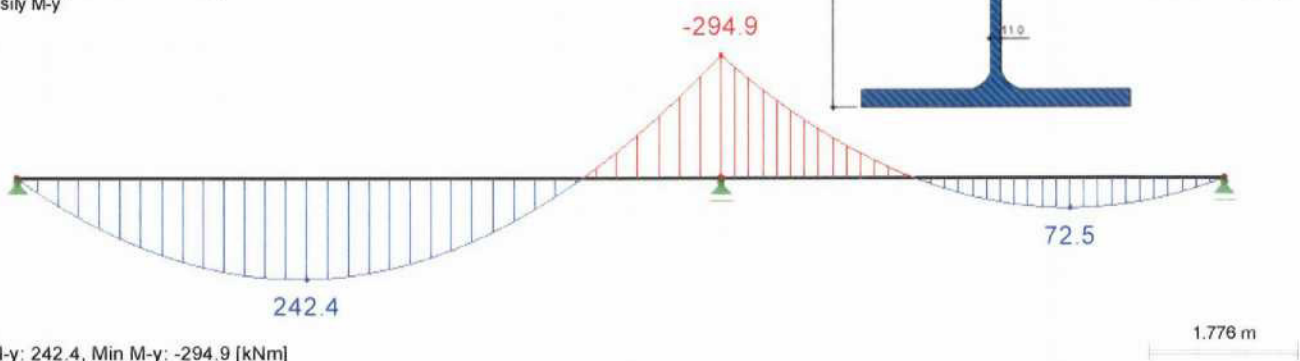
ZS1 : Zatížení (VŠE - NÁVRHOVÉ)
Zatížení [kN/m]
Podporové reakce[kN]



Max P-X': 0.0, Min P-X': 0.0 kN
Max P-Z': 390.8, Min P-Z': 78.6 kN

■ VNITŘNÍ SÍLY M_y

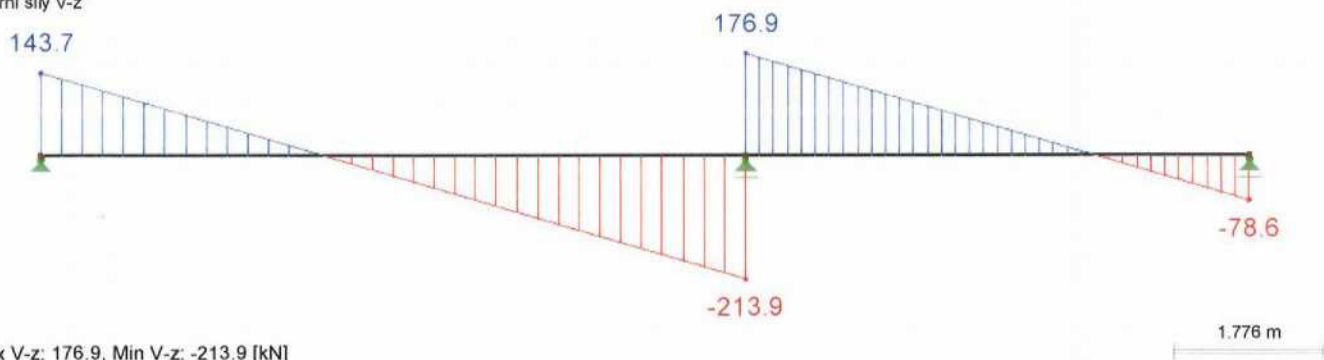
ZS1 : Zatížení (VŠE - NÁVRHOVÉ)
Vnitřní síly M-y



Max M-y: 242.4, Min M-y: -294.9 [kNm]

■ VNITŘNÍ SÍLY V_z

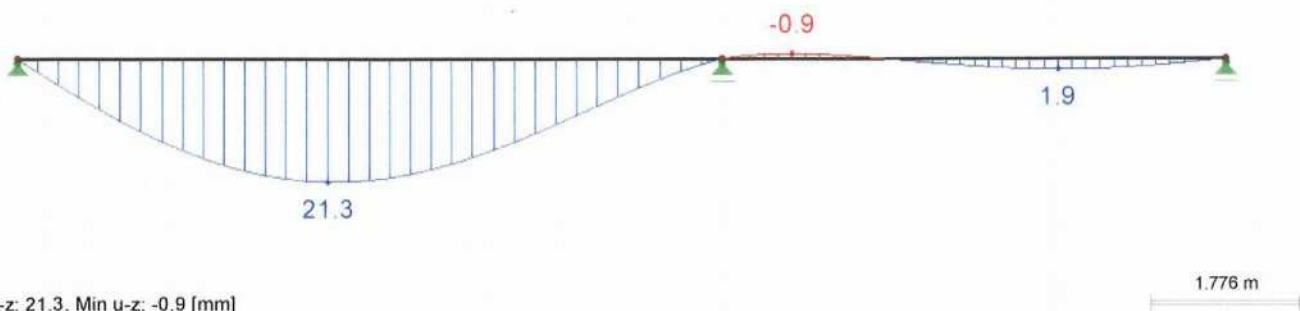
ZS1 : Zatížení (VŠE - NÁVRHOVÉ)
Vnitřní síly V-z



Max V-z: 176.9, Min V-z: -213.9 [kN]

■ LOKÁLNÍ DEFORMACE u_z

KV1 : Charakteristické hodnoty
Lokální deformace u-z
Kombinace výsledků: Max. a min. hodnoty



Max u-z: 21.3, Min u-z: -0.9 [mm]

1.1 ZÁKLADNÍ ÚDAJE

Pruty k posouzení:	Všechny		
Sady prutů k posouzení:			
Národní příloha:	CEN		
Posouzení mezního stavu únosnosti	ZS1	Zatížení (VŠE - NÁVRHOVÉ)	
Zatěžovací stavy k posouzení:			
Posouzení mezního stavu použitelnosti	KV1	Charakteristické hodnoty	
Kombinace výsledků k posouzení:			

1.2 MATERIÁLY

Materiál č.	Označení materiálu	Modul pruž. E [MPa]	Smykový modul G [MPa]	Poissonův součinitel ν [-]	Mez kluzu f_{yk} [MPa]	Max. tloušťka dílce t [mm]
3	Ocel S 235 DIN EN 1993-1-1:2010-12	210000.000	80769.200	0.300	235.000	40.00
					215.000	80.00
					215.000	100.00
					195.000	150.00
					185.000	200.00
					175.000	250.00
					165.000	400.00



1.3 PRŮŘEZY

Průř. č.	Materiál č.	Označení průřezu	Typ průřezu	Max. návrhové využití	Komentář
1	3	HEB 300 Ferona - DIN 1025-2:1995	I-profil válcov	0.89	

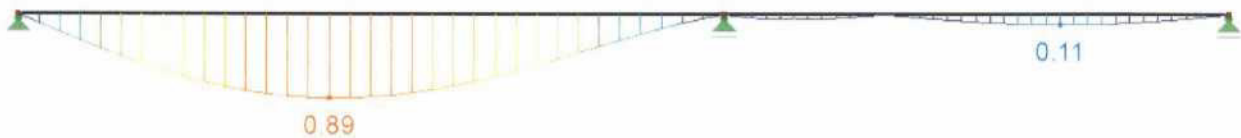
1.5 VZPĚRNÉ DÉLKY - PRUTY

Prut č.	Vzpěr možný	Vzpěr okolo osy y			Vzpěr okolo osy z			Klopení				
		možný	$k_{cr,y}$	$L_{cr,y}$ [m]	možný	$k_{cr,z}$	$L_{cr,z}$ [m]	možné	k_z	k_w	L_w [m]	L_T [m]
1	☐	☒	1.00	6.000	☒	1.00	6.000	☒	1.0	1.0	6.000	6.000
2	☐	☒	1.00	8.400	☒	1.00	8.400	☒	1.0	1.0	8.400	8.400

POSOUZENÍ MSP

RF-STEEL EC3 PŘ1
Mezní stav použitelnosti: Deformace

Proti směru osy Y

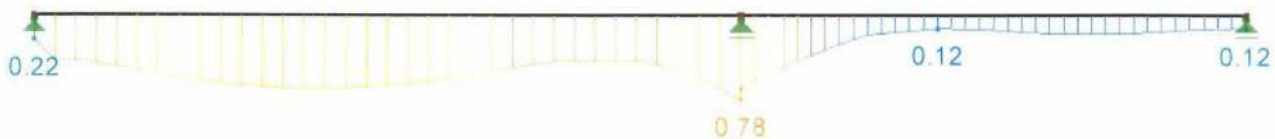


Max Posouzení: 0.89

POSOUZENÍ MSÚ

RF-STEEL EC3 PŘ1
Mezní stav únosnosti: Posouzení průřezu, Posouzení stability, Posouzení svaru, Posouzení tlaku, Posouzení plasticity

Proti směru osy Y



Max Posouzení: 0.78

PRVEK: C2.1 VNITŘNÍ CENTRÁLNÍ SLOUPEK V 2.NP V ČÁSTI "E"
POSOUZENÍ OCELOVÉHO PRVKU

NÁVRH: 2 x U 180, S 235

VYUŽITÍ: 63.4%

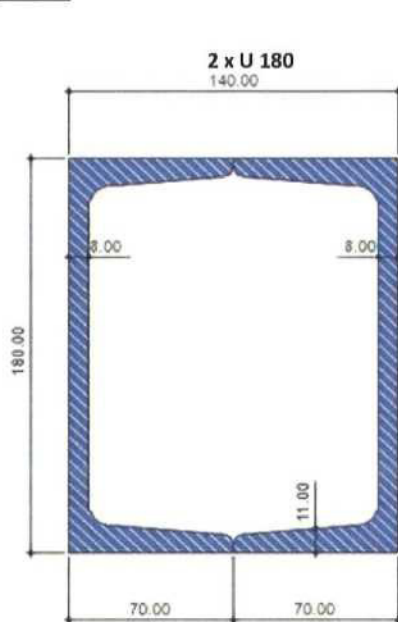
MATERIÁL

	konstrukční ocel	S 235		
MEZ KLUZU	$f_y =$	235 MPa	E =	210 GPa
MEZ PEVNOSTI	$f_u =$	360 MPa	G =	81 GPa

GEOMETRIE

DÉLKA PRVKU L = 3.5 m

PRŮŘEZ



G = 44.0 kg/m

TŘÍDA PRŮŘEZU 1

[GEOMETRIE]

h =	180 mm
b _{ft} =	70 mm
b _{fb} =	70 mm
tw =	8 mm
t _{ft} =	11 mm
t _{fb} =	11 mm
R =	11 mm

[PLOCHA]

A =	5600 mm ²
A _y =	2740 mm ²
A _z =	2860 mm ²

[MOMENT SETRVAČNOSTI]

I _y =	2.70E+07 mm ⁴
I _z =	1.67E+07 mm ⁴

[POLOHA TĚŽIŠTĚ]

y _{cg} =	70 mm
z _{cg} =	90 mm

[PRŮŘEZOVÝ MODUL]

W _{y,1} =	3.00E+05 mm ³
W _{y,2} =	-3.00E+05 mm ³
W _{z,1} =	-2.39E+05 mm ³
W _{z,2} =	2.39E+05 mm ³
W _{pl,y} =	3.58E+05 mm ³
W _{pl,z} =	2.84E+05 mm ³

[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]

i _y =	69.4 mm
i _z =	54.7 mm

[POLÁRNÍ/VÝŠEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]

I _t =	3.00E+07 mm ⁴
I _w =	39700000 mm ⁶
I _p =	4.37E+07 mm ⁴
i _p =	88 mm

[POLOHA STŘEDU SMYKU]

y _{sc} =	0 mm
z _{sc} =	0 mm

ZATÍŽENÍ

NORMÁLOVÁ SÍLA
OHYBOVÝ MOMENT M_y
OHYBOVÝ MOMENT M_z
SMYKOVÁ SÍLA V_z
SMYKOVÁ SÍLA V_y
KROUTÍCÍ MOMENT

N =	-390 kN
M _y =	kNm
M _z =	13 kNm
V _z =	kN
V _y =	kN
T =	kNm

☒ počítat se vzpěrem	☒ y-y
☐ počítat s klopením	☒ z-z
☐ ověřit štíhlost	☐ w
	☐ zw

PROSTÝ OHYB POČÍTAT:
PRUŽNĚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO TLAKU

NEOSLABENÁ PLOCHA PRŮŘEZU
ÚNOSNOST PLNÉHO PRŮŘEZU

A =	5600 mm ²
N _{pl,Rd} =	1316.0 kN

☐ oslabení spojovacími prostředky

POSOUZENÍ

1316.0	>	390	VYHOVÍ	29.6%
--------	---	-----	--------	-------

POSOUZENÍ PROSTÉHO OHYBU

OHYB K MĚKKÉ OSE
PRŮŘEZOVÝ MODUL

W _{el,z} =	2.39E+05 mm ³
---------------------	--------------------------

MOMENTOVÁ ÚNOSNOST

$$M_{Rd,z} = 56.2 \text{ kNm}$$

POSOUZENÍ

56.2	>	13	VYHOVÍ	23.1%
------	---	----	--------	-------

KOMBINACE NAMÁHÁNÍ N+Mz

(pozn.: klopení ano, vzpěr ne)

POSOUZENÍ

0.53	<	1	VYHOVÍ	52.8%
------	---	---	--------	-------

POSOUZENÍ KOMBINACE VZPĚR + OHYBOVÝ MOMENT

$$C_{my} = 1 \quad C_{mz} = 0.6 \quad C_{mLT} = 1$$

$$k_{yy} = 1.12 \quad k_{zy} = 0.89$$

$$k_{yz} = 0.70 \quad k_{zz} = 0.70$$

POSOUZENÍ K TUHÉ OSE

0.59	<	1	VYHOVÍ	59.2%
------	---	---	--------	-------

POSOUZENÍ K MĚKKÉ OSE

0.63	<	1	VYHOVÍ	63.4%
------	---	---	--------	-------

POSOUZENÍ VZPĚRNÉ ÚNOSNOSTI

VZPĚR V ROVINĚ VĚTŠÍ TUHOSTI

KŘIVKA VZPĚR. PEVNOSTI

SOUČ. IMPERFEKCE

$$\alpha = c = 0.49$$

ULOŽENÍ KONCŮ VE SMĚRU y



$$\beta_y = 1$$

DÉLKA ÚSEKU PRO VYBOČENÍ

$$l_{cr,y} = 3.5 \text{ m}$$

PRUŽNÁ KRITICKÁ SÍLA

$$N_{cr,y} = 4568.2 \text{ kN}$$

POMĚRNÁ ŠTÍHLOST

$$\lambda_y = 0.54$$

$$\Phi_y = 0.73$$

SOUČINITEL VZPĚRNOSTI

$$\chi_y = 0.82$$

VZPĚRNÁ ÚNOSNOST

$$N_{b,Rd,y} = 1082.1 \text{ kN}$$

POSOUZENÍ

1082.1	>	390	VYHOVÍ	36.0%
--------	---	-----	--------	-------

VZPĚR V ROVINĚ MENŠÍ TUHOSTI

KŘIVKA VZPĚR. PEVNOSTI

SOUČ. IMPERFEKCE

$$\alpha = c = 0.49$$

ULOŽENÍ KONCŮ VE SMĚRU z



$$\beta_z = 1$$

DÉLKA ÚSEKU PRO VYBOČENÍ

$$l_{cr,z} = 3.5 \text{ m}$$

PRUŽNÁ KRITICKÁ SÍLA

$$N_{cr,z} = 2825.5 \text{ kN}$$

POMĚRNÁ ŠTÍHLOST

$$\lambda_z = 0.68$$

$$\Phi_z = 0.85$$

SOUČINITEL VZPĚRNOSTI

$$\chi_z = 0.74$$

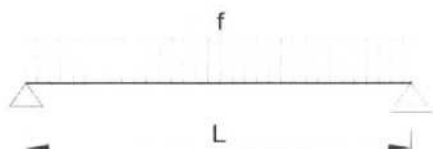
VZPĚRNÁ ÚNOSNOST

$$N_{b,Rd,z} = 967.9 \text{ kN}$$

POSOUZENÍ

967.9	>	390	VYHOVÍ	40.3%
-------	---	-----	--------	-------

STATICKÉ SCHÉMA



VLASTNÍ TÍHA NOSNÍKU
 $f_{g0,d} = 0.49 \text{ kN/m}$
 $f_{g0,k} = 0.36 \text{ kN/m}$

GEOMETRIE A ZATÍŽENÍ

$L = 6.5 \text{ m}$
 $f_d = 11.3 \text{ kN/m}^2$
 $f_k = 8.1 \text{ kN/m}^2$
 $Z = 1.4 \text{ m}$

----->

----->

LINIOVÉ ZATÍŽENÍ NOSNÍKU
 $f_d = 16.3 \text{ kN/m}$
 $f_k = 11.6 \text{ kN/m}$

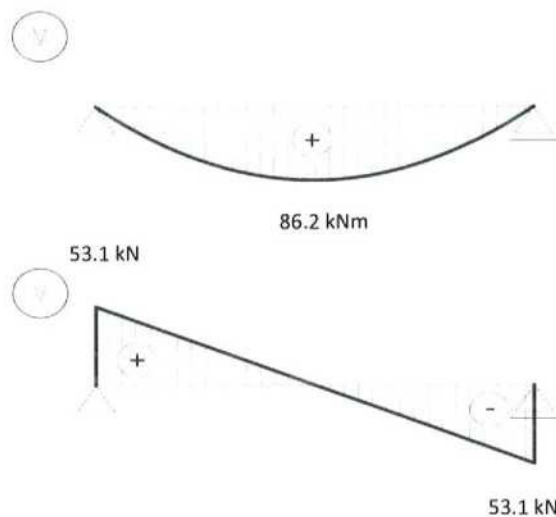
OHYBOVÁ TUHOST

IPE 270
 $I_y = 5790 \text{ cm}^4$
 $E = 210 \text{ GPa}$

REAKCE A VNITŘNÍ SÍLY

$R_1 = R_2 = 53.1 \text{ kN}$
 $M_{\max} = 86.2 \text{ kNm}$
 $x = 3.25 \text{ m}$
 $x = 0 \text{ m}$
 $M_x = 0.0 \text{ kNm}$
 $V_{\max} = R_1 = R_2 = 53.1 \text{ kN}$
 $x = 0 \text{ m}$

SCHÉMA PRŮBĚHU VNITŘNÍCH SIL



DEFORMACE

$w_{\max} = 22.2 \text{ mm}$
 $x = 3.25 \text{ m}$
 $x = 0 \text{ m}$
 $w_x = 0.0 \text{ mm}$
 $w_1 = 1.912 \text{ mm}$
 $v_a = -v_b = 1.09 \text{E-}02 \text{ rad}$

POSOUZENÍ MSP

MEZNÍ OKAMŽITÝ PRŮHYB: $1 / 300 \text{ L}$

$w_{\text{inst}} = 22.2 \text{ mm}$

$\div$

$w_{\text{lim}} = 21.7 \text{ mm}$

PONECHÁVÁM

PRVEK: N1.1 NOSNÍK NOVÉHO STROPU V ČÁSTI "E"
POSOUZENÍ OCELOVÉHO PRVKU

NÁVRH: IPE 270, S 235

VYUŽITÍ: 85.5%

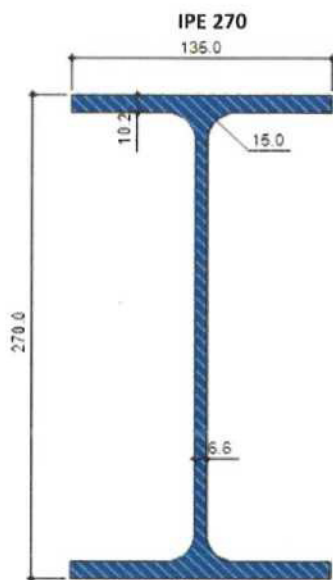
MATERIÁL

	konstrukční ocel	S 235		
MEZ KLUZU	$f_y =$	235 MPa	E =	210 GPa
MEZ PEVNOSTI	$f_u =$	360 MPa	G =	81 GPa

GEOMETRIE

DÉLKA PRVKU L = 6.5 m

PRŮŘEZ



G = 36.0 kg/m

TŘÍDA PRŮŘEZU 1

[GEOMETRIE]

h =	270 mm
b _{ft} =	135 mm
b _{fb} =	135 mm
tw =	6.6 mm
t _{ft} =	10.2 mm
t _{fb} =	10.2 mm
R =	15 mm

[PLOCHA]

A =	4590 mm ²
A _y =	2810 mm ²
A _z =	1810 mm ²

[MOMENT SETRVAČNOSTI]

I _y =	5.79E+07 mm ⁴
I _z =	4.20E+06 mm ⁴

[POLOHA TĚŽIŠTĚ]

y _{cg} =	67.5 mm
z _{cg} =	135 mm

[PRŮŘEZOVÝ MODUL]

W _{y,1} =	4.29E+05 mm ³
W _{y,2} =	-4.29E+05 mm ³
W _{z,1} =	-6.22E+04 mm ³
W _{z,2} =	6.22E+04 mm ³
W _{pl,y} =	4.84E+05 mm ³
W _{pl,z} =	9.70E+04 mm ³

[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]

i _y =	112.3 mm
i _z =	30.2 mm

[POLÁRNÍ/VÝSEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]

I _t =	1.59E+05 mm ⁴
I _w =	7.06E+10 mm ⁶
I _p =	6.21E+07 mm ⁴
i _p =	116 mm

[POLOHA STŘEDU SMYKU]

y _{sc} =	0 mm
z _{sc} =	0 mm

ZATÍŽENÍ

NORMÁLOVÁ SÍLA
OHYBOVÝ MOMENT M_y
OHYBOVÝ MOMENT M_z
SMYKOVÁ SÍLA V_z
SMYKOVÁ SÍLA V_y
KROUTÍCÍ MOMENT

N =	kN
M _y =	86.2 kNm
M _z =	kNm
V _z =	kN
V _y =	kN
T =	kNm

☐ počítat se vzpěrem ☒ y-y
☐ počítat s klopením ☒ z-z
☐ ověřit štiřlost ☐ w
☐ zw

PROSTÝ OHYB POČÍTAT:
PRUŽNĚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO OHYBU

OHYB K TUHÉ OSE

PRŮŘEZOVÝ MODUL
MOMENTOVÁ ÚNOSNOST

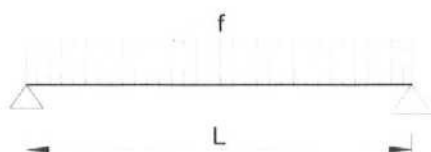
W _y =	4.29E+05 mm ³
M _{rd,y} =	100.8 kNm

POSOUZENÍ

100.8 > 86.2 VYHOVÍ

85.5%

STATICKÉ SCHÉMA



VLASTNÍ TÍHA NOSNÍK + VĚNEC

$$f_{g0,d} = 3.65 \text{ kN/m}$$

$$f_{g0,k} = 2.70 \text{ kN/m}$$

GEOMETRIE A ZATÍŽENÍ

$$L = 5 \text{ m}$$

$$f_d = 11.3 \text{ kN/m}^2$$

$$f_k = 8.1 \text{ kN/m}^2$$

$$Zl = 5.2 \text{ m}$$

LINIOVÉ ZATÍŽENÍ NOSNÍKU

$$f_d = 62.5 \text{ kN/m}$$

$$f_k = 44.6 \text{ kN/m}$$

OHYBOVÁ TUHOST

HEB 240

$$I_y = 11300 \text{ cm}^4$$

$$E = 210 \text{ GPa}$$

REAKCE A VNITŘNÍ SÍLY

$$R_1 = R_2 = 156.2 \text{ kN}$$

$$M_{\max} = 195.3 \text{ kNm}$$

$$x = 2.5 \text{ m}$$

$$x = 0 \text{ m}$$

$$M_x = 0.0 \text{ kNm}$$

$$V_{\max} = R_1 = R_2 = 156.2 \text{ kN}$$

$$x = 0 \text{ m}$$

DEFORMACE

$$w_{\max} = 15.3 \text{ mm}$$

$$x = 2.5 \text{ m}$$

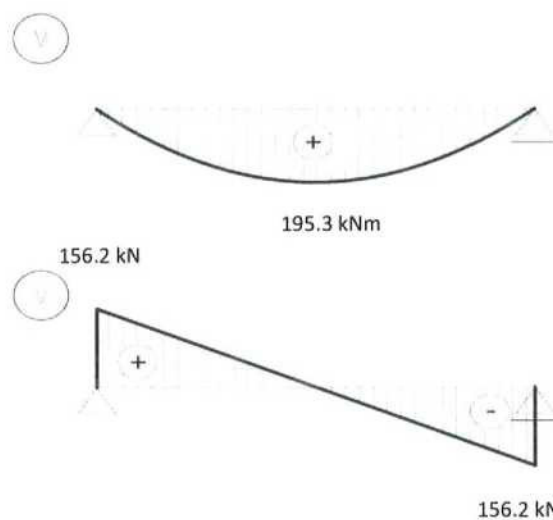
$$x = 0 \text{ m}$$

$$w_x = 0.0 \text{ mm}$$

$$w_1 = 0.343 \text{ mm}$$

$$v_a = -v_b = 9.78 \text{E-03 rad}$$

SCHÉMA PRŮBĚHU VNITŘNÍCH SIL



PRVEK: N1.0
POSOUZENÍ OCELOVÉHO PRVKU

PRŮVLAK V MÍSTĚ STÁV. OTVORU sv. dl. 5 m - MEZI STÁV. m. E1.06 a E1.15

NÁVRH: HEB 240, S 235

VYUŽITÍ: 88.6%

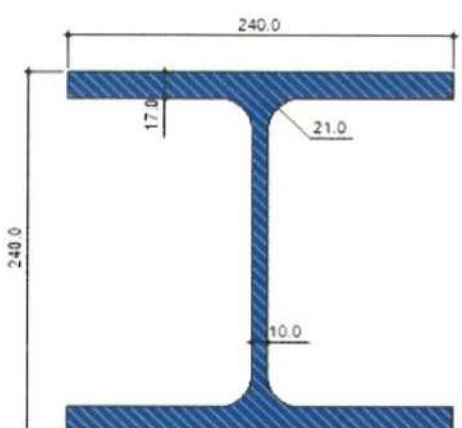
MATERIÁL

	konstrukční ocel	S 235		
MEZ KLUZU	$f_y =$	235 MPa	E =	210 GPa
MEZ PEVNOSTI	$f_u =$	360 MPa	G =	81 GPa

GEOMETRIE

DÉLKA PRVKU L = 5 m

PRŮŘEZ

	TŘÍDA PRŮŘEZU 1		[PRŮŘEZOVÝ MODUL]	
	[GEOMETRIE]			
	h =	240 mm	$W_{y,1} =$	9.38E+05 mm ³
	b _{ft} =	240 mm	$W_{y,2} =$	-9.38E+05 mm ³
	b _{fb} =	240 mm	$W_{z,1} =$	-3.27E+05 mm ³
	tw =	10 mm	$W_{z,2} =$	3.27E+05 mm ³
	t _{ft} =	17 mm	$W_{pl,y} =$	1.05E+06 mm ³
	t _{fb} =	17 mm	$W_{pl,z} =$	4.98E+05 mm ³
	R =	21 mm	[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]	
	[PLOCHA]		$i_y =$	103.1 mm
A = 10600 mm ²		$i_z =$	60.8 mm	
A _y = 7870 mm ²		[POLÁRNÍ/VÝSEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]		
A _z = 2560 mm ²		$I_t =$	1.03E+06 mm ⁴	
[MOMENT SETRVAČNOSTI]		$I_w =$	4.87E+11 mm ⁶	
$I_y = 1.13E+08 \text{ mm}^4$		$I_p =$	1.52E+08 mm ⁴	
$I_z = 3.92E+07 \text{ mm}^4$		$i_p =$	120 mm	
[POLOHA TĚŽIŠTĚ]		[POLOHA STŘEDU SMYKU]		
$y_{cg} = 120 \text{ mm}$		$y_{sc} =$	0 mm	
$z_{cg} = 120 \text{ mm}$		$z_{sc} =$	0 mm	

G = 83.2 kg/m

ZATÍŽENÍ

NORMÁLOVÁ SÍLA
OHYBOVÝ MOMENT M_y
OHYBOVÝ MOMENT M_z
SMYKOVÁ SÍLA V_z
SMYKOVÁ SÍLA V_y
KROUTÍCÍ MOMENT

N = kN
 $M_y =$ 195.3 kNm
 $M_z =$ kNm
 $V_z =$ kN
 $V_y =$ kN
T = kNm

☐ počítat se vzpěrem ☒ y-y
☐ počítat s klopením ☒ z-z
☐ ověřit štíhlost ☐ w
☐ zw

PROSTÝ OHYB POČÍTAT:
PRUŽNĚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO OHYBU

OHYB K TUHÉ OSE
PRŮŘEZOVÝ MODUL
MOMENTOVÁ ÚNOSNOST

$W_y =$ 9.38E+05 mm³
 $M_{rd,y} =$ 220.4 kNm

POSOUZENÍ

220.4 > 195.3

VYHOVÍ

88.6%

PRVEK: C1.1 VNITŘNÍ CENTRÁLNÍ SLOUPEK V 1.NP V ČÁSTI "E"
POSOUZENÍ OCELOVÉHO PRVKU

NÁVRH: 2 x U 200, S 235

VYUŽITÍ: 51.7%

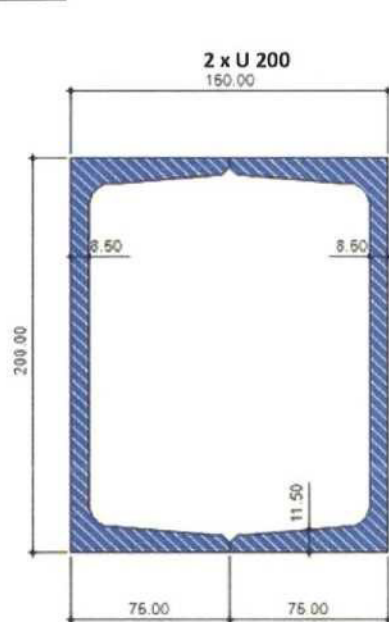
MATERIÁL

	konstrukční ocel	S 235		
MEZ KLUZU	$f_y =$	235 MPa	E =	210 GPa
MEZ PEVNOSTI	$f_u =$	360 MPa	G =	81 GPa

GEOMETRIE

DÉLKA PRVKU L = 3.5 m

PRŮŘEZ



G = 50.6 kg/m

TŘÍDA PRŮŘEZU 1

[GEOMETRIE]

h = 200 mm
b_{ft} = 75 mm
b_{fb} = 75 mm
t_w = 8.5 mm
t_{ft} = 11.5 mm
t_{fb} = 11.5 mm
R = 11.5 mm

[PLOCHA]

A = 6440 mm²
A_y = 3060 mm²
A_z = 3380 mm²

[MOMENT SETRVAČNOSTI]

I_y = 3.82E+07 mm⁴
I_z = 2.24E+07 mm⁴

[POLOHA TĚŽIŠTĚ]

y_{cg} = 75 mm
z_{cg} = 100 mm

[PRŮŘEZOVÝ MODUL]

W_{y,1} = 3.82E+05 mm³
W_{y,2} = -3.82E+05 mm³
W_{z,1} = -2.98E+05 mm³
W_{z,2} = 2.98E+05 mm³
W_{pl,y} = 4.56E+05 mm³
W_{pl,z} = 3.53E+05 mm³

[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]

i_y = 77.0 mm
i_z = 58.9 mm

[POLÁRNÍ/VÝSEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]

I_t = 4.13E+07 mm⁴
I_w = 39700000 mm⁶
I_p = 6.06E+07 mm⁴
i_p = 97 mm

[POLOHA STŘEDU SMYKU]

y_{sc} = 0 mm
z_{sc} = 0 mm

ZATÍŽENÍ

NORMÁLOVÁ SÍLA
OHYBOVÝ MOMENT M_y
OHYBOVÝ MOMENT M_z
SMYKOVÁ SÍLA V_z
SMYKOVÁ SÍLA V_y
KROUTÍCÍ MOMENT

N = -600 kN
M_y = kNm
M_z = kNm
V_z = kN
V_y = kN
T = kNm

☒ počítat se vzpěrem ☒ y-y
☐ počítat s klopením ☒ z-z
☐ ověřit štíhlost ☐ w
☐ zw

PROSTÝ OHYB POČÍTAT:
PRUŽNĚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO TLAKU

NEOSLABENÁ PLOCHA PRŮŘEZU
ÚNOSNOST PLNÉHO PRŮŘEZU

A = 6440 mm²
N_{pl,Rd} = 1513.4 kN

☐ oslabení spojovacími prostředky

POSOUZENÍ

1513.4 > 600 VYHOVÍ

39.6%

POSOUZENÍ VZPĚRNÉ ÚNOSNOSTI

VZPĚR V ROVINĚ VĚTŠÍ TUHOSTI

KŘIVKA VZPĚR. PEVNOSTI

c

SOUČ. IMPERFEKCE	$\alpha =$	0.49		
ULOŽENÍ KONCŮ VE SMĚRU y				
	$\beta_y =$	1		
DÉLKA ÚSEKU PRO VYBOČENÍ	$L_{cr,y} =$	3.5 m		
PRUŽNÁ KRITICKÁ SÍLA	$N_{cr,y} =$	6463.2 kN		
POMĚRNÁ ŠTÍHLOST	$\lambda_y =$	0.48		
	$\Phi_y =$	0.69		
SOUČINITEL VZPĚRNOSTI	$\chi_y =$	0.85		
VZPĚRNÁ ÚNOSNOST	$N_{b,Rd,y} =$	1289.3 kN		
POSOUZENÍ		1289.3	>	600 VYHOVÍ 46.5%
<u>VZPĚR V ROVINĚ MENŠÍ TUHOSTI</u>				
KŘIVKA VZPĚR. PEVNOSTI		c		
SOUČ. IMPERFEKCE	$\alpha =$	0.49		
ULOŽENÍ KONCŮ VE SMĚRU z				
	$\beta_z =$	1		
DÉLKA ÚSEKU PRO VYBOČENÍ	$L_{cr,z} =$	3.5 m		
PRUŽNÁ KRITICKÁ SÍLA	$N_{cr,z} =$	3789.9 kN		
POMĚRNÁ ŠTÍHLOST	$\lambda_z =$	0.63		
	$\Phi_z =$	0.81		
SOUČINITEL VZPĚRNOSTI	$\chi_z =$	0.77		
VZPĚRNÁ ÚNOSNOST	$N_{b,Rd,z} =$	1159.7 kN		
POSOUZENÍ		1159.7	>	600 VYHOVÍ 51.7%

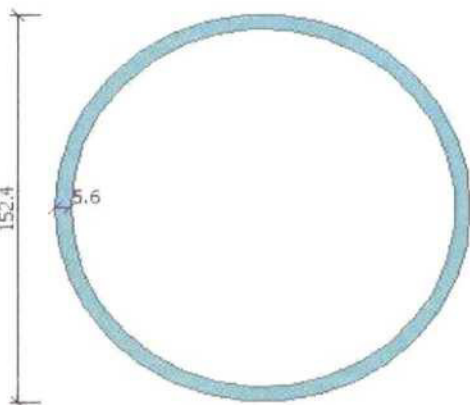
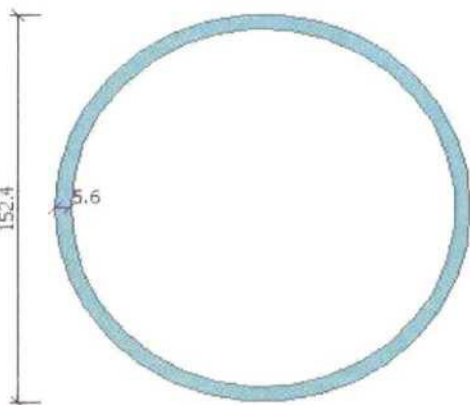
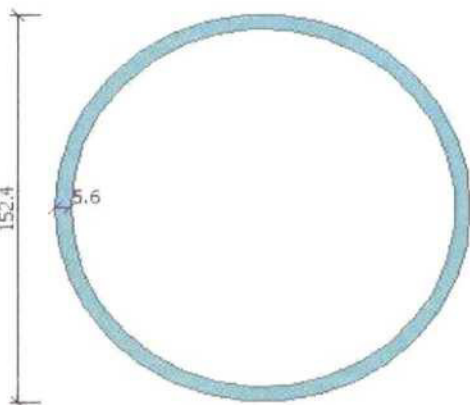
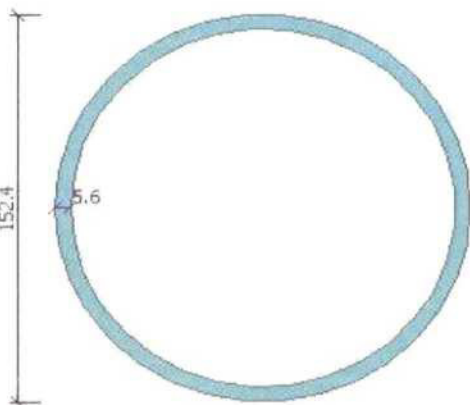
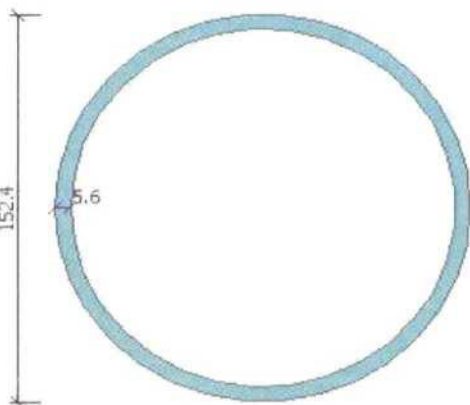
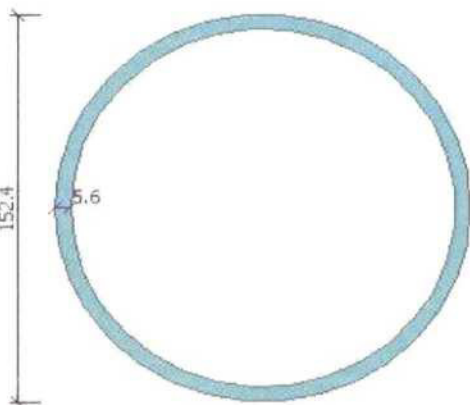
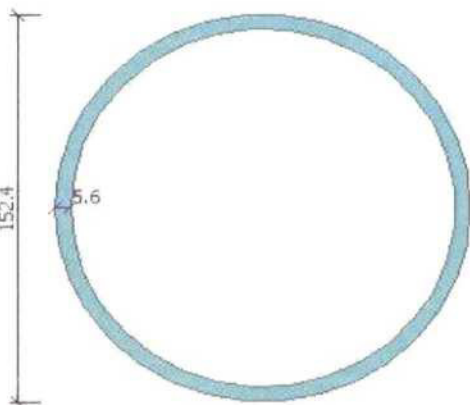
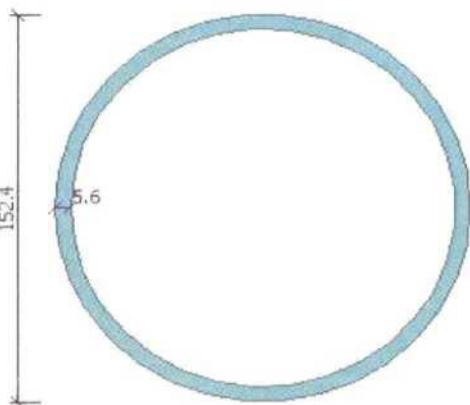
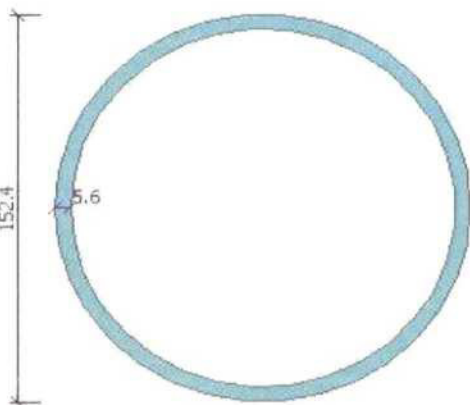
MATERIÁL

	konstrukční ocel	S 235		
MEZ KLUZU	$f_y =$	235 MPa	E =	210 GPa
MEZ PEVNOSTI	$f_u =$	360 MPa	G =	81 GPa

GEOMETRIE

DÉLKA PRVKU	L =	3.5 m
-------------	-----	-------

PRŮŘEZ

MSH 152.4 x 5.6		TŘÍDA PRŮŘEZU	1
		[GEOMETRIE]	
		D =	152.4 mm
		t =	5.6 mm
		[PLOCHA]	
		A =	2580 mm ²
		A _y =	1770 mm ²
		A _z =	1770 mm ²
		[MOMENT SETRVAČNOSTI]	
		I _y =	6.97E+06 mm ⁴
		I _z =	6.97E+06 mm ⁴
		[POLOHA TĚŽIŠTĚ]	
		y _{cg} =	76.2 mm
		z _{cg} =	76.2 mm
		[PRŮŘEZOVÝ MODUL]	
		W _{y,1} =	9.14E+04 mm ³
		W _{y,2} =	-9.14E+04 mm ³
		W _{z,1} =	-9.14E+04 mm ³
		W _{z,2} =	9.14E+04 mm ³
		W _{pl,y} =	1.21E+05 mm ³
		W _{pl,z} =	1.21E+05 mm ³
		[POLOMĚR SETRVAČNOSTI]	
		i _y =	51.9 mm
		i _z =	51.9 mm
		[POLÁRNÍ/VÝSEČOVÉ CHARAKTERISTIKY]	
		I _t =	1.39E+07 mm ⁴
		I _w =	0 mm ⁶
		I _p =	1.39E+07 mm ⁴
		i _p =	74 mm
		[POLOHA STŘEDU SMYKU]	
		y _{sc} =	0 mm
		z _{sc} =	0 mm

G = 20.3 kg/m

ZATÍŽENÍ

NORMÁLOVÁ SÍLA	N =	-250 kN	☒ počítat se vzpěrem	☒ y-y
OHYBOVÝ MOMENT M _y	M _y =	kNm	☐ počítat s klopením	☒ z-z
OHYBOVÝ MOMENT M _z	M _z =	kNm	☐ ověřit štíhlost	☐ w
SMYKOVÁ SÍLA V _z	V _z =	kN		☐ zw
SMYKOVÁ SÍLA V _y	V _y =	kN		
KROUTÍCÍ MOMENT	T =	kNm		

PROSTÝ OHYB POČÍTAT:
PRUŽNĚ

POSOUZENÍ PROSTÉHO TLAKU

NEOSLABENÁ PLOCHA PRŮŘEZU	A =	2580 mm ²
ÚNOSNOST PLNÉHO PRŮŘEZU	N _{pl,Rd} =	606.3 kN

POSOUZENÍ

606.3 > 250 VYHOVÍ

41.2%

POSOUZENÍ VZPĚRNÉ ÚNOSNOSTI

VZPĚR V ROVINĚ VĚTŠÍ TUHOSTI

KŘIVKA VZPĚR. PEVNOSTI

a

SOUČ. IMPERFEKCE	$\alpha =$	0.21		
ULOŽENÍ KONCŮ VE SMĚRU y				
	$\beta_y =$	1		
DÉLKA ÚSEKU PRO VYBOČENÍ	$L_{cr,y} =$	3.5 m		
PRUŽNÁ KRITICKÁ SÍLA	$N_{cr,y} =$	1179.3 kN		
POMĚRNÁ ŠTÍHLOST	$\lambda_y =$	0.72		
	$\Phi_y =$	0.81		
SOUČINITEL VZPĚRNOSTI	$\chi_y =$	0.84		
VZPĚRNÁ ÚNOSNOST	$N_{b,Rd,y} =$	509.1 kN		
POSOUZENÍ	509.1 > 250 VYHOVÍ			49.1%

<u>VZPĚR V ROVINĚ MENŠÍ TUHOSTI</u>				
KŘIVKA VZPĚR. PEVNOSTI		a		
SOUČ. IMPERFEKCE	$\alpha =$	0.21		
ULOŽENÍ KONCŮ VE SMĚRU z				
	$\beta_z =$	1		
DÉLKA ÚSEKU PRO VYBOČENÍ	$L_{cr,z} =$	3.5 m		
PRUŽNÁ KRITICKÁ SÍLA	$N_{cr,z} =$	1179.3 kN		
POMĚRNÁ ŠTÍHLOST	$\lambda_z =$	0.72		
	$\Phi_z =$	0.81		
SOUČINITEL VZPĚRNOSTI	$\chi_z =$	0.84		
VZPĚRNÁ ÚNOSNOST	$N_{b,Rd,z} =$	509.1 kN		
POSOUZENÍ	509.1 > 250 VYHOVÍ			49.1%

$E_3 = 11 \text{ GPa}$

REAKCE A VNITŘNÍ SÍLY

$$R_a = 32.0 \text{ kN/m}$$
$$R_b = 32.0 \text{ kN/m}$$

$$M_{\max} = 35.9 \text{ kNm/m}$$
$$V_{\max} = 32.0 \text{ kN/m}$$

NÁVRH VÝZTUŽE

PRŮMĚR VÝZTUŽE
VZDÁLENOST

$$\varnothing = 12 \text{ mm}$$
$$a = 150 \text{ mm}$$

ÚČINNÁ VÝŠKA
NUTNÁ PLOCHA VÝZTUŽE
NAVRŽENÁ PLOCHA VÝZTUŽE

$$d_1 = 0.031 \text{ m}$$
$$d = 0.149 \text{ m}$$
$$A_{s,\text{req}} = 585 \text{ mm}^2$$
$$A_{s,d} = 754 \text{ mm}^2$$

POLOHA NEUTRÁLNÍ OSY
RAMENO VNITŘNÍCH SIL

$$x = 0.0246 \text{ m}$$
$$z_c = 0.139 \text{ m}$$

MEZNÍ STAV ÚNOSNOSTI - OHYB

MOMENT NA MEZI ÚNOSNOSTI

$$M_{Rd} = 45.6 \text{ kNm}$$

POSUDEK

45.6	>	35.9	VYHOVÍ
------	---	------	--------

78.8%

OVĚŘENÍ DUKTILITY

$$\xi_{\text{lim}} = 0.942$$

$$x_{\text{lim}} = 0.140$$

POSUDEK

0.02	<	0.14	VYHOVÍ
------	---	------	--------

17.5%

$$A_{s,\text{max}} = 7.20\text{E-}03 \text{ m}^2$$

POSUDEK

7.20E-03	>	7.54E-04	VYHOVÍ
----------	---	----------	--------

10.5%

MEZNÍ STAV POUŽITELNOSTI

OMEZENÍ TAHOVÝCH NAPĚTÍ VE VÝZTUŽI

POSUDEK

248.5	<	0.8*f _{yk} = 400	VYHOVÍ
-------	---	---------------------------	--------

62.1%

OMEZENÍ ŠÍŘKY TRHLIN

POSUDEK

0.19	<	0.40	VYHOVÍ
------	---	------	--------

47.3%

KONTROLA MNOŽSTVÍ VÝZTUŽE

POSUDEK

2.68E-04	<	7.54E-04	VYHOVÍ
----------	---	----------	--------

35.6%

PRŮHYB OKAMŽITÝ

$$w = 3.6 \text{ mm}$$

PRŮHYB NA KONCI ŽIVOTNOSTI

$$w_{t=100} = 10.1 \text{ mm}$$

POSUDEK

10.1	<	18.0	VYHOVÍ
------	---	------	--------

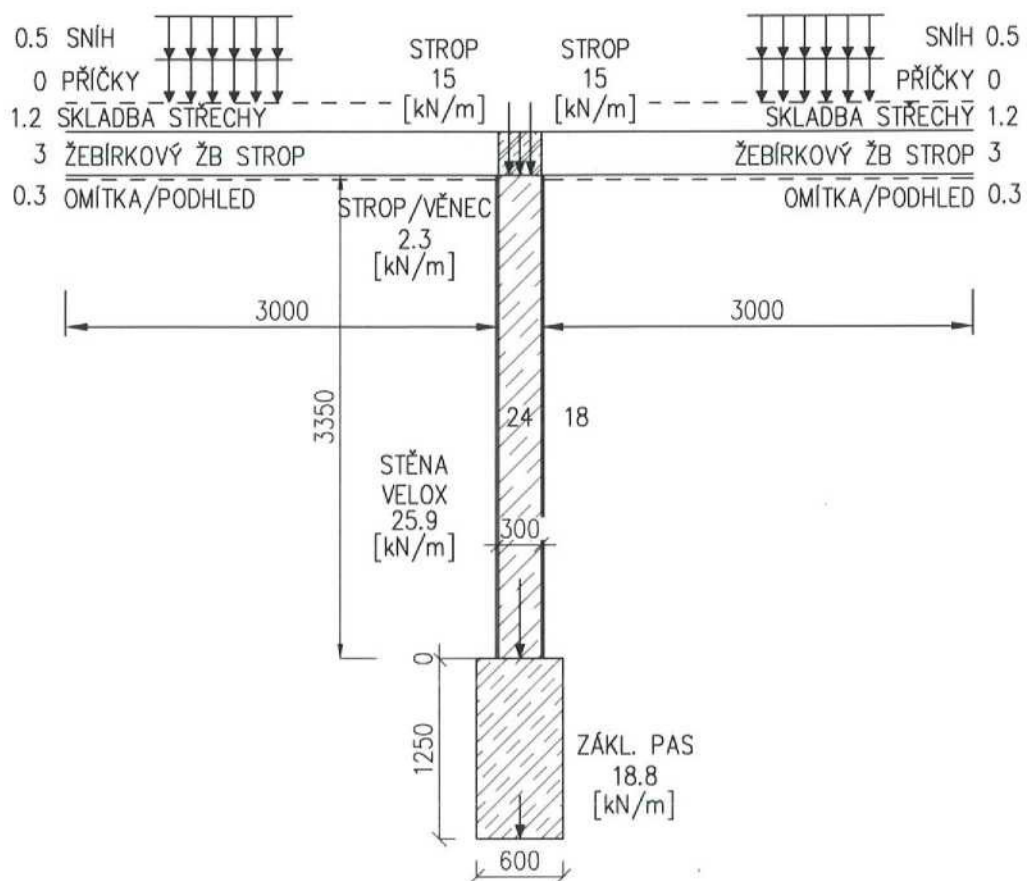
56.2%

PRVEK: Z1_p

ZATÍŽENÍ POD STŘEDOVOU STĚNOU ČÁSTI "D" – STÁVAJÍCÍ STAV

ZATÍŽENÍ NA ZÁKL. SPÁRU

POZN.: CHARAKTERISTICKÉ HODNOTY



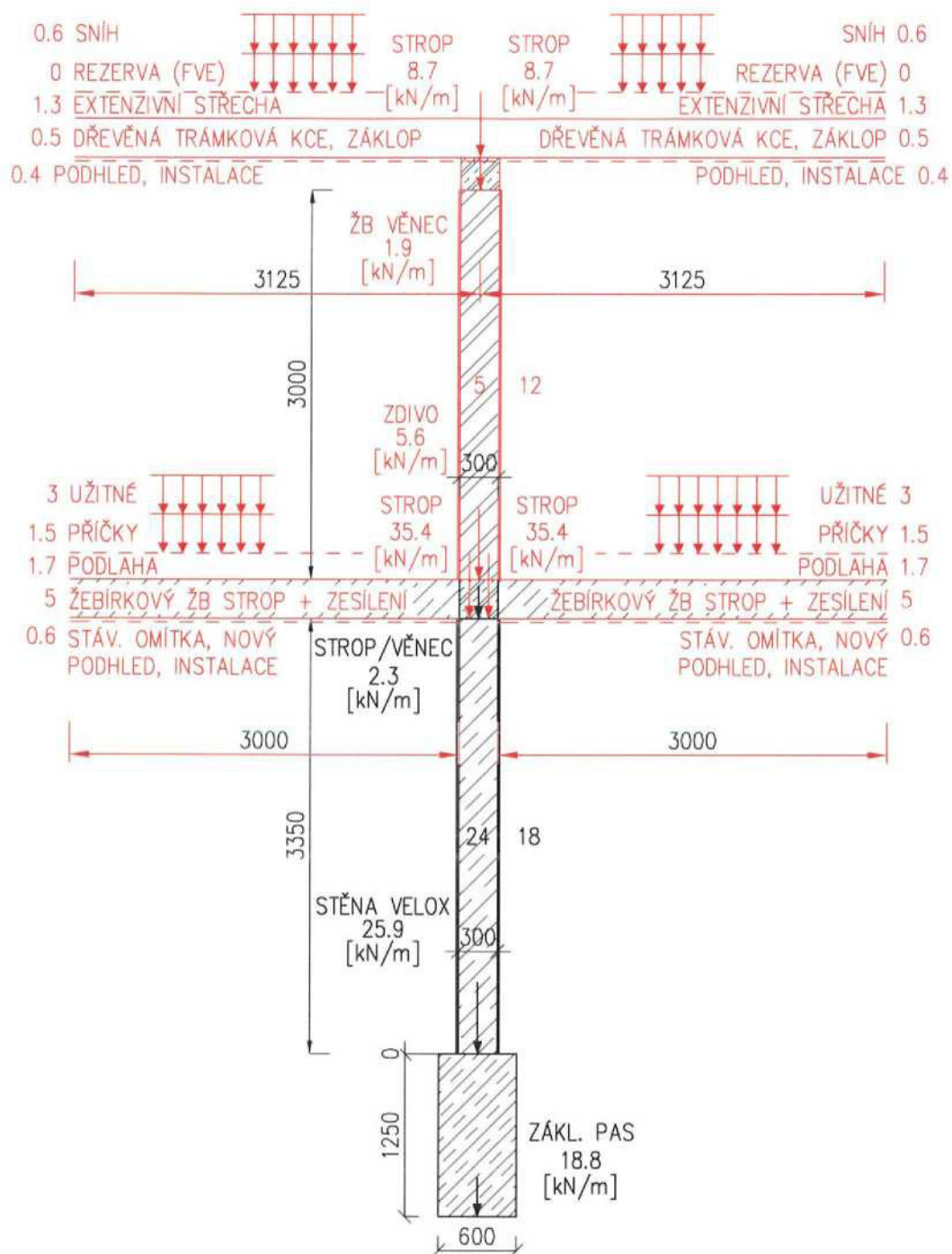
	CELKEM
ZATÍŽENÍ	77.0

PRVEK: Z1_n

ZATÍŽENÍ POD STŘEDOVOU STĚNOU ČÁSTI "D" – NOVÝ STAV

ZATÍŽENÍ NA ZÁKL. SPÁRU

POZN.: CHARAKTERISTICKÉ HODNOTY



	CELKEM
ZATÍŽENÍ	142.7

PRVEK:	Z1_n	ZÁKLADOVÁ SPÁRA POD STÁVAJÍCÍ STŘEDOVOU STĚNOU ČÁSTI "D"
LINIOVÝ PAS - POSOUZENÍ ZÁKLADOVÉ SPÁRY		NA NOVÉ PŘÍTÍŽENÍ NÁSTAVBOU

POSOUZENÍ: 95.2%

GEOTECHNICKÁ KATEGORIE

GEOTECHNICKÁ KATEGORIE

1. GK

GEOMETRIE A ZALOŽENÍ

TVAR ZÁKLADU

JEDNOSTUPŇOVÝ

ŠÍŘKA ZÁKLADU

b = 0.60 m

TLOUŠŤKA ZÁKLADU

t = 1.25 m

HLOUBKA ZÁKLADOVÉ SPÁRY

d = 1.25 m

HPV + PODLOŽÍ

HLADINA PODZEMNÍ VODY: NENÍ ☐

NESTLAČITELNÉ PODLOŽÍ: NENÍ ☐

F3 - HLÍNA PÍŠČITÁ

KONZISTENCE/ULEHLOST tuhá

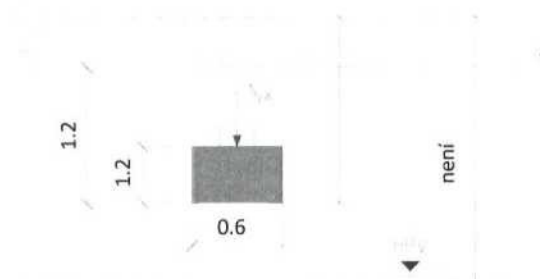
OBJEMOVÁ TÍHA γ 18.0 kN/m³

ÚHEL VNITŘ. TŘENÍ ϕ_{ef} 26.0°

SOUDRŽNOST c_{ef} 12 kPa

POISSON Č. ν 0.35

E_{def} 10 MPa



ZATÍŽEOVACÍ ÚČINKY

SVISLÁ SÍLA NA HORNÍM LÍCI ZÁKLADU [CHATAKTERISTICKÁ]

$N_k = 124.0$ kN

OBJEMOVÁ TÍHA BETONU

$\rho = 25$ kN/m³

SVISLÁ SÍLA NA ZÁKLADOVOU SPÁRU

$Z_k = 142.8$ kN

POSOUZENÍ I. MEZNÍHO STAVU

ZÁKLADNÍ TABULKOVÁ VÝPOČTOVÁ ÚNOSNOST

$R_{dt,0} = 250$ kPa

VLIV HLOUBKY ZALOŽENÍ

$\gamma_{kz} = 0$ kPa

KOEFICIENT Vlivu HLADINY PODZEMNÍ VODY

$k_{HPV} = 1$

KOEFICIENT Vlivu MÁLO STLAČITELNÉ VRSTVY

$k_{NP} = 1$

TABULKOVÁ VÝPOČTOVÁ ÚNOSNOST

$R_{dt} = 250$ kPa

NAPĚTÍ V ZÁKLADOVÉ SPÁŘE

$\sigma_{ds} = 238$ kPa

POSOUZENÍ

250 kPa > 238 kPa VYHOVÍ



Financováno
Evropskou unií
NextGenerationEU



NÁRODNÍ
PLÁN OBNOVY



MINISTERSTVO PRÁCE
A SOCIÁLNÍCH VĚCÍ

OZNÁMENÍ ZMĚNY

číslo změny: **ZL 05**

Datum: 15. 9. 2025

Zhotovitel:	PROSTAVBY, a.s. , Dědina 447, 683 54 Otnice, IČ: 277 13 130,
Objednatel:	Město Újezd u Brna , Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna, IC: 00282740
Zpracovatel PD:	Ing. arch. Miloš Klement , Tišnovská 145, 613 00 Brno, IC: 151 88 736
Technický dozor stavby:	Husák Invest Management,s.r.o. , 664 54 Těšany 347, IC: 037 82 875
Název projektu:	Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Registrační číslo projektu: EU, NPO, MPSV ČR, r. č. projektu CZ.31.6.0/0.0/0.0/24_150/0011351

Odkazy na specifikaci:	
na výkresy:	ANO
na rozpočtové podklady:	ANO
na jinou část smlouvy:	

Předmět změny:

ZL 05 Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E"

Předmětem změny je úprava prvků ocelové konstrukce stropů pavilonu „E“ na základě aktualizovaného statického výpočtu statika stavby.

Z důvodu nutnosti kompenzování výšek stropů navazujícího II. NP pavilonu „D“ je vyvoláno navýšení věnců pro uložení nosníků stropů pavilonu „E“.

Předmětné stavební práce vyžadují prodloužení termínu realizace díla.

Počet připojených listů specifikací:	Počet připojených výkresů: 2
Počet připojených listů rozpočtových nákladů:6	Jiné relevantní materiály:

Důvod vícepráce / méněpráce:

rozhodnutí objednatele. ☐ chyba v PD ☒ chyba zhotovitele ☐ vyšší moc. ☐ jiné okolnosti ☐

Předmětná změna závazku ze smlouvy byla v souladu s čl. XV. odst. 8. smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB, č. SOD zhotovitele: 2025-03-03 ze dne 25.6 2025 posouzena z hlediska možnosti takovou změnu provést ve smyslu příslušných ustanovení zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“).

Předmětná změna závazku ze smlouvy je změnou bagatelní (de minimis) ve smyslu § 222 odst. 4 ZZVZ. Předmětná změna nemění celkovou povahu veřejné zakázky, její hodnota je nižší než finanční limit pro nadlimitní veřejnou zakázku a rovněž je její hodnota nižší než 15% původní hodnoty závazku ze smlouvy na předmětnou veřejnou zakázku na stavební práce, jenž není koncesí. Součet veškerých takto provedených změn (tj. změn závazků ze smlouvy na základě § 222 odst. 4 ZZVZ) nepřesahuje maximálně stanovený limit 15% původní hodnoty závazku ze smlouvy na předmětnou veřejnou zakázku dle minulé věty.

odstavec 4, § 222 ☒

odstavec 5, § 222 ☐

odstavec 6, § 222 ☐

odstavec 7, § 222 ☐

Stanovisko objednatele:	souhlasí
Stanovisko zpracovatele PD:	souhlasí
Stanovisko technického dozoru stavby:	souhlasí

Cena méněprací bez DPH: -643 555,53	Cena víceprací bez DPH: 966 764,00
Výsledná cena změny bez DPH: 323 208,47	Změna termínu realizace díla ve vazbě na ZL 01 až 06: + 33 dnů
Veškeré práce budou splňovat podmínky smlouvy o dílo a budou provedeny ve stejné úrovni co do jakosti materiálů, provedení apod. tak, jak požaduje nebo předpokládá dokumentace zakázky pro celé dílo.	
V Újezdě u Brna dne 15. 9. 2025:	
Zhotovitel:  PROSTAVBY, a.s. Ing. Jaroslav Bubla	Objednatel:  Město Újezd u Brna Ing. Karel Vévar
Technický dozor stavby:  Husák Invest Management,s.r.o. Mgr. Jan Husák	Zpracovatel PD:  Ing. arch. Miloš Klement

Položkový rozpočet stavby

Stavba: **2025-03-03AA** **Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny**

Objednatel: **Město Újezd u Brna** **IČO: 00282740**
 Komenského 107 **DIČ: CZ00282740**
 66453 Újezd u Brna

Zhotovitel: **PROSTAVBY, a.s.** **IČO: 27713130**
 Dědina 447 **DIČ: CZ27713130**
 68354 Otnice

Vypracoval:

Rozpis ceny			Celkem
HSV			340 598,91
PSV			-17 390,44
MON			0,00
Vedlejší náklady			0,00
Ostatní náklady			0,00
Celkem			323 208,47

Rekapitulace daní

Základ pro sníženou DPH	12 %	0,00 CZK
Snížená DPH	12 %	0,00 CZK
Základ pro základní DPH	21 %	323 208,47 CZK
Základní DPH	21 %	67 873,78 CZK

Zaokrouhlení **0,00 CZK**

Cena celkem s DPH **391 082,25 CZK**

v

Újezdě u Brna

dne

15.09. 2025

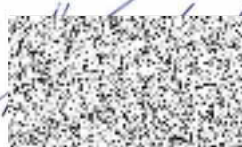


Za zhotovitele



Za objednatele

TDI:



Rekapitulace dílčích částí

Číslo	Název	Základ pro sníženou DPH	Základ pro základní DPH	DPH celkem	Cena celkem	%
ZL05	Změnový list č.05 - Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E"	0,00	323 208,47	67 873,78	391 082,25	100
01	Méněpráce - ocelová konstrukce	0,00	-643 555,53	-135 146,66	-778 702,19	-199
02	Vícepráce - ocelová konstrukce	0,00	966 764,00	203 020,44	1 169 784,44	299
Celkem za stavbu		0,00	323 208,47	67 873,78	391 082,25	100

Rekapitulace dílů

Číslo	Název	Typ dílu			Celkem	%
4	Vodorovné konstrukce	HSV			302 997,47	93,7
9	Ostatní konstrukce a práce, bourání	HSV			8 057,98	2,5
95	Dokončovací konstrukce na pozemních stavbách	HSV			14 040,00	4,3
99	Staveništní přesun hmot	HSV			15 503,46	4,8
767	Konstrukce zámečnické	PSV			-48 730,44	-15,1
783	Nátěry	PSV			31 340,00	9,7
Cena celkem					323 208,47	100,0

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL05	Změnový list č.05 - Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E"
R:	01	Měněpráce - ocelová konstrukce

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 4		Vodorovné konstrukce				-433 907,06
1	413941125R00	Osazování ocelových válcovaných nosníků stropů I, IE, U, UE nad L č. 24 a výše nebo výšky přes 220 mm	t	-9,26400	13 340,00	-123 581,76

Ocelové nosníky nad 1.np - viz statika N1.0 až N1.7 :
(24324,9-15061,4)/1000 :
-9,264

-9,26400

2	13010758	ocel profilová jakost S235JR (11 375) průřez IPE 270	t	-9,54200	30 980,00	-295 611,10
---	----------	--	---	----------	-----------	-------------

N1.1 až N1.7 :
(1963,7+1149,8+430,9+44,1+3960+761,4+525,2)/1000*1,08 :
-9,542

-9,54200

3	13010984	ocel profilová jakost S235JR (11 375) průřez HEB 240	t	-0,46300	31 780,00	-14 714,14
---	----------	--	---	----------	-----------	------------

N1.0 :
428,5/1000*1,08 :
-0,463

-0,46300

Díl: 99		Staveništní přesun hmot				-3 944,87
----------------	--	--------------------------------	--	--	--	------------------

4	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	-10,11506	390,00	-3 944,87
---	--------------	--	---	-----------	--------	-----------

Díl: 767		Konstrukce zámečnické				-205 703,60
-----------------	--	------------------------------	--	--	--	--------------------

5	767995116	Montáž atypických zámečnických konstrukcí hmotnosti přes 100 250 kg	kg	-1 456,44400	95,00	-138 362,18
---	-----------	---	----	--------------	-------	-------------

1.np :
9x sloupek TR 150/6 dl.4m+patní plechy :
4*29,36*9+0,3*0,3*46*2*9 :
zpevnění otvoru U18+patní plechy :
4*2*22+0,3*0,3*46*2*2 :
spojovací prostředky :
(1131,48+192,56)*0,1 :
Mezisoučet : -1456,444

úřad u Brna

2025

6	13010x001	ocelové profily a patní plechy	t	-2,00100	31 000,00	-62 031,00
---	-----------	--------------------------------	---	----------	-----------	------------

(4*29,36*9+0,3*0,3*46*2*9)/1000*1,08 :
(4*2*22+0,3*0,3*46*2*2)/1000*1,08 :
(1057,04+176,018)*0,1/1000*1,08 :
Mezisoučet :
(4*22*2*2+0,3*0,3*46*4)/1000*1,08 :
0,398*0,1 :
Mezisoučet :
-2,001

-2,00100

7	998767202R00	Přesun hmot pro zámečnické konstr., výšky do 12 m	%	-2 003,93180	2,65	-5 310,42
---	--------------	---	---	--------------	------	-----------

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL05	Změnový list č.05 - Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E"
R:	02	Vícepráce - ocelová konstrukce

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 4		Vodorovné konstrukce				736 904,53
1	417351115R00	Zřízení bednění ztužujících věnců	m2	91,91900	580,00	53 313,02
		Navýšení výšky věnců na výšky 530mm : (9,35+0,375+7,915-1,05)*0,33*2		10,94940		
		11,48*0,25*0,33		0,94710		
		(2,85+4,75+14,71+20,545+2,5*2+1,4+14,04+8,15)*0,33*2		47,15370		
		Doplnění nového věnce rovná zeď/místo oblouku : (3,0+0,58+3,0+1,25+3,0+1,0+3,0+0,675+1,175+3,0+1,0+3,0)*0,3		27,46880		
		Bednění spodní pod otvory : (3,0+3,0+3,0+3,0+3,0+3,0)*0,3		5,40000		
2	417351116R00	Odstranění bednění ztužujících věnců	m2	91,91900	145,00	13 328,26
		Navýšení výšky věnců na výšky 530mm : (9,35+0,375+7,915-1,05)*0,33*2		10,94940		
		11,48*0,25*0,33		0,94710		
		(2,85+4,75+14,71+20,545+2,5*2+1,4+14,04+8,15)*0,33*2		47,15370		
		Doplnění nového věnce rovná zeď/místo oblouku : (3,0+0,58+3,0+1,25+3,0+1,0+3,0+0,675+1,175+3,0+1,0+3,0)*0,3		27,46880		
		Bednění spodní pod otvory : (3,0+3,0+3,0+3,0+3,0+3,0)*0,3		5,40000		
3	767995108R00	Výroba a montáž kovových atypických konstrukcí nad 500 kg	kg	7 829,56640	40,50	317 097,40
		Nosník N1.1 : 1296		1 296,00000		
		Nosník N1.2 : 1296		1 296,00000		
		Nosník N1.3 : 268,3		268,30000		
		Nosník N1.4 : 311,9		311,90000		
		Nosník N1.5a : 2160		2 160,00000		
		Nosník N1.5b : 1800		1 800,00000		
		Nosník N1.7 : 525,6		525,60000		
		Nosník N1.8 : 104,4		104,40000		
		Nosník N1.9 : 67,1		67,10000		
		Nosníky spoj X1 : 0,15*0,3*200*2*10/1000		0,18000		
		Nosníky spoj X2 : 0,15*0,3*160*2*6/1000				
		Újezd u Brna				2025
4	31735110R01	Příplatek za podpěrnou konstrukci pod otvory	m2	5,40000	71,70	387,18
		Bednění spodní pod otvory : (3,0+3,0+3,0+3,0+3,0+3,0)*0,3		5,40000		
5	417321515	Ztužující pásy a věnce ze ŽB tř. C 25/30	m3	15,96175	4 915,00	78 452,00
		Navýšení výšky věnce na výšky 530mm : (9,35+0,375+7,915-1,05)*0,375*0,33		2,05301		
		11,48*0,25*0,33		0,94710		
		(2,85+4,75+14,71+20,545+2,5*2+1,4+14,04+8,15)*0,375*0,33		8,84132		
		Doplnění nového věnce rovná zeď/místo oblouku : (3,0+0,58+3,0+1,25+3,0+1,0+3,0+0,675+1,175+3,0+1,0+3,0)*0,3		4,12032		
6	13010758	ocel profilová jakost S235JR (11 375) průřez IPE 270	t	7,75656	30 980,00	240 298,22
		Nosník N1.1 : 1,296*1,08		1,39968		
		Nosník N1.2 : 1,296*1,08		1,39968		
		Nosník N1.5a : 2,16*1,08		2,33280		
		Nosník N1.5b : 1,8*1,08		1,94400		
		Nosník N1.7 : 0,5256*1,08		0,56765		
		Nosník N1.8 : 0,1044*1,08		0,11275		
7	13010x001	ocelové profily a palní plechy	t	0,31878	31 000,00	9 882,18
		Nosníky spoj X1 : 0,15*0,3*200*2*10/1000*1,08		0,19440		
		Nosníky spoj X2 : 0,15*0,3*160*2*6/1000*1,08		0,09331		
		Spojovací prostředky : (194,4+93,31)*0,1*1,08/1000		0,03107		
8	13383425R	Tyč ocelová IPE 140, S235JR	t	0,69908	34 540,00	24 146,22
		Nosník N1.3 : 0,2683*1,08		0,28976		
		Nosník N1.4 : 0,3119*1,08		0,33685		

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL05	Změnový list č.05 - Úprava ocelové konstrukce a věnců pavilon "E"
R:	02	Vícepráce - ocelová konstrukce

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
		Nosník N1.9 : 0,0671*1,08		0,07247		

Díl: 9	Ostatní konstrukce a práce, bourání	8 057,98
---------------	--	-----------------

9	HZS1301	Hodinová zúčtovací sazba zedník	hod	20,00000	400,00	8 000,00
		Provedení podrovnávky pod ocelové sloupky : 20		20,00000		

10	58922165R	Beton C 20/25 - X0 - Dmax 16 mm - S1 - struskoportlandský CE II	m3	0,01688	3 435,00	57,98
		Podliti pod sloupky ocelové konstrukce : 0,25*0,25*0,03*9		0,01688		

Díl: 95	Dokončovací konstrukce na pozemních stavbách	14 040,00
----------------	---	------------------

11	95398120R01	Chemické kotvy, beton, hl.170 mm, M12, malta 2slož	kus	36,00000	390,00	14 040,00
		Kotvení sloupky ocelové konstrukce : 9*4		36,00000		

Díl: 99	Staveništní přesun hmot	19 448,33
----------------	--------------------------------	------------------

12	998011002R00	Přesun hmot pro budovy zděné výšky do 12 m	t	49,8675	390,00	19 448,33
----	--------------	--	---	---------	--------	-----------

Díl: 767	Konstrukce zámečnické	156 973,16
-----------------	------------------------------	-------------------

13	767995116	Montáž atypických zámečnických konstrukcí hmotnosti přes 100 250 kg	kg	1 187,97800	95,00	112 857,9
----	-----------	---	----	-------------	-------	-----------

Sloupek ocelové konstrukce :

Sloupek C.1.1 - TR 152/6 dl. 4m+patní plechy - 5 ks : 489,98000
(4,0*22,624*5+0,25*0,25*120*5)

Sloupek C.1.1 - TR 152/10 dl. 4m+patní plechy - 4 ks : 590,00000
(4,0*35,0*4+0,25*0,25*120*4)

Spojovací prostředky : (489,98+590,0)*0,1 107,99800

14	13010x001	ocelové profily a patní plechy	t	1,29235	31 000,00	40 062,84
----	-----------	--------------------------------	---	---------	-----------	-----------

Sloupek ocelové konstrukce :

Sloupek C.1.1 - TR 152/6 dl. 4m+patní plechy - 5 ks : 0,52918
(4,0*22,624*5+0,25*0,25*120*5)*1,08/1000

Sloupek C.1.1 - TR 152/10 dl. 4m+patní plechy - 4 ks : 0,63720
(4,0*35,0*4+0,25*0,25*120*4)*1,08/1000

Spojovací prostředky : (529,18+637,2)*0,1*1,08/1000 0,12597

15	998767202R00	Přesun hmot pro zámečnické konstr., výšky do 12 m	%	1 529,20760	2,65	4 052,40
----	--------------	---	---	-------------	------	----------

Díl: 783	Nátěry	31 340,00
-----------------	---------------	------------------

16	713511375RU3	Nátěr protipožární třívrstvý Promapaint uzavřených kruhových sloupů požární odolnost R 30, podíl obvodu a plochy příčného průřezu Am/V do 120	m2	8,00000	1 305,00	10 440,00
		Sloupek C1.2. : 2,0*4		8,00000		

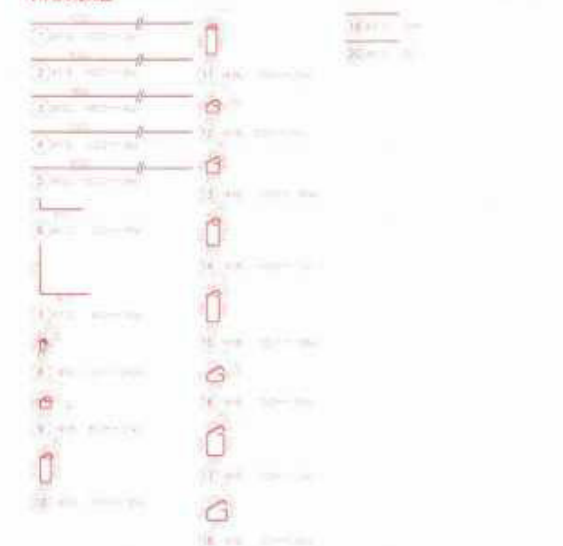
17	713511375RU7	Nátěr protipožární třívrstvý Promapaint uzavřených kruhových sloupů požární odolnost R 30, podíl obvodu a plochy příčného průřezu Am/V do 190	m2	10,00000	2 090,00	20 900,00
		Sloupek C1.1. : 2,0*5		10,00000		



VÝMAZ VÝETUŽE

WIKAZ SITE

www.vitality



POZNAMKY

address, output device, filename or URL, or device, and a device or
 filename or URL (which can be a file or a directory) or a URL.
 Note: a "device" is a device.



© 2005 Blackwell Publishing Ltd *Journal of Internal Medicine* 258: 249–259

BETON **VIZ VYKRES TVARU**
www.beton.cz 11.7.2014 16:00:41

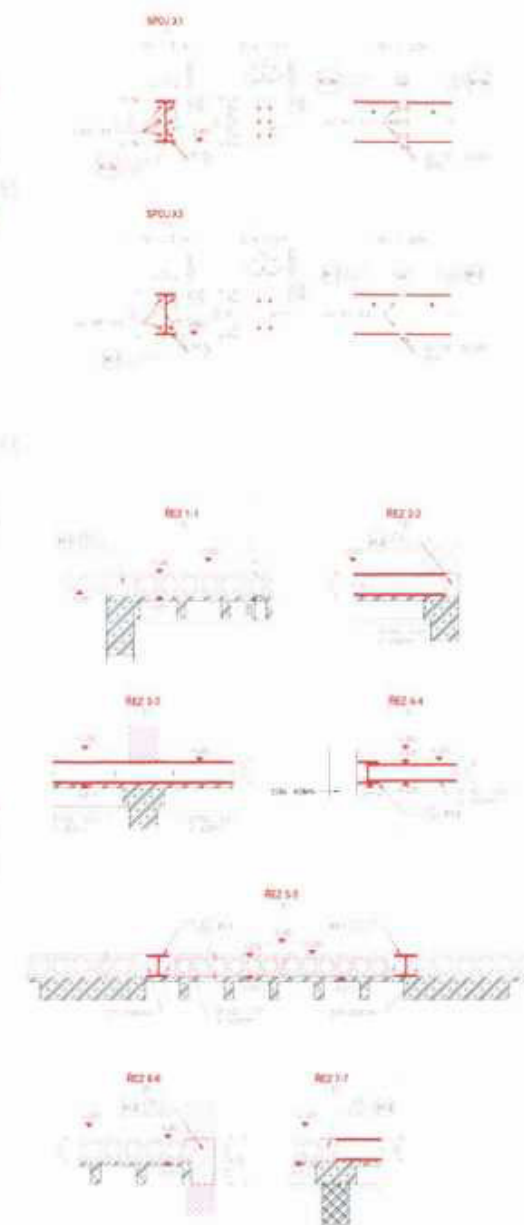
DOI: 10.1002/for

© 2001 by John Wiley & Sons, Inc.

© 2000 Blackwell Science Ltd
Journal of Internal Medicine 247: 395–402

အကျဉ်းချုပ်အားဖြင့် အောက်ဖော်ပြပါအတိုင်း ဖြစ်ပေါ်ခဲ့ပါသည်။

720	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
730	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
740	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
750	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
760	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
770	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
780	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
790	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
800	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
810	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
820	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
830	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
840	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
850	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
860	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
870	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
880	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
890	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
900	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
910	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
920	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
930	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
940	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
950	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
960	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
970	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
980	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
990	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018
1000	PROJEKT	LYNKA	10.10.2018	10.10.2018

[illegible]



Financováno
Evropskou unií
NextGenerationEU



NÁRODNÍ
PLÁN OBNOVY



MINISTERSTVO PRÁCE
A SOCIÁLNÍCH VĚCÍ

OZNÁMENÍ ZMĚNY

číslo změny: **ZL 06**

Datum: 15. 9. 2025

Zhotovitel:	PROSTAVBY, a.s., Dědina 447, 683 54 Otnice, IČ: 277 13 130,
Objednatel:	Město Újezd u Brna, Komenského 107, 664 53 Újezd u Brna, IC: 00282740
Zpracovatel PD:	Ing. arch. Miloš Klement, Tišnovská 145, 613 00 Brno, IC: 151 88 736
Technický dozor stavby:	Husák Invest Management,s.r.o., 664 54 Těšany 347, IC: 037 82 875
Název projektu:	Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

Registrační číslo projektu: EU, NPO, MK ČR, r. č. projektu CZ.31.6.0/0.0/0.0/24_150/0011351

Odkazy na specifikaci:	
na výkresy:	
na rozpočtové podklady:	ANO
na jinou část smlouvy:	

Předmět změny:

ZL 06 Bourání stropní konstrukce a střechy pavilon "C"

Předmětem změny je doplnění bouracích prací stropů pavilonu „C“, které nebyly obsaženy v projektové dokumentaci a vysoutěženém rozpočtu.

Předmětné stavební práce vyžadují prodloužení termínu realizace díla.

Počet připojených listů specifikací:	Počet připojených výkresů:
Počet připojených listů rozpočtových nákladů:3	Jiné relevantní materiály:

Důvod vícepráce / méněpráce:

rozhodnutí objednatele. ☐ chyba v PD ☒ chyba zhotovitele ☐ vyšší moc. ☐ jiné okolnosti ☐

Předmětná změna závazku ze smlouvy byla v souladu s čl. XV. odst. 8. smlouvy o dílo č. EVS-SOD/0007/2025/UUB, č. SOD zhotovitele: 2025-03-03 ze dne 25.6 2025 posouzena z hlediska možnosti takovou změnu provést ve smyslu příslušných ustanovení zákona č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek (dále jen „ZZVZ“).

Předmětná změna závazku ze smlouvy je změnou bagatelní (de minimis) ve smyslu § 222 odst. 4 ZZVZ. Předmětná změna nemění celkovou povahu veřejné zakázky, její hodnota je nižší než finanční limit pro nadlimitní veřejnou zakázku a rovněž je její hodnota nižší než 15% původní hodnoty závazku ze smlouvy na předmětnou veřejnou zakázku na stavební práce, jenž není koncesí. Součet veškerých takto provedených změn (tj. změn závazků ze smlouvy na základě § 222 odst. 4 ZZVZ) nepřesahuje maximálně stanovený limit 15% původní hodnoty závazku ze smlouvy na předmětnou veřejnou zakázku dle minulé věty.

odstavec 4, § 222 ☒

odstavec 5, § 222 ☐

odstavec 6, § 222 ☐

odstavec 7, § 222 ☐

Stanovisko objednatele:	souhlasí
Stanovisko zpracovatele PD:	souhlasí
Stanovisko technického dozoru stavby:	souhlasí

Cena méněprací bez DPH: -	Cena víceprací bez DPH: 389 188,76
Výsledná cena změny bez DPH: 389 188,76	Změna termínu realizace díla ve vazbě na ZL 01 až 06: + 33 dnů
Veškeré práce budou splňovat podmínky smlouvy o dílo a budou provedeny ve stejné úrovni co do jakosti materiálů, provedení apod. tak, jak požaduje nebo předpokládá dokumentace zakázky pro celé dílo.	
V Újezdě u Brna dne 15. 9. 2025:	
Zhotovitel:  PROSTAVBY, a.s. Ing. Jaroslav Bubla	Objednatel:  Město Újezd u Brna Ing. Karel Vévar
Technický dozor stavby:  Husák Invest Management, s.r.o. Mgr. Jan Husák	Zpracovatel PD:  Ing. arch. Miloš Klement

Položkový rozpočet stavby

Stavba: 2025-03-03AA Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
Objekt: ZL06 Změnový list č.06 - Bourání stropní konstrukce a střechy pavilon "C"
Rozpočet: 02 Vícepráce - odstranění stropní konstrukce a střechy pavilon "C"

Objednatel: Město Újezd u Brna IČO: 00282740
 Komenského 107 DIČ: CZ00282740
 66453 Újezd u Brna

Zhotovitel: PROSTAVBY, a.s. IČO: 27713130
 Dédina 447 DIČ: CZ27713130
 68354 Otnice

Vypracoval:

Rozpis ceny			Celkem
HSV			326 630,33
PSV			62 558,43
MON			0,00
Vedlejší náklady			0,00
Ostatní náklady			0,00
Celkem			389 188,76

Rekapitulace daní

Základ pro sníženou DPH	12 %	0,00 CZK
Snížená DPH	12 %	0,00 CZK
Základ pro základní DPH	21 %	389 188,76 CZK
Základní DPH	21 %	81 729,64 CZK

Zaokrouhlení 0,00 CZK

Cena celkem s DPH 470 918,40 CZK

v

Újezdě u Brna

dne

15.09. 2025



Za zhotovitele



Za objednatele

TDI:



Rekapitulace dílů

Číslo	Název	Typ dílu			Celkem	%
96	Bourání konstrukcí	HSV			195 808,25	50,3
997	Přesun sutě	HSV			130 822,08	33,6
712	Povlakové krytiny	PSV			8 601,43	2,2
713	Izolace tepelné	PSV			4 677,00	1,2
767	Konstrukce zámečnické	PSV			49 280,00	12,7
Cena celkem					389 188,76	100,0

Položkový rozpočet

S:	2025-03-03AA	Změnové listy - Nástavba a přístavba stavby č.p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny
O:	ZL06	Změnový list č.06 - Bourání stropní konstrukce a střechy pavilon "C"
R:	02	Vícepráce - odstranění stropní konstrukce a střechy pavilon "C"

P.č.	Číslo položky	Název položky	MJ	Množství	Cena / MJ	Celkem
Díl: 96		Bourání konstrukcí				195 808,25
1	963051113R00	Bourání ŽB stropů deskových tl. nad 8 cm	m3	25,89200	5 240,00	135 674,00
		Bourání betonové desky stropu pavilon C :				
		Doplnění chybějící skladby stropu - Celková plocha střechy v ráru pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46*0,2		25,89200		
2	965042141R00	Bourání mazanin betonových tl. 10 cm, nad 4 m2	m3	6,47300	4 330,00	28 028,00
		Bourání podkladního betonu pod hydroizolaci střechy pavilon C :				
		Doplnění chybějící skladby stropu - Celková plocha střechy v ráru pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46*0,05		6,47300		
3	963ZL01R01	Odstranění heraklitových desek z betonové nebo železobetonové konstrukce	m2	129,46000	248,00	32 106,00
		Odstranění heraklitových desek stropu pavilon C :				
		Doplnění chybějící skladby stropu - Celková plocha střechy v ráru pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46		129,46000		
Díl: 997		Přesun sutě				130 822,08
4	997013509	Příplatek k odvozu sutí a vybouraných hmot na skládku ZKD 1 km přes 1 km	t	1 510,28036	28,20	42 589,99
		Celková vzdálenost 20km : 79,48844*19		1 510,28036		
5	997013113	Vnitrostaveništní doprava sutí a vybouraných hmot pro budovy v přes 9 do 12 m	t	79,48844	279,50	22 217,02
6	997013501	Odvoz sutí a vybouraných hmot na skládku nebo meziskládku do km se složením	t	79,48844	330,50	26 270,93
7	997013871	Poplatek za uložení stavebního odpadu na recyklační skládce (skládkovné) směsného stavebního a demoličního kódu odpadu 1 09 04	t	79,48844	500,00	39 744,22
Díl: 712		Povlakové krytiny				8 601,43
8	712340831	Odstranění povlakové krytiny střech do 10° z pásů NAIP přitavených v plné ploše jednovrstvé	m2	63,46000	28,80	1 827,65
		Doplnění plochy - Celková plocha střechy v rámci pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46-66		63,46000		
9	712340832	Odstranění povlakové krytiny střech do 10° z pásů NAIP přitavených v plné ploše dvouvrstvé	m2	63,46000	33,30	2 113,22
		Doplnění plochy - Celková plocha střechy v rámci pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46-66		63,46000		
10	712340833	Odstranění povlakové krytiny střech do 10° z pásů NAIP přitavených v plné ploše třívrstvé	m2	129,46000	36,00	4 660,56
		Doplnění chybějící vrstev izolace střechy - Celková plocha střechy v rámci pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46		129,46000		
Díl: 713		Izolace tepelné				4 677,00
11	713140855	Odstranění tepelné izolace střech nadstřešní lepené z vláknitých materiálů suchých tl přes 200 mm	újezd u brna	63,46000	73,70	2 025,00
		Doplnění plochy - Celková plocha střechy v rámci pavilonu "C" 129,46m2 : 129,46-66		63,46000		
Díl: 767		Konstrukce zámečnické				49 280,00
12	90ZAMR001	HZS - zámečnick	h	64,00000	770,00	49 280,00
		Odstranění ocelových konstrukcí odpálením (trapézové plechy, ocelová nosná kce) : 2*8*4		64,00000		

Příloha č. 2

Aktualizovaný časový harmonogram plnění díla - finanční harmonogram plnění – Dodatek č. 2

PROSTAVBY

Časový harmonogram

Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39
stavební činnosti																																							
<i>Převzetí staveniště</i>																																							
<i>Stavební část</i>																																							
<i>Zdravotní instalace</i>																																							
<i>Vytápění</i>																																							
<i>Vzduchotechnika</i>																																							
<i>Silnoproud</i>																																							
<i>Slaboproud</i>																																							
<i>Hromosvod</i>																																							
<i>FVE</i>																																							
<i>Předání díla a staveniště</i>																																							

1 díl= 1 týden

Předpokládaná doba realizace 39 týdnů

Finanční harmonogram

Nástavba a přístavba stavby č. p. 200 Újezd u Brna pro zřízení dětské skupiny

	1	2	3	4	5	6	7	8	9
Finanční náklady v jednotlivých měsících v Kč bez DPH	4 500 000,00 Kč	5 500 000,00 Kč	6 900 000,00 Kč	7 500 000,00 Kč	7 600 000,00 Kč	6 500 000,00 Kč	6 900 000,00 Kč	6 301 050,00 Kč	4 147 041,10 Kč
Celkové náklady v Kč bez DPH	55 848 091,10 Kč								

1 díl= 1 měsíc

701: 



