

Změnový list stavby

Název stavby: **Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín**

SO a IO ve změně

Číslo změny stavby:

Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024

Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186

MVK

5

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:

Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS,
Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4

1

Soupis prací - počet listů A4

1

Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění,
dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo
samostatně]

0

Paré č.

Příjemce

1

Objednatel

2

Zhotovitel

3

Technický dozor

4

Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

Méněpráce: Při odstranění finálních povrchů podlah v celém objektu došlo ke zhodnocení stávajícího stavu podkladní vrstvy. Bylo zjištěno, že podklad je na většině ploch vyhovující a tím pádem není nutné jej vybourat.

Vícepráce: Při styku nebourané a nové podkladní podlahové vrstvy je nutné je v některých místech řezat, následně výškově vyrovnat (doplněním betonu do rýh, doplnění ploch, vyrovnání

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 6 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: **ŽÁDNÝ**

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
1 914 426,78 Kč	-1 450 510,93 Kč	655 776,18 Kč	-794 734,75 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor

datum

podpis

Technický dozor

datum

podpis

Ředitelka MVK Vsetín

datum

podpis

Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.

Objednatel

datum

podpis

Objednatel

datum

podpis

Zhotovitel

datum

podpis

Změna během výstavby (ZBV) - krycí list

Číslo paré:

Změnový list č.

ZL 05
Stavební úpravy Masarykovy knihovny a turistického informačního centra Vsetín
MVK

Bourání podlah

Odpočty: Při odstranění finálních povrchů podlah v celém objektu došlo ke zhodnocení stávajícího stavu podkladní vrstvy. Bylo zjištěno, že podklad je na většině ploch vyhovující a tím pádem není nutné jej vybourat

Přípočty: Při styku nebourané a nové podkladní podlahové vrstvy je nutné je v některých místech fezat, následně výškově vyrovnat (doplněním betonu do rýh, doplnění ploch, vyrovnaní)

Méně práce

Vicenráce

-1 450 510,93

655 776,18

JC dle SoD	nová JC
------------	---------

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			-568 781,0
m3	-98,160	1 850,00	-181 596,3
	1,414		
	0,152		
	1,566		
	-0,881		
	-1,366		
	-5,546		
	-0,959		
	-0,486		
	-0,151		
	0,881		
	-8,508		
	-1,256		
	-5,407		
	-21,184		
	0,000		
	-1,409		
	-7,310		
	-0,270		
	-0,736		
	-1,759		
	-0,263		
	-1,634		
	-1,522		
	-1,414		
	-2,502		
	-2,371		
	-1,688		
	-1,480		
	-1,778		
	-0,147		
	-0,276		
	6,550		
	-47,856		
	-1,458		
	-0,895		
	-0,035		
	-1,409		
	-1,657		
	-2,417		
	-2,499		
	-12,357		
	-2,562		
	0,008		

[illegible]

[illegible]

				P4					1 504,98			
				P9					276,45			
				P3	WC ŽENY							
				P3	WC MUŽI							
				P3	WC INVALIDE							
				P1	UKLIDOVÁ KOMORA							
				P1	CHODBA POŽÁRNÍ SCHODIŠTĚ							
				P4	314							
				P4	316							
				P4	305							
				P2	302							
				P4	303a							
				P4	303c							
					součet 3NP				2 139,310			
					4NP							
				P1	P1				59,750			
				P2	P2				24,600			
				P3	P3				64,350			
				P4	P4				370,860			
				P2	CHDOBA							
				P3	WC ŽENY							
				P3	WC MUŽI							
					součet 4NP				519,560			
					5NP							
				P1	P1				62,000			
				P2	P2				24,180			
				P3	P3				68,340			
				P4	P4				102,390			
				P3	WC ŽENY							
				P3	WC MUŽI							
				P2	CHODBA							
					součet 5NP				256,910			
					součet							
12	40	SOD	634112113		Obvodová dilatace mezi stěnou a mazaninou nebo potěrem podlahovým páskem z pěnového PE tl. do 10 mm, výšky 80 mm	m	1 581,461	10,80			17 079,78	
					1PP							
					1NP							
					2NP							
					3NP							
					4NP							
					5NP							
					součet							
13	59	SOD	713121111		Montáž tepelné izolace podlah rohožími, pásy, deskami, dílci, bloky (izolační materiál ve specifikaci) kladenými volně jednovrstvá	m2	1 757,179	35,00			61 501,27	
14	60	SOD	63231200		deska cedičová minerální pro snížení kročejového hluku (max. zatížení 5 kN/m2) tl 20mm	m2	#####	122,00			225 094,630	
15	61	SOD	713191132		Montáž tepelné izolace stavebních konstrukcí - doplňky a konstrukční součásti podlah, stropů vrchem nebo střech překrytí fólií separační z PE	m2	1 757,179	8,50			14 936,02	
16	62	SOD	28329042		fólie PE separační či ochranná tl 0,2mm	m2	#####	13,90			40 423,020	
17		KROS	632683113		Sešívání trhlin v betonových podlahách ocelovými sponkami se zálivkou pryskyřicí, vzdálenost sponek 15-20 cm	m	0,000				0,00	
					2NP							
					3NP							
					4NP							
					5NP							
18		RTS	631311121R00		Doplnění mazanin betonem prostým o ploše jednotlivě do 1 m2 tloušťky do 80 mm	m3	0,000				0,00	
					1NP							
					2NP							
					3NP							
19		RTS	631312141R00		Doplnění mazanin betonem prostým rýh v dosavadních mazaninách	m3	0,000				0,00	
					2NP							
					3NP							
20		RTS	632411110RT1		Samonivelační stěrka Cemix, ruční zpracování tl. 10 mm	m2	0,000				0,00	
					3NP - m.č. 3.13							
21	186	SOD	776141111		Příprava podkladu podlah a stěn vyrovnání samonivelační stěrkou podlah min.pevnosti 20 MPa, tloušťky do 3 mm	m2	55,290	275,00			15 204,75	
					podlahy 1PP-5NP		0,000					
					koberec P9		55,290					
					součet		55,290					
22		RTS	974042532.R00		Vysekání rýh v podlaže betonové , 5x7 cm	m	0,000	0,00			0,00	
					2NP							
					3NP							
23		RTS	971042431.R00		Vybourání otvorů zdi betonové pl. 0,25m2, tl. 15 cm	m	0,000	0,00			0,00	
					2NP							
					3NP							

	-1 504,980		
	-276,450		
	29,820		
	35,580		
	9,600		
	8,200		
	91,700		
	37,800		
	77,520		
	46,965		
	24,180		
	38,250		
	22,680		
	-1 692,835		
	-59,750		
	-24,600		
	-64,350		
	-370,860		
	24,600		
	29,820		
	35,580		
	-429,560		
	-62,000		
	-24,180		
	-68,340		
	-102,390		
	31,470		
	36,870		
	24,180		
	-164,390		
	-4 504,427		
m2	-1 255,795	10,80	-13 562,5
m2	-1 338,252	35,00	-46 838,8
m2	-1 405,165	122,00	-171 430,13
m2	-1 338,252	8,50	-11 375,1
m2	-2 214,808	13,90	-30 785,83
m	0,000	250,00	0,0
m3	0,000	4 020,00	0,0
m3	0,000	4 284,00	0,0
m2		825,00	0,0
m2	0,000	275,00	0,0
	0,000		
m2	0,000	157,20	0,0
m2	0,000	840,80	0,0

m2	0,000	10,80	0,00
m2	0,000	35,00	0,00
m2	0,000	122,00	0,000
m2	0,000	8,50	0,00
m2	0,000	13,90	0,000
m	235,096	250,00	58 774,00
	144,272		
	89,250		
	1,574		
	0,000		
m3	0,235	4 020,00	943,90
	0,038		
	0,105		
	0,091		
m3	3,539	4 284,00	15 161,08
	1,005		
	2,534		
m2	29,030	825,00	23 949,75
m2	1 701,889	275,00	468 019,48
	1 701,889		
	1 701,889		
m2	32,000	157,20	5 030,40
	7,000		
	25,000		
m2	17,000	840,80	14 293,60
	9,000		
	8,000		

Změnový list stavby

Název stavby: Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín	SO a IO ve změně	Číslo změny stavby:
Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024 Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186	MVK	6

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:	Paré č.	Příjemce
Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS, Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4	1	Objednatel
Soupis prací - počet listů A4	1	Zhotovitel
Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění, dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo samostatně]	0	Technický dozor
	4	Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

Při výstavbě bylo upřesněno množství ocelové konstrukce, které je potřeba pro bezpečnou realizaci ztužujících ocelových výměn v 1.-3.NP. Toto množství je stanoveno a odsouhlaseno statikem jako bezpečně vyhovující.

Příloha: Statický posudek

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 4 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: **ŽÁDNÝ**

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
284 337,50 Kč	0,00 Kč	108 372,90 Kč	108 372,90 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor		datum	podpis
Technický dozor		datum	podpis
Ředitelka MVK Vsetín		datum	podpis
Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.			
Objednatel		datum	podpis
Objednatel		datum	podpis
Zhotovitel		datum	podpis
Změna během výstavby (ZBV) - krycí list			Číslo paré:

Vysvětlivky

ZL 06

Stavební úpravy Masarykovy knihovny a turistického informačního centra Vsetín

MVK

Ztužující rámy

Při výstavbě bylo upřesněno množství ocelové konstrukce, které je potřeba pro bezpečnou realizaci ztužujících ocelových výměn v 1.-3.NP. Toto množství je stanoveno a odsouhlaseno statikem jako bezpečně vyhovující.

Příloha: Statický posudek

dle SOD

Méně práce

Vícepráce

284 337,50

0,00

108 372,90

PČ	PČ dle SOD	položka dle	Kód	Popis	MJ	Množství dle SOD	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
	SO-02 Architektonicko stavební řešení							284 337,50
1	158	SOD	7679954	Dodávka a montáž ocelových konstrukcí bez rozdílu váhy, vč. povrchových úprav	t	2,645	107 500,00	284 337,50
				dle SoD				
				ztužující rámy statika výkres D.1.2.01				
				IPE 300				
				(3,1*6+4,3*6)*0,0542		2,406		
				plech P15				
				(0,33*0,34*12)*0,12		0,162		
				výztuhy				
				(0,268*0,1*24)*0,12		0,077		
				Doplnění ztužujících ráků				
				ztužující rámy statika výkres D.1.2.01				
				IPE 300				
				(3,1*6)*0,0542				
				Součet		2,645		

[illegible]

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			108 372,-
t	1,008	107 500,00	108 372,-
	0,000		
	0,000		
	0,000		
	0,000		
	1,008		
	1,008		

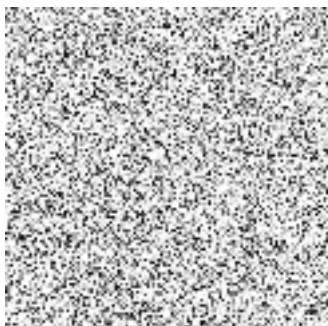
08 / 2022

D1.2 – STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

TECHNICKÁ ZPRÁVA A STATICKÝ VÝPOČET

STAVEBNÍ ÚPRAVY A INTERIÉR MASARYKOVY VEŘEJNÉ KNIHOVNY
A TURISTICKÉHO INFORMAČNÍHO CENTRA VSETÍN V OBJEKTU Č.P. 1356
DOLNÍ NÁMĚSTÍ 1356, 755 01 VSETÍN

POSOUZENÍ ÚPRAV A NÁVRH NOVÝCH NOSNÝCH KONSTRUKCÍ



ING. RADIM HAINC
A ODPOVĚDNÝ STATIK:



ING. KAREL MIKEŠ, PH.D.

AUTORIZOVANÝ INŽENÝR
PRO OBORY STATIKA A DYNAMIKA STAVEB
A PRO OBOR POZEMNÍ STAVBY

OBSAH:

1	ZADÁNÍ A ŘEŠENÁ PROBLEMATIKA, GEOMETRIE	4
1.1	ZADÁNÍ	4
1.2	PŘEDPOKLADY STÁVAJÍCÍHO KONSTRUKČNÍHO ŘEŠENÍ.....	10
2	POLOHA NA MAPĚ A STANOVENÍ KLIMATICKÝCH ZATÍŽENÍ	12
3	ZATÍŽENÍ	12
3.1	VÝCHOZÍ UVAŽOVANÉ HODNOTY ZATÍŽENÍ.....	12
3.1.1	STÁLÁ ZATÍŽENÍ	12
3.1.2	DYNAMICKÉ ZATÍŽENÍ	12
3.1.3	UŽITNÉ ZATÍŽENÍ	12
3.1.4	ZATÍŽENÍ OD PŘÍČEK.....	15
4	ZATÍŽENÍ VĚTREM	15
4.1	Zatížení větrem do výšky 14 m.....	15
4.2	Zatížení větrem do výšky 14 m.....	18
5	POSOUZENÍ ZATÍŽITELNOSTI STÁVAJÍCÍ KONSTRUKCE	20
6	NÁVRH A POSOUZENÍ ÚPRAV ZTUŽUJÍCÍ STĚNY	21
6.1	STÁVAJÍCÍ STAV.....	21
6.2	NAVRHOVANÝ STAV	23
6.3	POSOUZENÍ OCELOVÝCH RÁMŮ NA MSÚ.....	24
7	ZÁVĚRY A SHRNUTÍ VYPLÝVAJÍCÍ ZE STATICKÉHO VÝPOČTU – TECHNICKÉ ZPRÁVA.....	28
7.1	ANALÝZA PRAVDĚPODOBNÉ ÚNOSNOSTI A MOŽNOSTI PROVÁDĚNÍ NOVÝCH PŘÍČEK.....	28
7.2	ÚPRAVY A ODBOURÁNÍ ZTUŽUJÍCÍ STĚNY	29
7.3	BOURÁNÍ PŘÍČEK	29
7.4	ROZŠÍŘENÍ VÝTAHOVÉ ŠACHTY	30
7.5	TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ	30
7.6	POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ.....	31
8	PROVÁDĚNÍ	31
9	PLÁN KONTROLY SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCE	31
9.1	VŠEOBECNĚ	31
9.2	PLÁN KONTROLY DLE MATERIÁLU KONSTRUKCE	32
9.2.1	Nosné základové a betonové konstrukce	32
9.2.2	Nosné zděné konstrukce.....	32
9.2.3	Nosné ocelové konstrukce	32

SEZNAM PODKLADŮ A NOREM (v posledních platných zněních včetně změn a dodatků):

- ČSN EN 1991-1 (73 0035) Zásady navrhování a zatížení konstrukcí, část 1 – Zásady navrhování
- ČSN EN 1991-2-1 (73 0035) Zásady navrhování a zatížení konstrukcí, část 2-1 – Zatížení konstrukcí
- ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí
- ČSN EN 1996-1-1 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
- ČSN 73 0035: Zatížení stavebních konstrukcí, z roku 1986
- ČSN EN 206-1 (73 2403): Beton část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN 73 1201: Navrhování betonových konstrukcí, z roku 1986
- 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 1991-1-2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-2: Obecná zatížení – Zatížení konstrukcí vystavených účinku požáru
- 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 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1995-1-1 Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 338 Konstrukční dřevo – Třídy pevnosti
- ČSN EN 1194 - Lepené lamelové dřevo – Třídy pevnosti
- ČSN EN 10080 Ocel pro výztuž do betonu – Svařitelná betonářská ocel – Všeobecně
- HILTI – příručka pro projektanty
- Konstrukce pozemních staveb - Poruchy, údržba, rekonstrukce a modernizace budov: díl - SNTL Praha 1985, II. díl VUT Brno 1984
- Konstrukce pozemních staveb - Vady, poruchy, údržba a změny staveb. Cvičení - VUT Brno 1984
- Konstrukce pozemních staveb 60 - Poruchy a rekonstrukce staveb I. a II. díl - ČVUT Praha 1994
- Pume, D – Čermák, F. a kol.: Průzkumy a opravy stavebních konstrukcí: ARCH Praha 1993
- Eichler: Mechanika zemin a zakládání staveb Rukověť znalce oboru 35 "Stavebnictví", Diagnostika vad a poruch v zakládání staveb obytných, průmyslových a zemědělských
- Vaněk, T.: Rekonstrukce staveb Vyhláška MMR č. 268/2009 Sb. o obecných technických požadavcích na výstavbu
- Witzany, J.: Poruchy a rekonstrukce zděných budov, ČKAIT Praha 1999
- Linhart P. a kol.: Rekonstrukce staveb v obrazech
- Drochytka, R. - Bydžovský, J.: Stavební vady od A do Z
- Makýš, O.: - Technologie renovace budov
- Bažant, Z – Klusáček L.: - Statika při rekonstrukci objektů
- SIKA – technické podklady
- Statické zajištění staveb, dodatečné vyztužování stavebních konstrukcí vlepenou výztuží, technické parametry, únosnosti a podklady pro navrhování systému HELIFIX (www.helifix.cz)

1 ZADÁNÍ A ŘEŠENÁ PROBLEMATIKA, GEOMETRIE

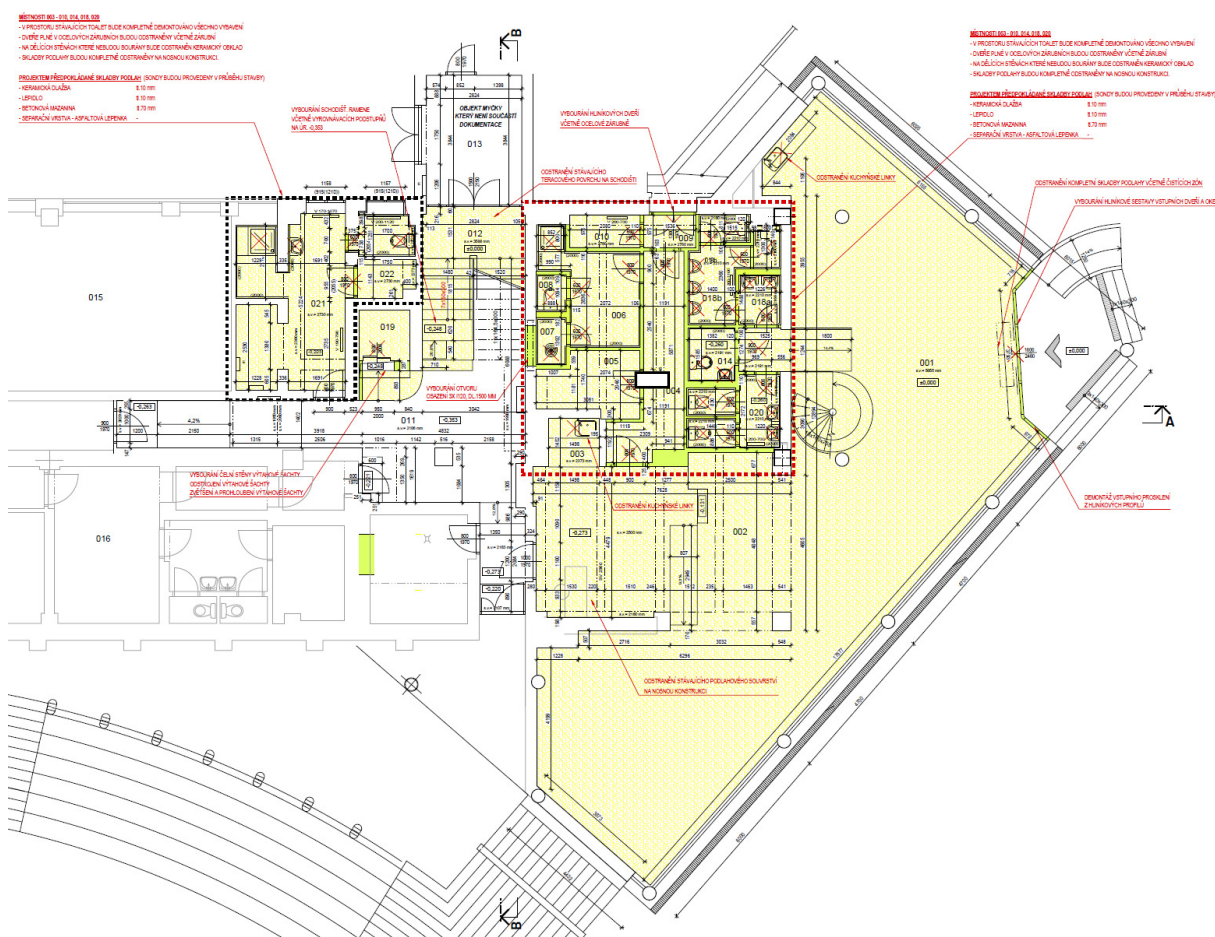
1.1 ZADÁNÍ

Předmětem statické části je posouzení navržených úprav v závislosti na celkové prostorové tuhosti objektu a únosnosti stávající nosné konstrukce.

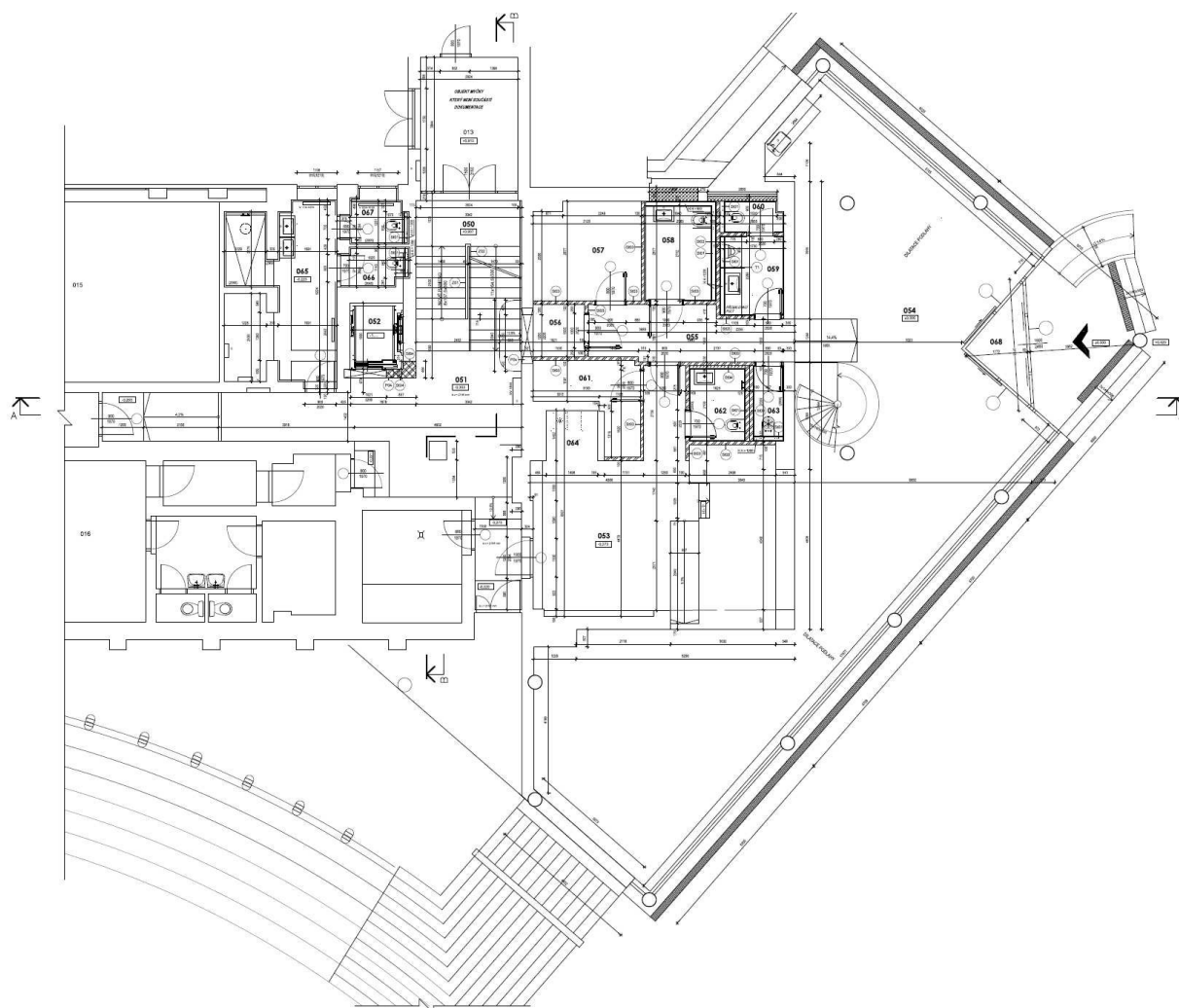
Objekt má v současné době celkem šest podlaží. Původní objekt byl vystaven kolem roku 1966 a měl celkem pět podlaží a obdélníkový půdorys. Původní objekt má železobetonové sloupy o průřezu 500x500 mm v rastru 7,2x7,2 m a 7,2 x 4,8 m. K objektu se následně dostavěla skeletová část s kruhovými sloupy do výšky stávajícího 3.NP a na střechu objektu se dostavila ocelová nástavba.

Navržené změny se týkají převážně dispozičních úprav. V několika místech dochází k odbourání stěn, jejichž tuhost pravděpodobně výrazně přispívá k celkové tuhosti objektu. V těchto místech je nutné provést nové ztužení. Další zásahem do nosných konstrukcí je rozšíření výtahové šachty. Vzhledem ke zmíněným zásahům a absenci přesného stavebně-technického průzkumu, je nutné zavést několik předpokladů a před prováděním tyto předpoklady ověřit.

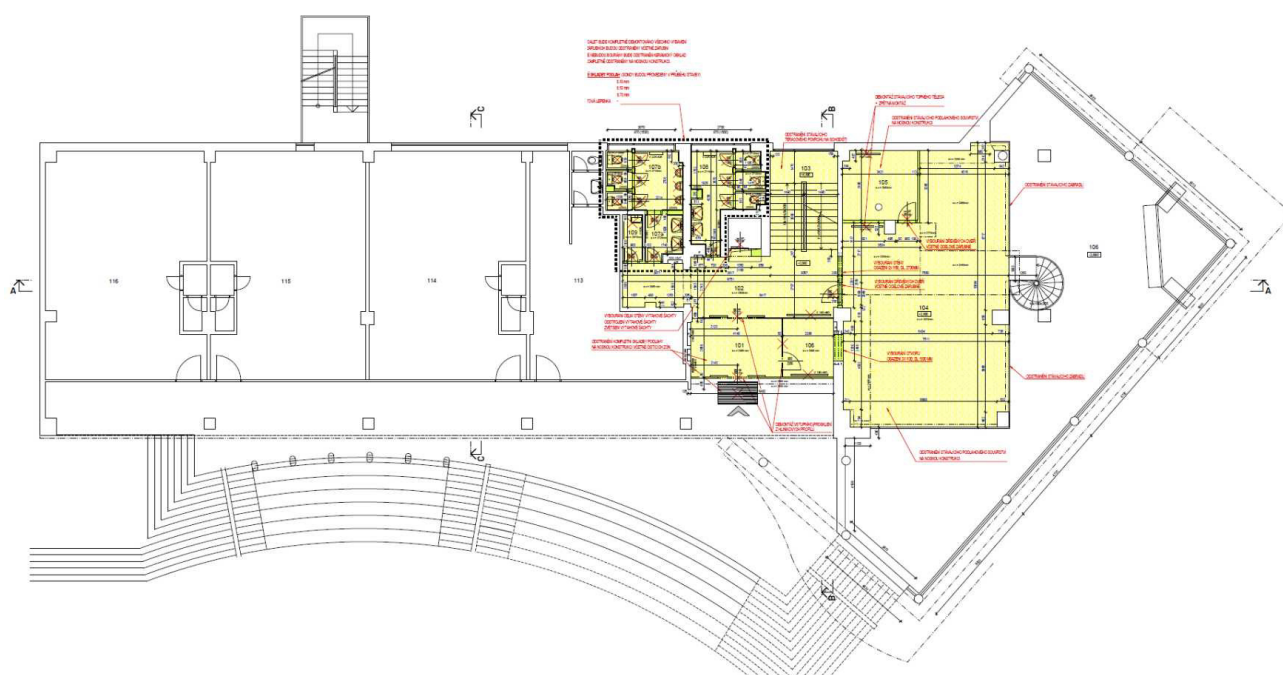
PŮDORYS 1.PP – BOURACÍ PRÁCE



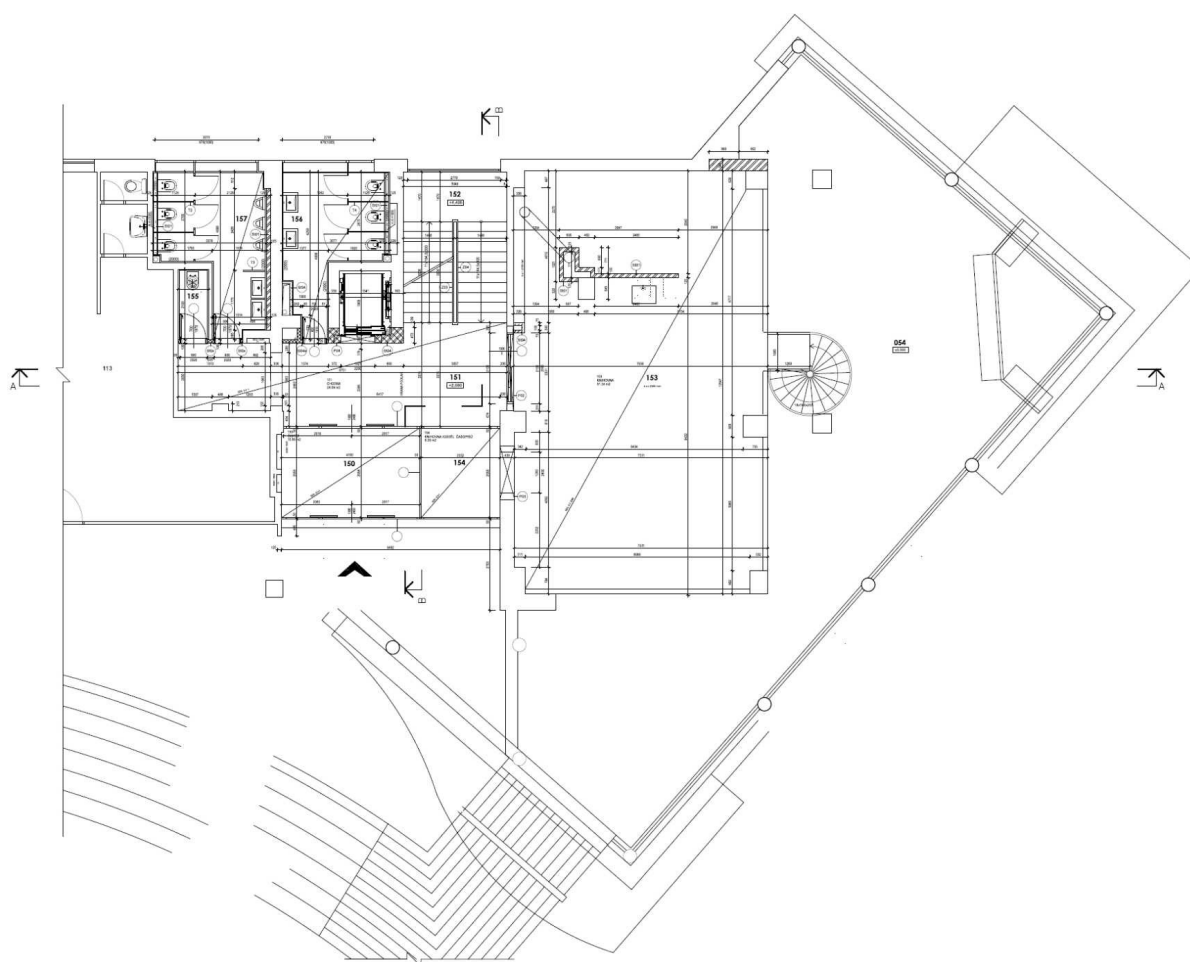
PŮDORYS 1.PP – NÁVRH



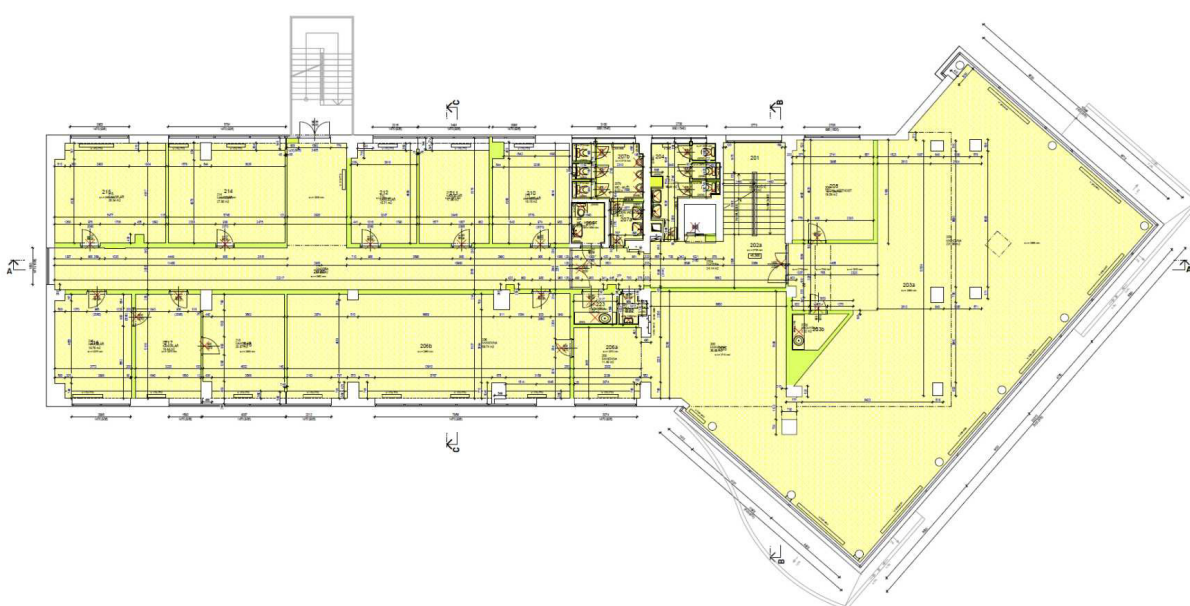
PŮDORYS 1.NP – BOURACÍ PRÁCE



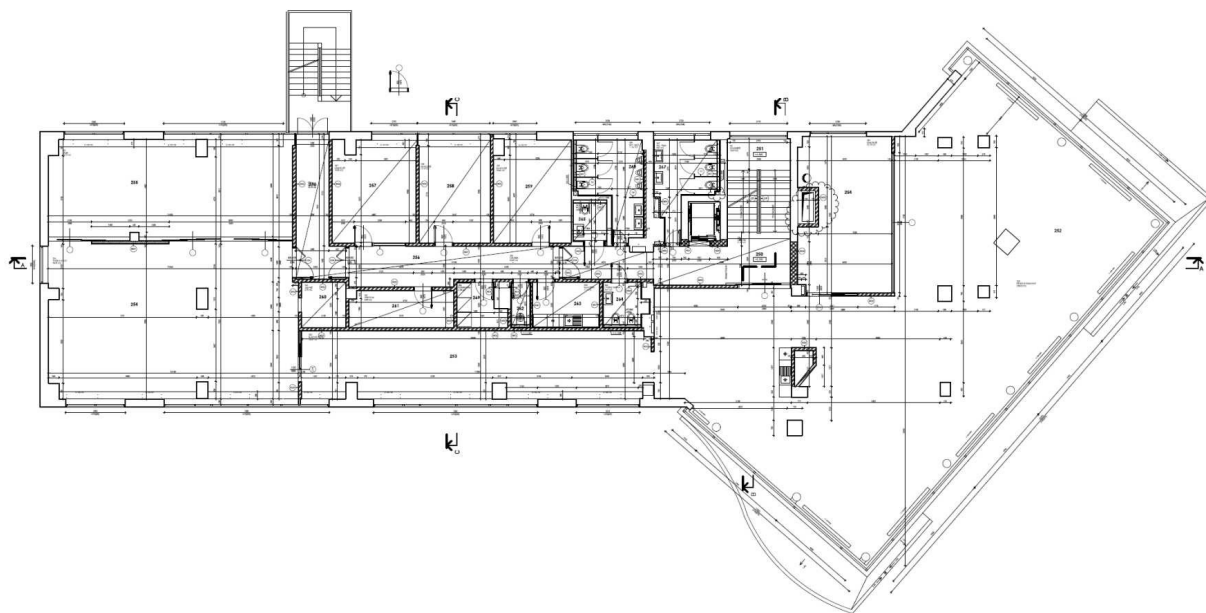
PŮDORYS 1.NP – NÁVRH



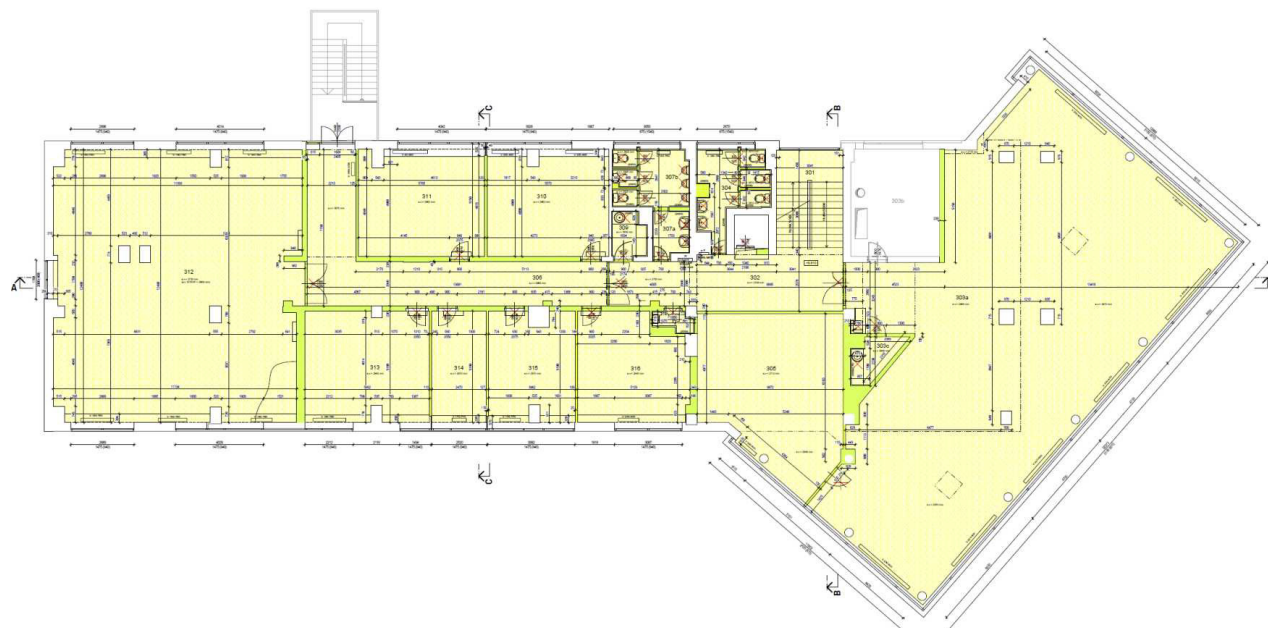
PŮDORYS 2.NP – BOURACÍ PRÁCE



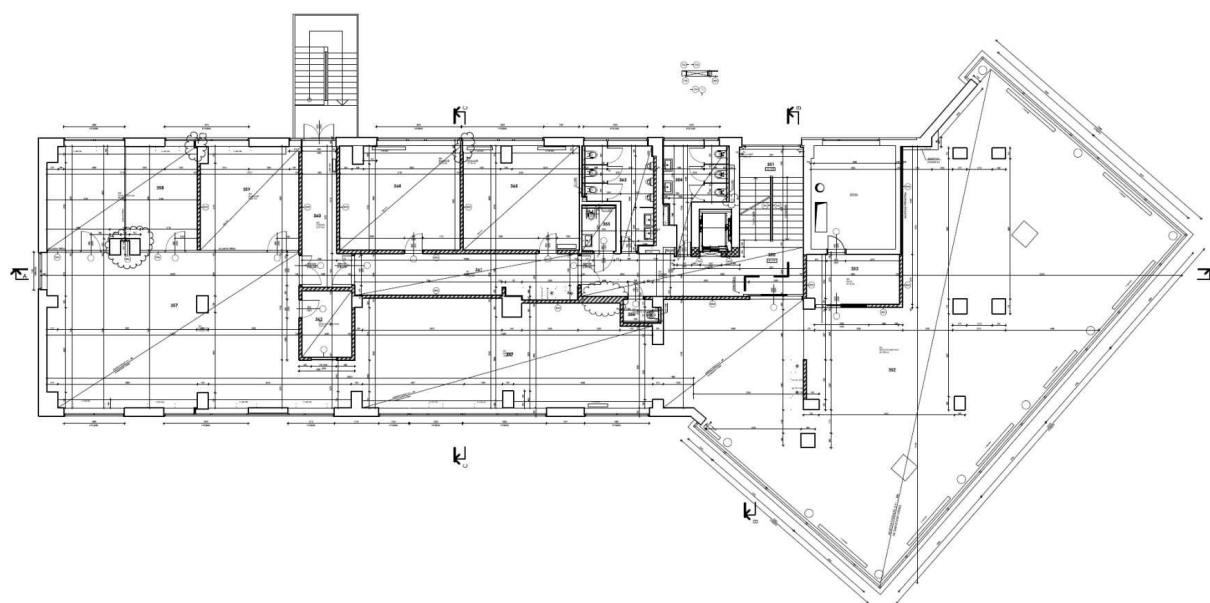
PŮDORYS 2.NP – NÁVRH



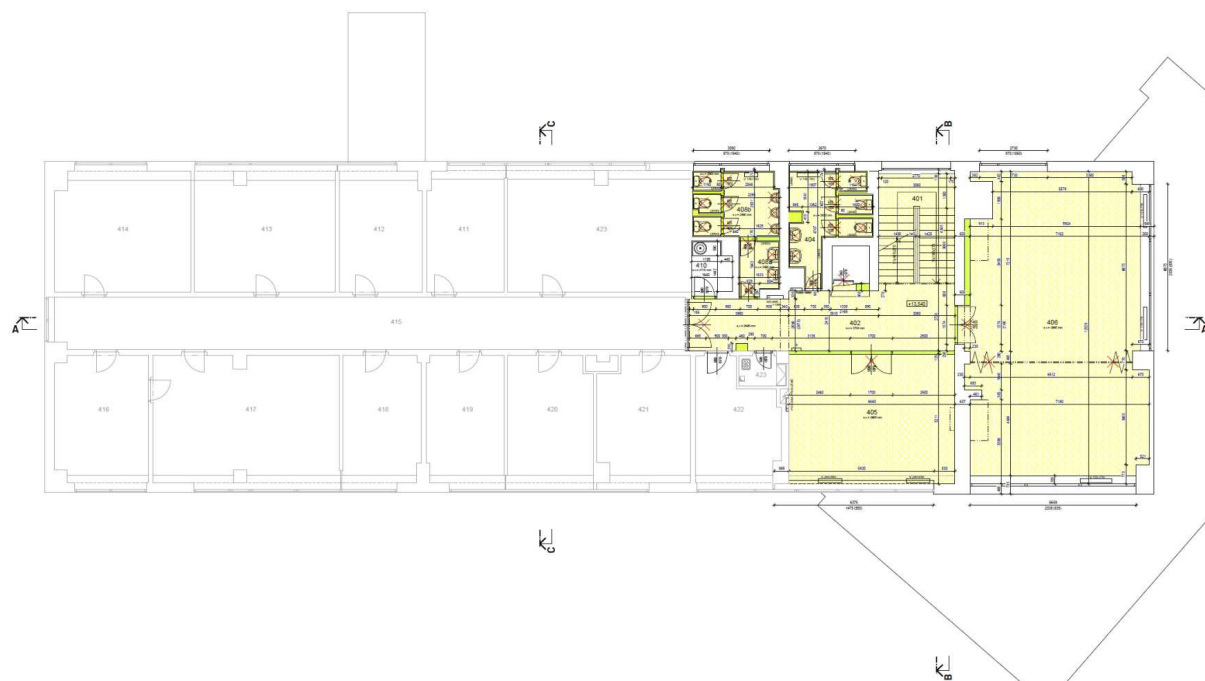
PŮDORYS 3.NP – BOURACÍ PRÁCE



PŮDORYS 3.NP – NÁVRH



PŮDORYS 4.NP – BOURACÍ PRÁCE

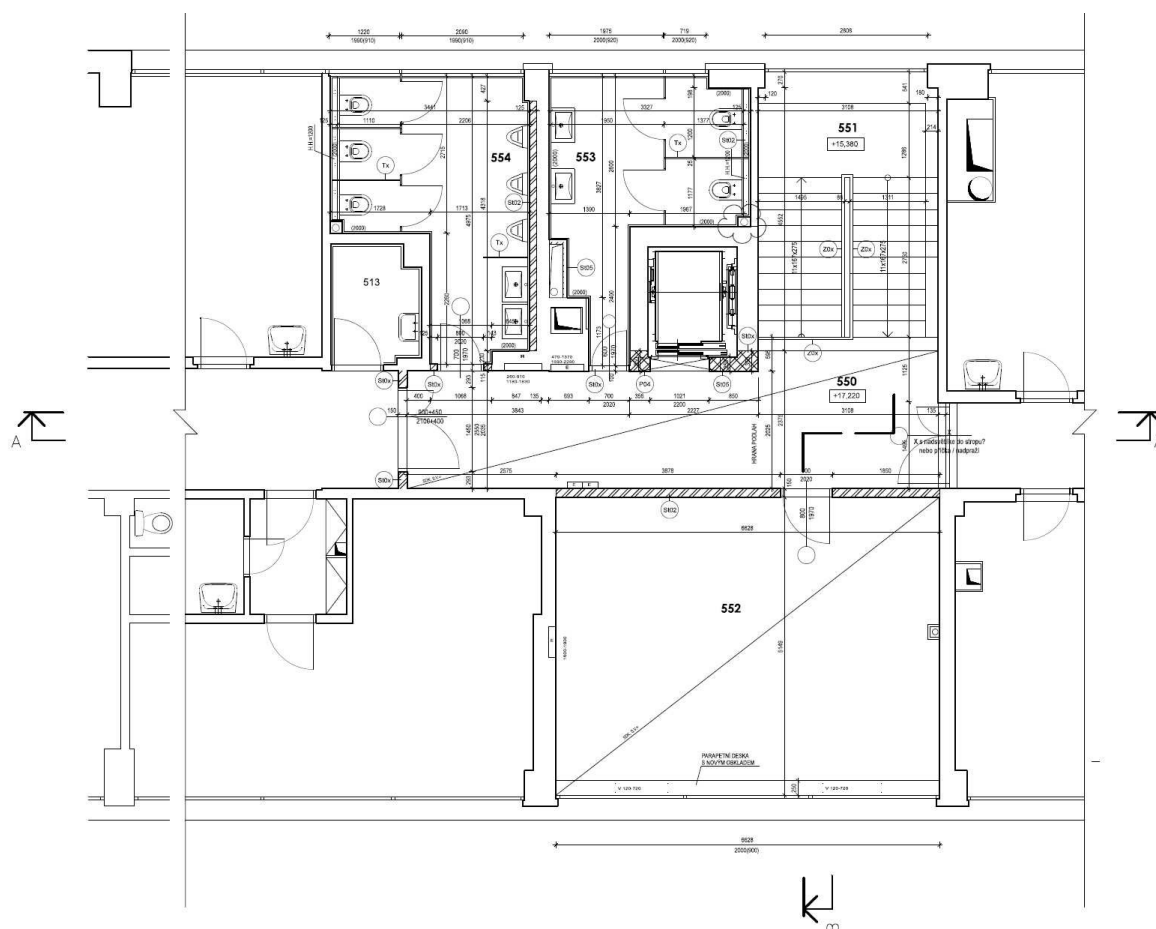


This architectural floor plan illustrates the 1st floor of a building. The layout includes several rooms and corridors, each labeled with a number: 409, 410, 415, 421, 422, 423, 450, 451, 452, 453, 454, and 455. The plan is heavily annotated with dimensions, indicating the size of rooms and the spacing between structural elements. Key features include:

- Room 409:** A large room on the left side, containing a kitchen area with a sink, stove, and refrigerator, and a bathroom with a toilet and shower.
- Room 410:** A room adjacent to 409, featuring a sink and a shower.
- Room 415:** A room located between 410 and 421.
- Room 421:** A large room on the bottom left.
- Room 422:** A room adjacent to 421, containing a sink and a shower.
- Room 423:** A room on the top left.
- Room 450:** A room in the center, containing a sink and a shower.
- Room 451:** A room on the top right, containing a sink and a shower.
- Room 452:** A large room in the center, containing a sink and a shower.
- Room 453:** A room on the bottom right.
- Room 454:** A room on the top right, containing a sink and a shower.
- Room 455:** A room on the top right, containing a sink and a shower.

 The plan also shows various structural elements such as walls, doors, and stairs. A north arrow is located in the top right corner, pointing towards the upper right. The overall layout is complex, with many small details and dimensions provided for each room and corridor.

PŮDORYS 5.NP – NÁVRH



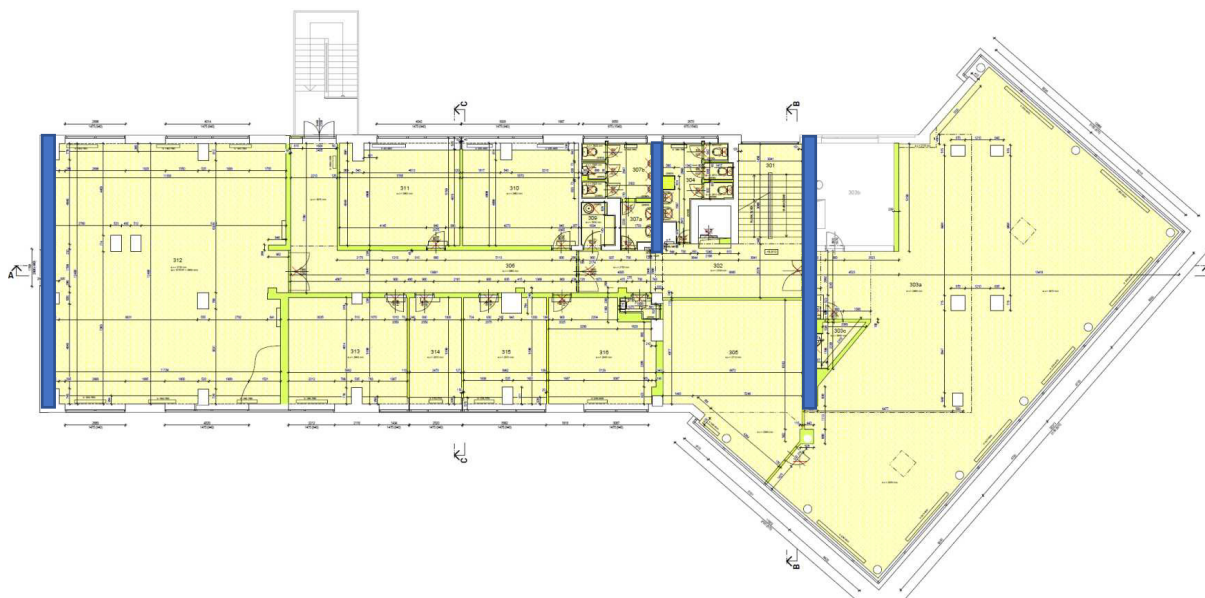
1.2 PŘEDPOKLADY STÁVAJÍCÍHO KONSTRUKČNÍHO ŘEŠENÍ

Na místě byla provedena prohlídka v rozsahu, který dovolil současný provoz objektu. V průběhu zpracování projektu však nebyl proveden podrobný stavebně technický průzkum. Z tohoto důvodu je nutné zavést předpoklady, které se před prováděním ověří. Pokud by se před nebo během provádění prokázalo, že některé předpoklady neodpovídají skutečnosti, je nutné kontaktovat statika.

- Původní část objektu je tvořena monolitickým skeletem, jehož vodorovná tuhost je doplněna ztužujícími stěnami. ŽB deska je lokálně podepřená, bez viditelných průvlaků vyjma 1.PP. Z fotodokumentace z doby výstavy objektu (kterou jsme po poměrně dlouhém snažení nakonec získali v rozsahu 5 fotografií) lze odhadnout, že tloušťka stropních desek se pohybuje v rozsahu 280 - 300 mm.

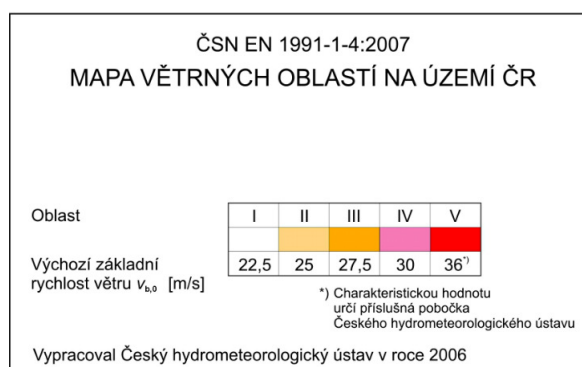
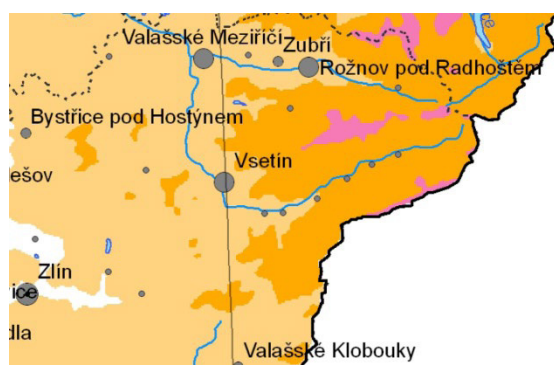
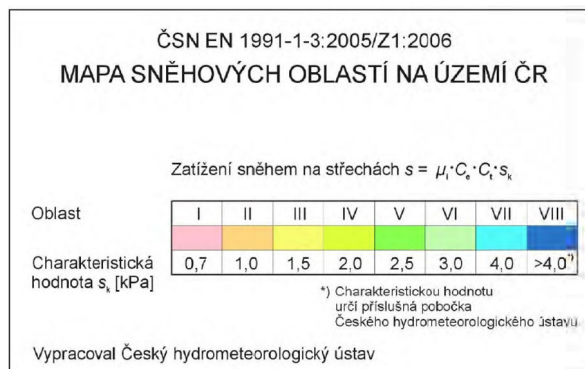
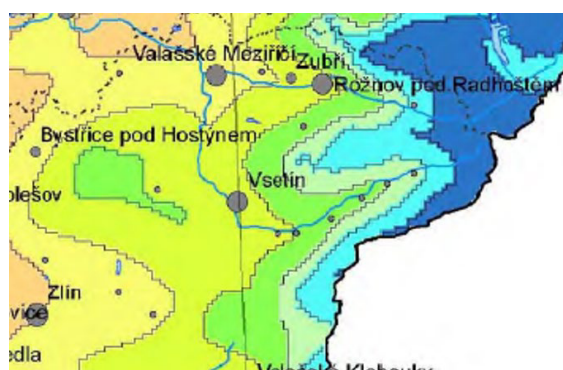


- Dále lze uvažovat, že monolitická stropní deska je v celém rozsahu spojitá.
- Svislé nosné konstrukce tvoří v nadzemních podlažích pouze ŽB sloupy. Veškeré stěny jsou vyzděné následně po betonáži. Některé stěny mohou plnit ztužující funkci pro přenos vodorovných zatížení.
- Uvažované příčné ztužující stěny jsou vyznačené na bouracím schématu 3.NP:



- Rozšíření výtahové šachty nenaruší výztuž skrytých průvlaků a ani neohrozí statické fungování přiléhajícího schodiště.
- Předpokládáme, že vlastní tíha stávajících skladeb podlah je do 200 kg/m².

2 POLOHA NA MAPĚ A STANOVENÍ KLIMATICKÝCH ZATÍŽENÍ



Závěr: Sněhová oblast: IV., větrná oblast II., kategorie terénu III.

3 ZATÍŽENÍ

3.1 VÝCHOZÍ UVAŽOVANÉ HODNOTY ZATÍŽENÍ

3.1.1 STÁLÁ ZATÍŽENÍ

Pro návrh a posouzení byla ve výpočtu uvažována stálá charakteristická zatížení konstrukcí včetně vlastní tíhy na základě podkladů od zpracovatele architektonicky-stavební části a na základě archivní dokumentace dle znění ČSN EN 1991-1-1 "Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb".

3.1.2 DYNAMICKÉ ZATÍŽENÍ

V objektu nebude instalováno žádné nestandardní technologické zatížení, které by vyvozovalo dynamické účinky na nosné konstrukce. S dynamickým zatížením není ve výpočtu uvažováno.

3.1.3 UŽITNÉ ZATÍŽENÍ

Pro návrh a posouzení konstrukcí byla ve výpočtu podle znění ČSN EN 1991-1-1 "Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb" uvažována následující užitná charakteristická zatížení:

Tabulka 6.1 – Užité kategorie

Kategorie	Stanovené použití	Příklad
A	obytné plochy a plochy pro domácí činnosti	místnosti obytných budov a domů; lůžkové pokoje a čekárny v nemocnicích; ložnice hotelů a ubytoven, kuchyně a toalety
B	kancelářské plochy	
C	plochy, kde může docházet ke shromažďování lidí (kromě ploch uvedených v kategoriích A, B a D ¹⁾)	C1: plochy se stoly atd., např. plochy ve školách, kavárnách, restauracích, jídelnách, čítárnách, recepcích. C2: plochy se zabudovanými sedadly, např. plochy v kostelech, divadlech nebo kinech, v konferenčních sálech, přednáškových nebo zasedacích místnostech, nádražních a jiných čekárnách. C3: plochy bez překážek pro pohyb osob, např. plochy v muzeích, ve výstavních sálech a přístupové plochy ve veřejných a administrativních budovách, hotelích, nemocnicích, železničních nádražních halách. C4: plochy určené k pohybovým aktivitám, např. taneční sály, tělocvičny, jeviště, atd. C5: plochy, kde může dojít k vysoké koncentraci lidí, např. budovy pro veřejné akce jako koncertní síně, sportovní haly, včetně tribun, terasy a přístupové plochy, železniční nástupiště.
D	obchodní plochy	D1: plochy v malých obchodech D2: plochy v obchodních domech
¹⁾ Pozor na odstavec 6.3.1.1(2)P, zejména pro C4 a C5. Pokud je nutno uvažovat dynamické účinky, viz EN 1990. Kategorie E je v tabulce 6.3.		
POZNÁMKA 1 V závislosti na předpokládaném účelu používání mohou být plochy zařazeny do kategorie C5 místo do kategorií C2, C3 a C4, a to na základě rozhodnutí klienta a/nebo podle národní přílohy.		
POZNÁMKA 2 V národní příloze mohou být uvedeny podkategorie ke kategoriím A, B, C1 až C5, D1 a D2.		
POZNÁMKA 3 Plochy pro skladování a průmyslovou činnost, viz 6.3.2.		

(1)P Plochy pro skladování a průmyslovou činnost musí být rozděleny do dvou kategorií podle tabulky 6.3.

Tabulka 6.3 – Kategorie ploch pro skladování a průmyslovou činnost

Kategorie	Stanovené použití	Příklad
E1	plochy, kde může dojít k hromadění zboží, včetně přístupových ploch	plochy pro skladování včetně skladů knih a dalších dokumentů
E2	průmyslová činnost	

Tabulka 6.2(CZ) – Užitná zatížení stropních konstrukcí, balkónů a schodišť pozemních staveb

Kategorie zatěžovaných ploch	q_k [kN/m ²]	Q_k [kN]
kategorie A		
– stropní konstrukce	1,5	2,0
– schodiště	3,0	2,0
– balkóny	3,0	2,0
kategorie B	2,5	4,0
kategorie C		
– C1	3,0	3,0
– C2	4,0	4,0
– C3	5,0	4,0
– C4	5,0	7,0
– C5	5,0	4,5
kategorie D		
– D1	5,0	5,0
– D2	5,0	7,0

Tabulka 6.4 – Užitná zatížení stropních konstrukcí od skladování

Kategorie zatěžovaných ploch	q_k [kN/m ²]	Q_k [kN]
Kategorie E1	7,5	7,0

POZNÁMKA 1 Pro navrhování balkónů pozemních staveb v užitných kategoriích B až D lze použít užitné zatížení 4 kN/m². Pro navrhování lodžii lze uvažovat zatížení stejné se zatížením sousedících místností.

POZNÁMKA 2 U obytných budov do dvou nadzemních podlaží lze pro schodiště kategorie A použít užitné zatížení 2,5 kN/m².

Tabulka 6.12(CZ) – Vodorovná zatížení zábradlí a dělicích stěn

Zatěžované plochy	q_k [kN/m]
Kategorie A	0,5
Kategorie B a C1	1,0
Kategorie C2 – C4 a D	1,0
Kategorie C5	5,0
Kategorie E	2,0 ¹⁾
Kategorie F	viz příloha B
Kategorie G	viz příloha B

¹⁾ Tato hodnota se u užitných ploch kategorie E považuje za hodnotu minimální, podle způsobu používání se zvýší.

Dle ČSN EN 1991 je nutné započítat na konstrukci střechy zatížení od oprav (kategorie H)

NA.2.9 Článek 6.3.4.2 Střechy – Hodnoty zatížení, odstavec (1)

Pro stanovení užitných zatížení střech kategorie H se v ČR používají hodnoty z tabulky 6.10(CZ). Předpokládá se, že rovnoměrné zatížení q_k působí na ploše $A = 10 \text{ m}^2$. Viz také 3.3.2(1).

Tabulka 6.10(CZ) – Užitná zatížení střech kategorie H

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

3.1.4 ZATÍŽENÍ OD PŘÍČEK

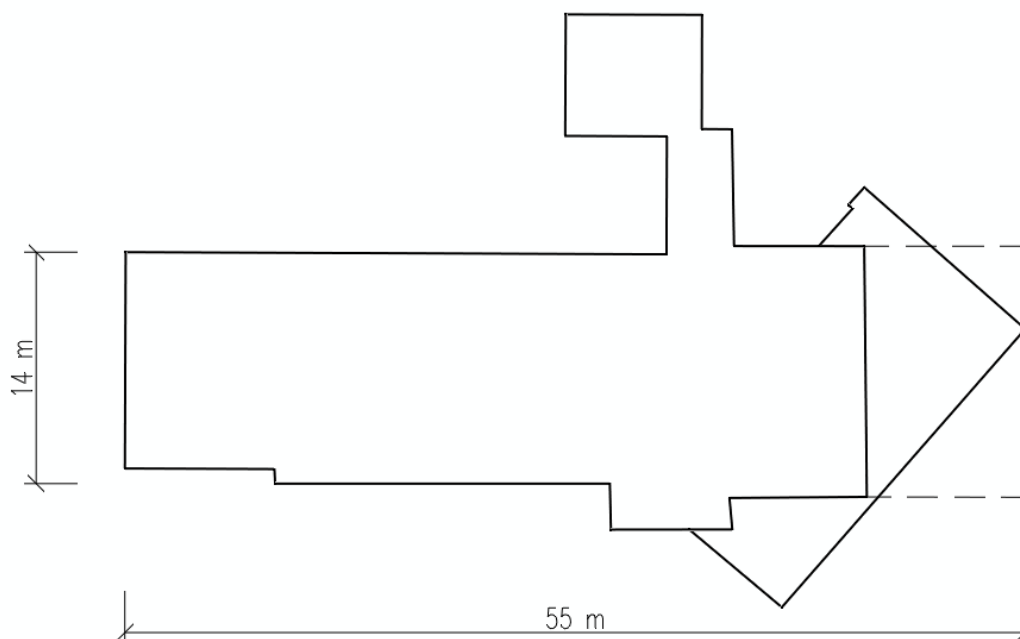
Pokud umožňuje stropní konstrukce příčné rozdělení zatížení, může se vlastní tíha přemístitelných příček uvažovat jako rovnoměrné zatížení q_k , které se přidá k užitným zatížením stropních konstrukcí podle tabulky 6.2. Takto stanovené rovnoměrné zatížení závisí na vlastní tíze příček:

- přemístitelné příčky s vlastní tíhou $\leq 1,0 \text{ kN/m}$ délky příčky: $q_k = 0,5 \text{ kN/m}^2$;
- přemístitelné příčky s vlastní tíhou $\leq 2,0 \text{ kN/m}$ délky příčky: $q_k = 0,8 \text{ kN/m}^2$;
- přemístitelné příčky s vlastní tíhou $\leq 3,0 \text{ kN/m}$ délky příčky: $q_k = 1,2 \text{ kN/m}^2$.

U těžších příček byla při návrhu uvažována přesná poloha a směr těchto příček na stropní konstrukce.

4 ZATÍŽENÍ VĚTREM

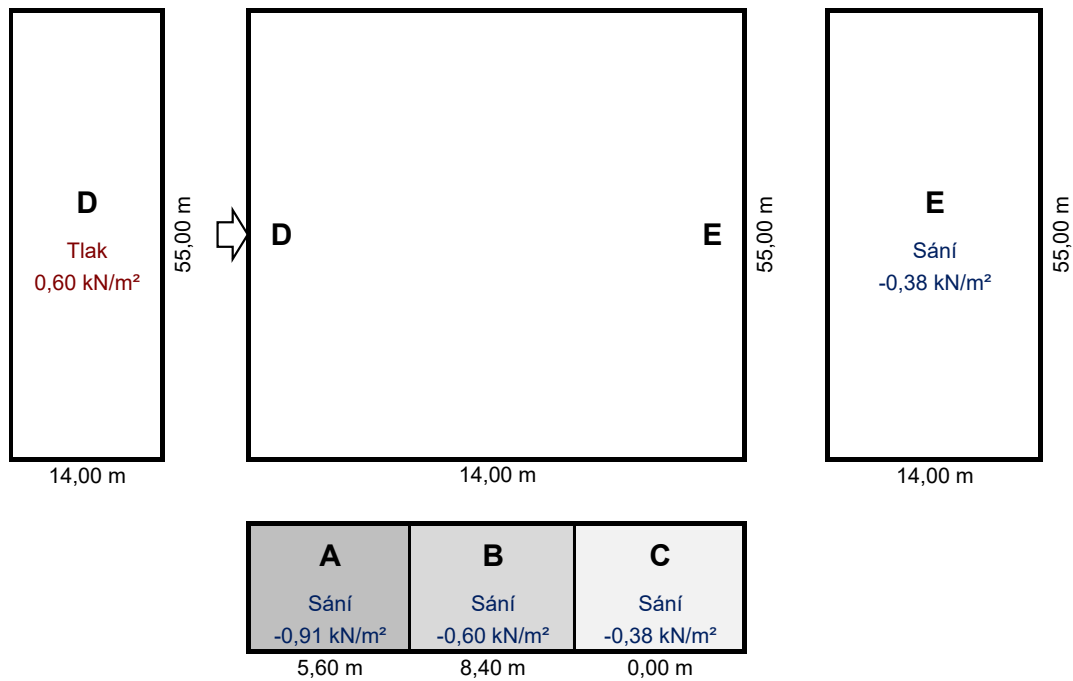
4.1 Zatížení větrem do výšky 14 m



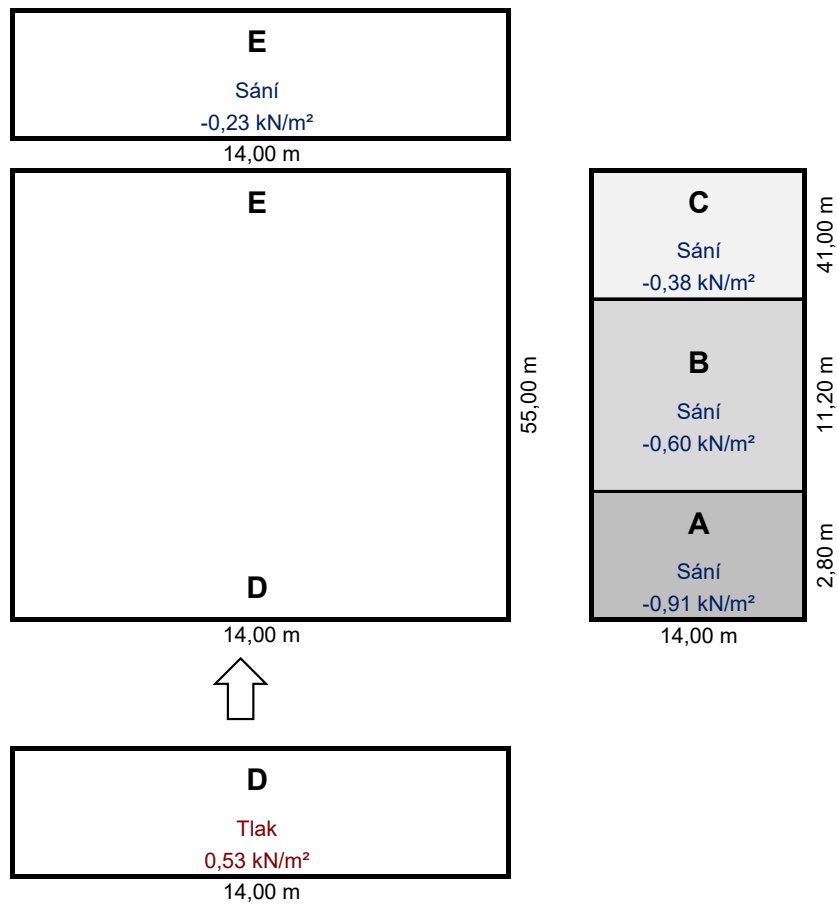
Výpočet zatížení větrem

Větrná oblast		II
Výchozí hodnota základní rychlosti větru	$v_{b,o} =$	25 m/s
Měrná hmotnost vzduchu	$\rho =$	1,25 kg/m ³
Součinitel směru	$c_{dir} =$	1,0
Součinitel ročního období	$c_{season} =$	1,0
Základní rychlost větru	$v_b =$	25 m/s
Výška	$h =$	14 m
Délka stěny rovnoběžné s hřebenem střechy (případně delší stěna)	$b_{0^\circ} = d_{90^\circ} =$	55 m
Délka stěny kolmé na hřeben střechy (případně kratší stěna)	$d_{0^\circ} = b_{90^\circ} =$	14 m
Kategorie terénu		III ▼
Parametr drsnosti terénu	$z_0 =$	0,3 m
Minimální výška	$z_{min} =$	5 m
Maximální výška	$z_{max} =$	200 m
Součinitel terénu	$k_r =$	0,215
Součinitel orografie	$c_0(z) =$	1,0
Součinitel turbulence	$k_l =$	1,0
Odchylka turbulence	$\sigma_v =$	5,385

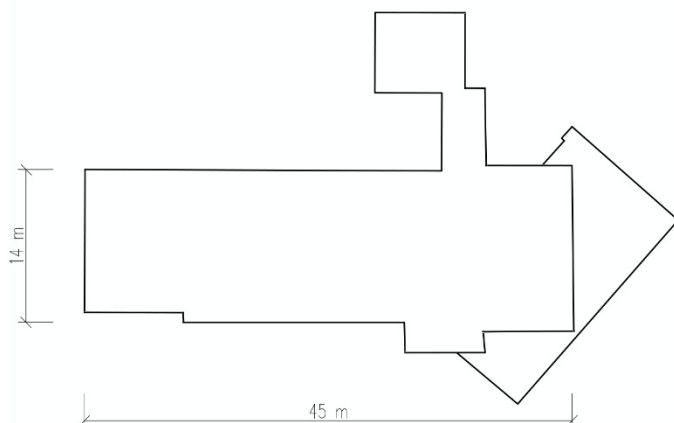
Příčný vítr



Podélný vítr



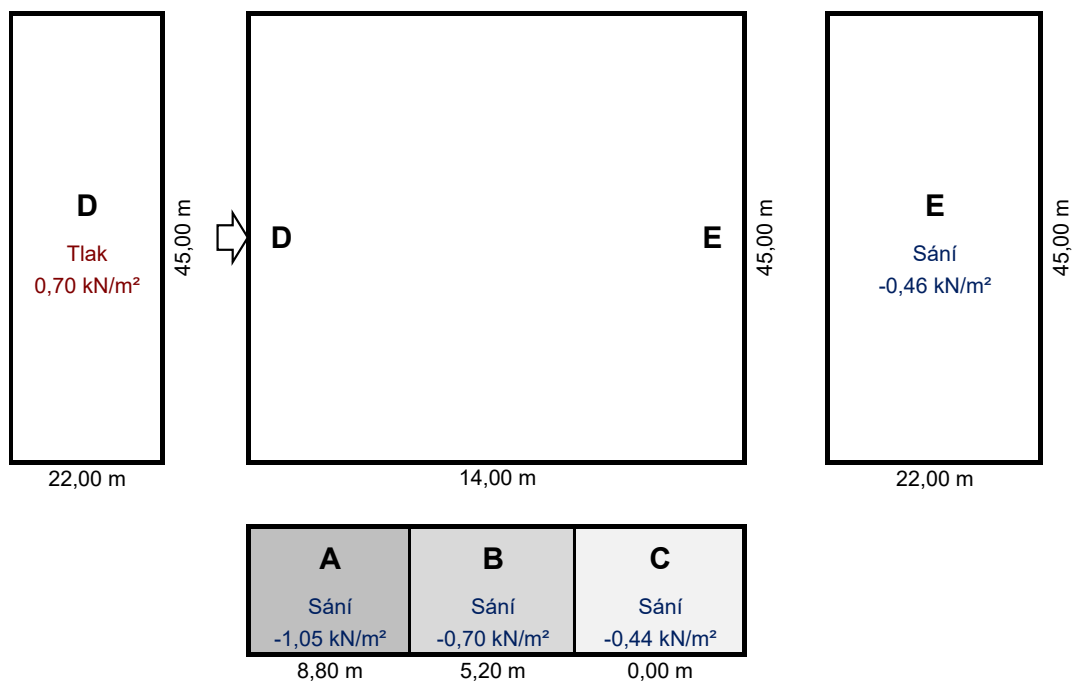
4.2 Zatížení větrem do výšky 14 m



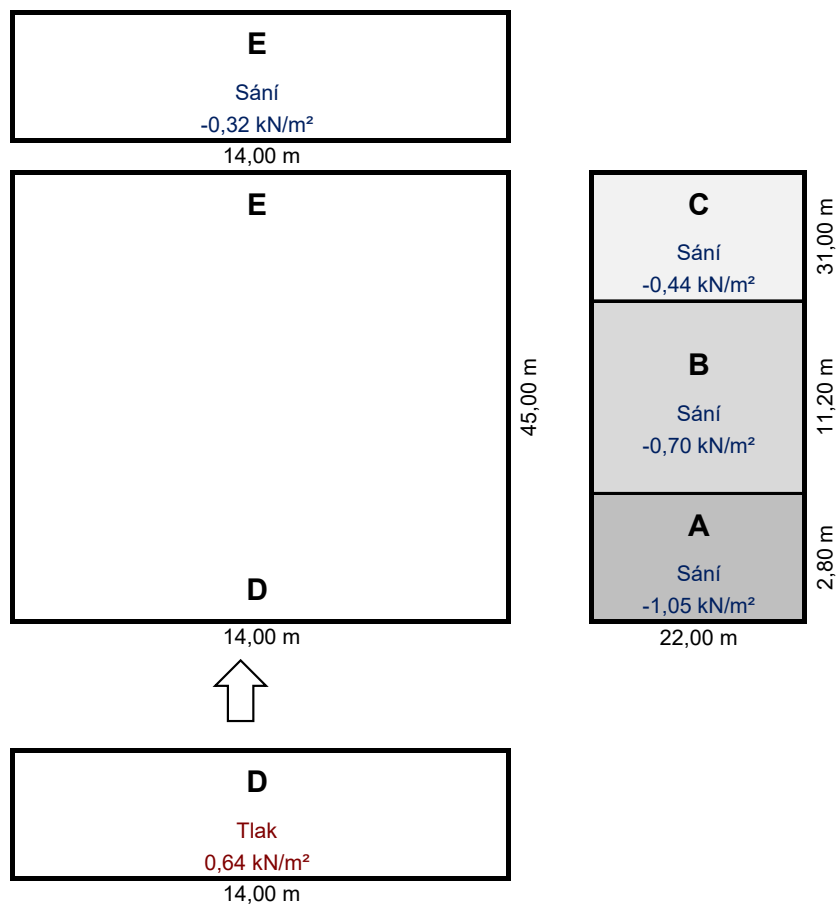
Výpočet zatížení větrem

Větrná oblast	II
Výchozí hodnota základní rychlosti větru	$v_{b,0} = 25$ m/s
Měrná hmotnost vzduchu	$\rho = 1,25$ kg/m ³
Součinitel směru	$c_{dir} = 1,0$
Součinitel ročního období	$c_{season} = 1,0$
Základní rychlost větru	$v_b = 25$ m/s
Výška	$h = 22$ m
Délka stěny rovnoběžné s hřebenem střechy (případně delší stěna)	$b_{0^\circ} = d_{90^\circ} = 45$ m
Délka stěny kolmé na hřeben střechy (případně kratší stěna)	$d_{0^\circ} = b_{90^\circ} = 14$ m
Kategorie terénu	III ▼
Parametr drsnosti terénu	$z_0 = 0,3$ m
Minimální výška	$z_{min} = 5$ m
Maximální výška	$z_{max} = 200$ m
Součinitel terénu	$k_r = 0,215$
Součinitel orografie	$c_0(z) = 1,0$
Součinitel turbulence	$k_t = 1,0$
Odchylka turbulence	$\sigma_v = 5,385$

Příčný vítr



Podélný vítr



5 POSOUZENÍ ZATÍŽITELNOSTI STÁVAJÍCÍ KONSTRUKCE

Vzhledem k chybějící dokumentaci stavebně-konstrukční části a charakteru stavby (monolitický skelet) nelze jednoznačně stanovit únosnost stávající konstrukce. Z fotodokumentace výstavby je však patrné, že monolitický skelet je poměrně masivní konstrukce se spojitou železobetonovou deskou přes více polí, jejíž výhodou oproti prostě podepřené desce jsou výrazně nižší deformace.

Objekt byl vystavěn jako OV KSČ. V normě ČSN 73 0035 schválené 30.3.1967 jsou uvedeny následující nahodilá zatížení.

ČSN 73 0035

Tab. 2. ROVNOMĚRNÁ NORMOVÁ ZATÍŽENÍ A SOUČinitele ZATÍŽENÍ

Poř. číslo	Místnosti a prostory	Normová zatížení ¹⁾²⁾ v kg/m^2	Součinitel zatížení ³⁾ n
1.	Byty, včetně předstíni a chodeb, místnosti v dětských školách a jeslích, ložnice školních internátů a zotavoven, pokoje sanatorij, nemocnic a jiných zdravotních zařízení	150	1,4
2.	Pokoje a kancelářské místnosti ubytoven, hotelů, vědeckých institucí, administrativních budov, obytné místnosti průmyslových závodů, školní učebny a čítárny	200	1,4
3.	Dvorany, chodby a schodiště ³⁾ v budovách uvedených pod poř. č. 1 a 2, s výjimkou škol	300	1,3
4.	Posluchárny, sály jídelen, kaváren a restaurací	300	1,3
5.	Shromažďovací místnosti škol, vědeckých institucí, administrativních budov, nádraží, divadel, kin a klubů, koncertní síně, sportovní haly a tribuny se stálými sedadly	400	1,3
6.	Prodejní místnosti, místnosti muzeí, výstavní sály a pavilóny	podle technologických údajů, avšak nejméně 400	1,3
7.	Knihovny, archivy, tribuny k stání, jeviště divadel, koncertních síní apod.	podle technologických údajů, avšak nejméně 500	1,2
8.	Dvorany, chodby a schodiště ³⁾ jídelen, kaváren, restaurací, škol, nádraží, klubů, koncertních síní, sportovních hal, obchodních domů, muzeí, výstavních síní a pavilónů, knihoven a archivů	400	1,3
9.	Dvorany, chodby a schodiště ³⁾ v divadlech a kinech, chodby a schodiště k tribunám všeho druhu (i k tribunám se stálými sedadly)	500	1,2

Poznámky ¹⁾²⁾³⁾ — viz str. 10.

(Pokrač.)

ČSN 73 0035

(Pokračování tab. 2)

Poř. číslo	Místnosti a prostory	Normová zatížení ¹⁾²⁾ v kg/m^2	Součinitel zatížení ³⁾ n
10.	Podkrovní místnosti a půdy a) nepřístupné (s výjimkou mimořádného přístupu jednotlivých osob) b) přístupné	Normová zatížení v kg/m^2 k tíže zařízení se připočte 75 k tíže zařízení se připočte 150	1,4 1,4
c)	při využití půd jako zvláštních nebo nouzových místností, např. jako technických podlaží	podle technologických údajů, avšak nejméně 200	podle poř. č. 14
11.	Terasy a ploché střechy (vodorovné a se sklonem do 1 : 20) ⁴⁾ a) nepřístupné (s výjimkou mimořádného přístupu jednotlivých osob) b) v částech určených pro odpočinek, pozorování a podobné účely, kde nedochází k velkému shluku lidí c) v částech, kde je možnost velkého shluku lidí vycházejících z výroben, poslucháren, sálů apod.	75 200 400	1,4 1,4 1,3
12.	Balkóny	500	1,2
13.	Zvláštní a pomocné místnosti obytných a veřejných budov (zvláštní kabiny zdravotních zařízení, laboratoře, kuchyně veřejného stravování, technická podlaží, sklepní místnosti apod.)	podle technologických údajů, avšak nejméně 200	podle poř. č. 14
14.	Provozní místnosti a prostory ve výrobních budovách a objektech a) pro zatížení zařízením	podle technologických údajů, se zřetelem na čl. 34 až 43	podle tab. 5 (viz čl. 44)

Poznámky ¹⁾²⁾³⁾⁴⁾ — viz str. 10.

(Pokrač.)

Lze předpokládat, že vzhledem k výpočtovým možnostem a administrativním charakteru objektu, byla pro zjednodušení při návrhu uvažována užitná hodnota 300 kg/m^2 a 100 kg/m^2 rezerva pro příčky.

Stávající skladby podlahy jsou dle předpokladu do 200 kg/m^2 .

Současné normy vyžadují charakteristickou hodnotu užitného zatížení knihoven 5 kN/m^2 . Lze ale předpokládat, že vzhledem k bezproblémovému fungování knihovny ve stávajícím rozsahu, bude v dalších částech rovněž bezpečné. Vzhledem k chybějící původní dokumentaci a neprovedení přesného stavebně-technického průzkumu je ovšem nutné zavést požadavky na provádění rekonstrukce a na samotné užívání.

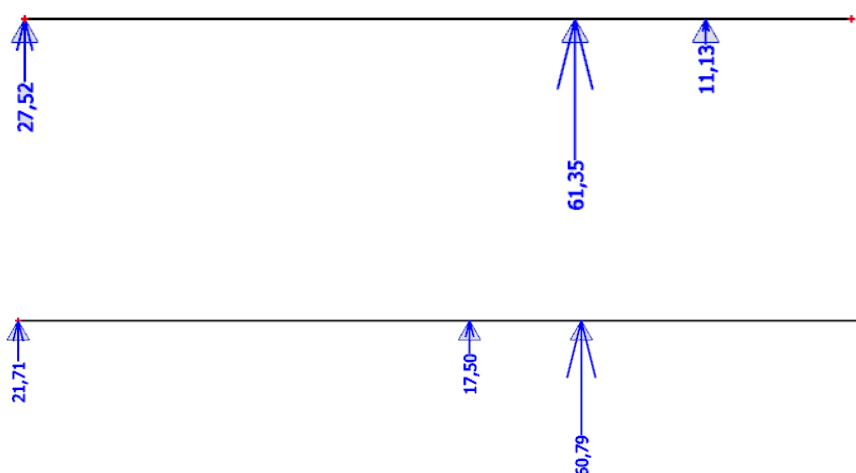
- Stávající skladba podlahy nesmí přitěžovat stávající konstrukci. V případě obnovy je nutné stávající skladbu odstranit a nahradit skladbou s hmotností, která nepřesahuje hmotnost původní skladby.

- Nové příčky budou provedeny přibližně ve stejných místech jako příčky původní a budou provedeny z SDK konstrukce, která bude lehčí než stávající zděné příčky nebo obdobně těžké jako stávající SDK příčky.
- V místech, kde budou příčky dostavěny v odlišných pozicích než příčky stávající, je nutné uvažovat snížení možného užitého zatížení. Pokud budeme uvažovat SDK příčky s plošnou hmotností 65 kg/m^2 a výškou příčky 3 m , tak se rezerva na příčky plně využije a užité zatížení v blízkosti příček se redukuje na hodnotu 200 kg/m^2 .
- Nelze využít v žádném případě pojezdny archivační systémy, které výrazně shlukují zatížení na části stropní konstrukce. Regály s knihami musí odpovídat hustotě stávající knihovny a musí být rozmístěny rovnoměrně. Regály by měly být maximální výšky $1,8 \text{ m}$.
- V objektu lze pořádat akce se stanovením maximálním možným počtem účastníků a nelze pořádat akce s aktivitami vytvářejícími dynamické zatížení jako jsou například taneční lekce, cvičení a jiné. Lze pořádat přednášky a výukové kurzy s maximálním počtem osob odpovídající jedné osobě na 1 metr čtvereční dané místnosti, kde probíhá daná aktivita.

6 NÁVRH A POSOUZENÍ ÚPRAV ZTUŽUJÍCÍ STĚNY

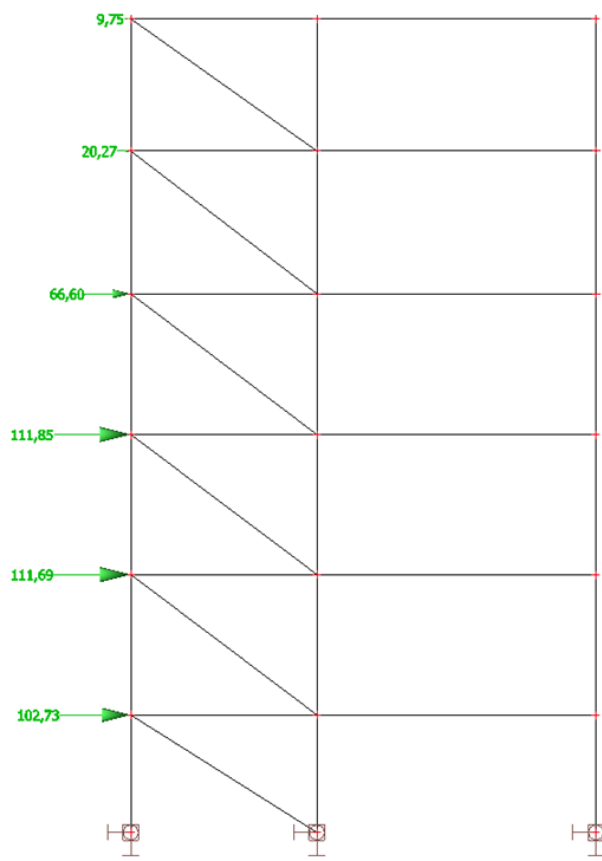
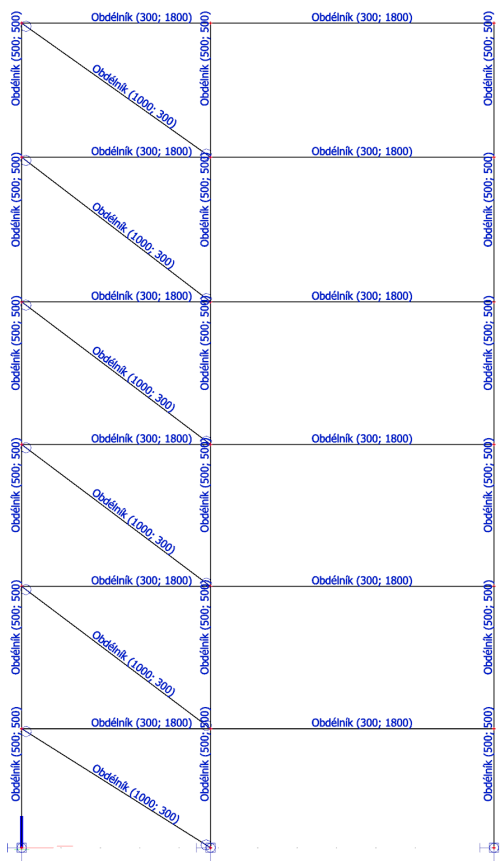
Vzhledem k předpokladu polohy ztužující stěny je nutné provést návrh ztužení v místech, kde je naplánováno stěnu odstranit. Redistribuce zatížení do daných ztužujících stěn je určena ze spojitého nosníku o průřezu $7800 \times 300 \text{ mm}$ reprezentující stropní železobetonovou desku v místě schodiště.

Redistribuce zatížení dle šířky objektu [%]

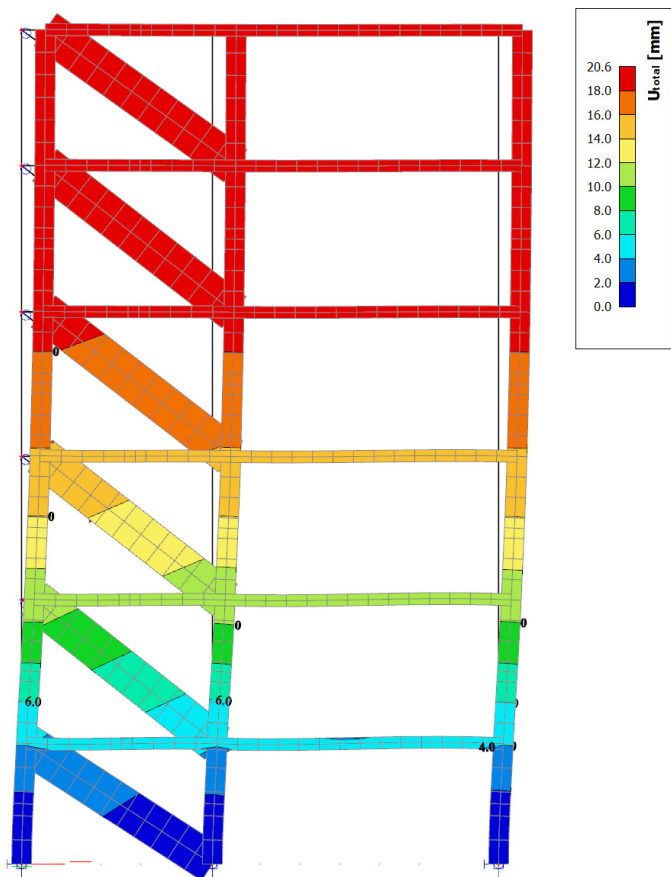


6.1 STÁVAJÍCÍ STAV

Ztužující vazba stávajícího stavu je vymodelována jako rámový výsek železobetonového skeletu se sloupy o průřezu $500 \times 500 \text{ mm}$ a příčlemi o průřezu 1800×300 , kde je doplněná náhradní diagonála reprezentující tlačnou část zdiva. Vazba je zatížená větrem odpovídající již zmíněné redistribuci sil.



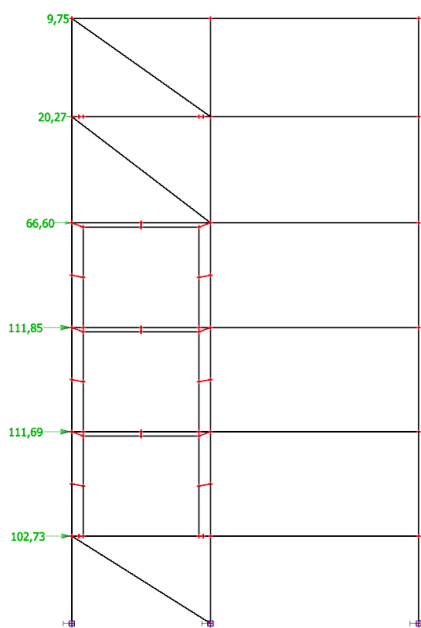
Takto vymodelovaná a zatížená ztužující vazba vykazuje následující okamžité deformace.



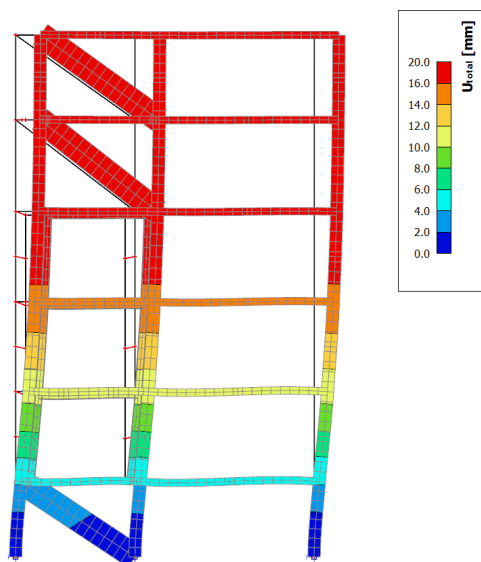
Okamžité deformace přesně neodpovídají skutečným finálním deformacím. Jsou však dobrým ukazatelem poddajnosti stávající konstrukce. Po navržených úpravách je tedy nutné, aby se tyto deformace shodovali, a tudíž nedojde k oslabení stávající tuhosti objektu.

6.2 NAVRHOVANÝ STAV

V místech odstranění či oslabení stávajících zděných stěn jsou navrženy dvojice ocelových rámů z průřezů IPN300, který nahrazuje oslabenou nebo chybějící stěnu. V modelu navrhovaného stavu jsou původní tlačené diagonály zdiva nahrazeny těmito rámy.



Upravená vazba při stejném zatížení vykazuje následující okamžité deformace.



Maximální okamžité deformace nově navrženého stavu je 20 mm. Stávající stav, kde je maximální okamžitá deformace 20,6 mm, je srovnatelný se stavem novým a vyhovuje našim požadavkům.

6.3 POSOUZENÍ OCELOVÝCH RÁMŮ NA MSÚ

Maximální návrhové vnitřní síly od příčného větru a spolupůsobení se stávající konstrukcí

1D vnitřní síly

Hodnoty: **N**

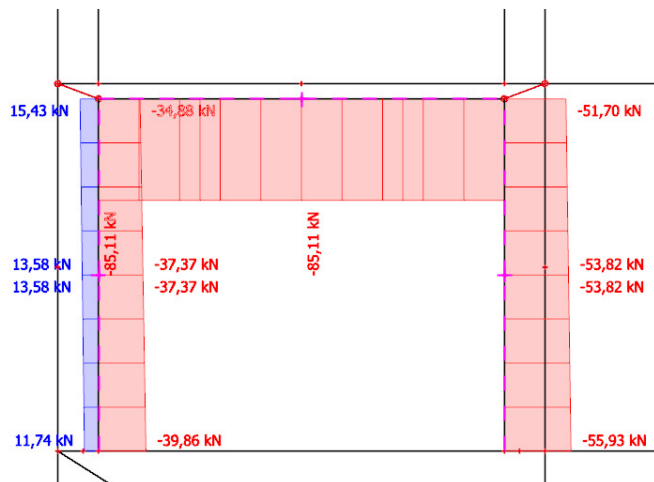
Lineární výpočet

Kombinace: MSÚ-Sada B (auto)

Souřadný systém: Hlavní

Extrém 1D: Lokální

Výběr: B362..B364, B378, B379, B385



1D vnitřní síly

Hodnoty: **V_z**

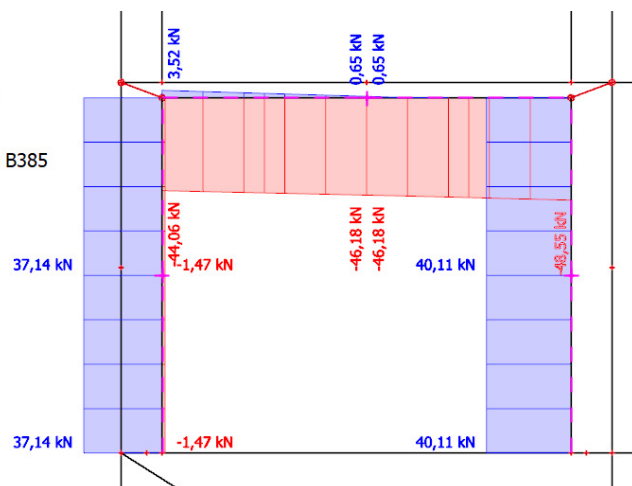
Lineární výpočet

Kombinace: MSÚ-Sada B (auto)

Souřadný systém: Hlavní

Extrém 1D: Lokální

Výběr: B362..B364, B378, B379, B385



1D vnitřní síly

Hodnoty: **M_y**

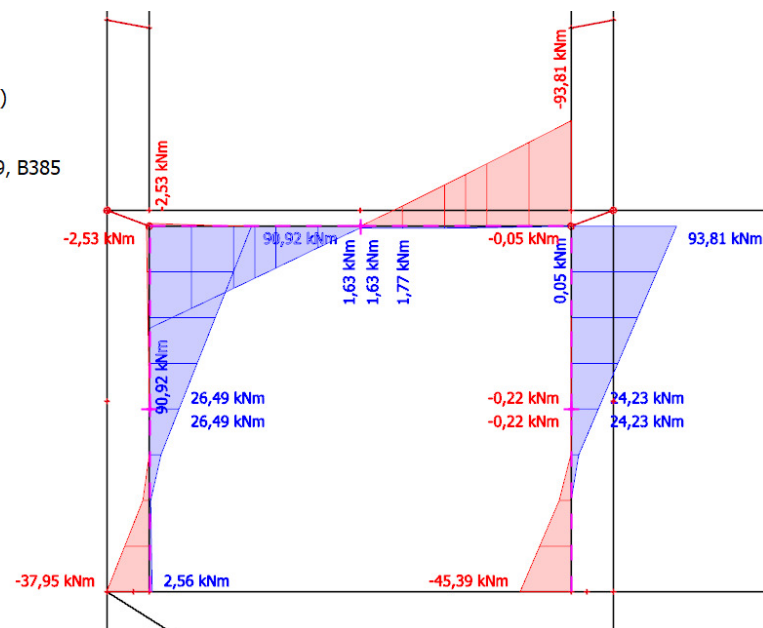
Lineární výpočet

Kombinace: MSÚ-Sada B (auto)

Souřadný systém: Hlavní

Extrém 1D: Lokální

Výběr: B362..B364, B378, B379, B385



Posudek ocelových prvků na MSÚ EC-EN 1993

Posudek EN 1993-1-1

Národní příloha: Česká CSN-EN NA

Dílec B362	0,000 / 2,000 m	2I (IPN300; 10; 135)	S 355	Všechny MSU	0,18 -
------------	-----------------	----------------------	-------	-------------	--------

Data prutu	
Výroba	Válcovaný
Vzpěrná skupina	Výchozí

Klíč kombinace
Všechny MSU / 1.15*ZS1 + 1.50*ZS2

N _{Ed} [kN]	V _{y,Ed} [kN]	V _{z,Ed} [kN]	T _{Ed} [kNm]	M _{y,Ed} [kNm]	M _{z,Ed} [kNm]
-48,51	0,00	-43,67	0,00	90,64	0,00

Posudek v řezu	
Klasifikace průřezu	1
Posudek na tlak	0,01 -
Posudek ohybového momentu pro M _y	0,17 -
Posudek smyku pro V _z	0,03 -
Posudek na kombinaci ohybu, osově a smykové síly	0,18 -
Závěr - posudek průřezu	0,18 -

Vzpěrná osa	k	L [m]	N _{cr} [kN]	M _{cr} [kNm]	λ _{rel}	χ
y-y	1,32	5,289	14501,79		0,58	1,00
z-z	1,00	3,995	9332,05		0,72	1,00
LTB	1,00	4,000		4638,28	0,34	1,00

Posudek stability	
Klasifikace stability	1
Posudek ohybu a osověho tlaku	0,18 -
Závěr - posudek stability	0,18 -

Posudek EN 1993-1-1

Národní příloha: Česká CSN-EN NA

Dílec B363	0,000 / 1,735 m	2I (IPN300; 10; 135)	S 355	Všechny MSU	0,07 -
------------	-----------------	----------------------	-------	-------------	--------

Data prutu	
Výroba	Válcovaný
Vzpěrná skupina	Výchozí

Klíč kombinace
Všechny MSU / ZS1 + 1.50*ZS2

N _{Ed} [kN]	V _{y,Ed} [kN]	V _{z,Ed} [kN]	T _{Ed} [kNm]	M _{y,Ed} [kNm]	M _{z,Ed} [kNm]
11,74	0,00	37,14	0,00	-37,95	0,00

Posudek v řezu	
Klasifikace průřezu	1
Posudek na tah	0,00 -
Posudek ohybového momentu pro M _y	0,07 -
Posudek smyku pro V _z	0,03 -
Posudek na kombinaci ohybu, osově a smykové síly	0,07 -
Závěr - posudek průřezu	0,07 -

Posudek EN 1993-1-1

Národní příloha: Česká CSN-EN NA

Dílec B364	0,000 / 1,735 m	2I (IPN300; 10; 135)	S 355	Všechny MSU	0,18 -
-------------------	------------------------	-----------------------------	--------------	--------------------	---------------

Data prutu	
Výroba	Válcovaný
Vzpěrná skupina	Výchozí

Klíč kombinace
Všechny MSU / 1.15*ZS1 + 1.50*ZS2

N _{Ed} [kN]	V _{y,Ed} [kN]	V _{z,Ed} [kN]	T _{Ed} [kNm]	M _{y,Ed} [kNm]	M _{z,Ed} [kNm]
-55,93	0,00	40,11	0,00	-45,39	0,00

Posudek v řezu	
Klasifikace průřezu	1
Posudek na tlak	0,01 -
Posudek ohybového momentu pro M _y	0,08 -
Posudek smyku pro V _z	0,03 -
Posudek na kombinaci ohybu, osově a smykové síly	0,10 -
Závěr - posudek průřezu	0,10 -

Vzpěrná osa	k	L [m]	N _{cr} [kN]	M _{cr} [kNm]	λ _{rel}	χ
y-y	1,76	6,112	10858,71		0,67	1,00
z-z	1,00	3,470	12371,41		0,63	1,00
LTB	1,00	3,470		4871,00	0,33	1,00

Posudek stability	
Klasifikace stability	1
Posudek ohybu a osověho tlaku	0,18 -
Závěr - posudek stability	0,18 -

Posudek EN 1993-1-1

Národní příloha: Česká CSN-EN NA

Dílec B378	1,735 / 1,735 m	2I (IPN300; 10; 135)	S 355	Všechny MSU	0,17 -
-------------------	------------------------	-----------------------------	--------------	--------------------	---------------

Data prutu	
Výroba	Válcovaný
Vzpěrná skupina	Výchozí

Klíč kombinace
Všechny MSU / ZS1 + 1.50*ZS2

N _{Ed} [kN]	V _{y,Ed} [kN]	V _{z,Ed} [kN]	T _{Ed} [kNm]	M _{y,Ed} [kNm]	M _{z,Ed} [kNm]
15,43	0,00	37,14	0,00	90,92	0,00

Posudek v řezu	
Klasifikace průřezu	1
Posudek na tah	0,00 -
Posudek ohybového momentu pro M _y	0,17 -
Posudek smyku pro V _z	0,03 -
Posudek na kombinaci ohybu, osově a smykové síly	0,17 -
Závěr - posudek průřezu	0,17 -

Posudek EN 1993-1-1

Dílec B379	1,735 / 1,735 m	2I (IPN300; 10; 135)	S 355	Všechny MSU	0,18 -
-------------------	------------------------	-----------------------------	--------------	--------------------	---------------

Data prutu	
Výroba	Válcovaný

Data prutu	
Vzpěrná skupina	Výchozí

Klíč kombinace
Všechny MSU / 1.15*ZS1 + 1.50*ZS2

N _{Ed} [kN]	V _{y,Ed} [kN]	V _{z,Ed} [kN]	T _{Ed} [kNm]	M _{y,Ed} [kNm]	M _{z,Ed} [kNm]
-51,70	0,00	40,11	0,00	93,80	0,00

Posudek v řezu	
Klasifikace průřezu	1
Posudek na tlak	0,01 -
Posudek ohybového momentu pro M _y	0,17 -
Posudek smyku pro V _z	0,03 -
Posudek na kombinaci ohybu, osově a smykové síly	0,18 -
Závěr - posudek průřezu	0,18 -

Vzpěrná osa	k	L [m]	N _{cr} [kN]	M _{cr} [kNm]	λ _{rel}	χ
y-y	1,76	6,112	10858,71		0,67	1,00
z-z	1,00	3,470	12371,41		0,63	1,00
LTB	1,00	3,470		4871,00	0,33	1,00

Posudek stability	
Klasifikace stability	1
Posudek ohybu a osověho tlaku	0,18 -
Závěr - posudek stability	0,18 -

Posudek EN 1993-1-1

Dílec B385	2,000 / 2,000 m	2I (IPN300; 10; 135)	S 355	Všechny MSU	0,18 -
------------	-----------------	----------------------	-------	-------------	--------

Data prutu	
Výroba	Válcovaný
Vzpěrná skupina	Výchozí

Klíč kombinace
Všechny MSU / 1.15*ZS1 + 1.50*ZS2

N _{Ed} [kN]	V _{y,Ed} [kN]	V _{z,Ed} [kN]	T _{Ed} [kNm]	M _{y,Ed} [kNm]	M _{z,Ed} [kNm]
-48,51	0,00	-48,55	0,00	-93,80	0,00

Posudek v řezu	
Klasifikace průřezu	1
Posudek na tlak	0,01 -
Posudek ohybového momentu pro M _y	0,17 -
Posudek smyku pro V _z	0,04 -
Posudek na kombinaci ohybu, osově a smykové síly	0,18 -
Závěr - posudek průřezu	0,18 -

Vzpěrná osa	k	L [m]	N _{cr} [kN]	M _{cr} [kNm]	λ _{rel}	χ
y-y	1,32	5,289	14501,79		0,58	1,00
z-z	1,00	3,995	9332,05		0,72	1,00
LTB	1,00	4,000		4638,28	0,34	1,00

Posudek stability	
Klasifikace stability	1
Posudek ohybu a osověho tlaku	0,18 -
Závěr - posudek stability	0,18 -

7 ZÁVĚRY A SHRUTÍ VYPLÝVAJÍCÍ ZE STATICKÉHO VÝPOČTU – TECHNICKÉ ZPRÁVA

7.1 ANALÝZA PRAVDĚPODOBNÉ ÚNOSNOSTI A MOŽNOSTI PROVÁDĚNÍ NOVÝCH PŘÍČEK

Vzhledem k chybějící dokumentaci stavebně-konstrukční části a charakteru stavby (monolitický skelet) nelze jednoznačně stanovit únosnost stávající konstrukce. Z fotodokumentace výstavby je však patrné, že monolitický skelet je poměrně masivní konstrukce se spojitou železobetonovou deskou přes více polí, jejíž výhodou oproti prostě podepřené desce jsou výrazně nižší deformace.

Objekt byl vystavěn původně jako budova OV KSČ. V normě ČSN 73 0035 schválené 30.3.1967 jsou uvedeny následující nahodilá zatížení:

ČSN 73 0035

Tab. 2. ROVNOMĚRNÁ NORMOVÁ ZATÍŽENÍ A SOUČinitele ZATÍŽENÍ

Poř. číslo	Místnosti a prostory	Normová zatížení ^{1) 2)} v kp/m^2	Součinitele zatížení ³⁾ μ
1.	Byty, včetně předstíni a chodeb, místnosti v dětských školách a jeslích, ložnice školních internátů a zotavoven, pokoje sanatorií, nemocnic a jiných zdravotních zařízení	150	1,4
2.	Pokoje a kancelářské místnosti ubytoven, hotelů, vědeckých institucí, administrativních budov, obytné místnosti průmyslových závodů, školní učebny a čítárny	200	1,4
3.	Dvorany, chodby a schodiště ³⁾ v budovách uvedených pod poř. č. 1 a 2, s výjimkou škol	300	1,3
4.	Posluchárny, sály jídelen, kaváren a restaurací	300	1,3
5.	Shromažďovací místnosti škol, vědeckých institucí, administrativních budov, nádraží, divadel, kin a klubů, koncertní síně, sportovní haly a tribuny se stálými sedadly	400	1,3
6.	Prodejní místnosti, místnosti muzeí, výstavní sály a pavilóny	podle technologických údajů, avšak nejméně 400	1,3
7.	Knihovny, archivy, tribuny k stání, jeviště divadel, koncertních síní apod.	podle technologických údajů, avšak nejméně 500	1,2
8.	Dvorany, chodby a schodiště ³⁾ jídelen, kaváren, restaurací, škol, nádraží, klubů, koncertních síní, sportovních hal, obchodních domů, muzeí, výstavních síní a pavilónů, knihoven a archivů	400	1,3
9.	Dvorany, chodby a schodiště ³⁾ v divadlech a kinech, chodby a schodiště k tribunám všeho druhu (i k tribunám se stálými sedadly)	500	1,2

Poznámky ^{1) 2) 3)} — viz str. 10.

(Pokrač.)

ČSN 73 0035

(Pokračování tab. 2)

Poř. číslo	Místnosti a prostory	Normová zatížení ^{1) 2)} v kp/m^2	Součinitele zatížení ³⁾ μ
10.	Podkrovní místnosti a půdy a) nepřístupné (s výjimkou mimořádného přístupu jednotlivých osob) b) přístupné	Normová zatížení v kp/m^2 k tize zařízení se připočte 75 k tize zařízení se připočte 150	1,4 1,4
c)	při využití půd jako zvláštních nebo nouzových místností, např. jako technických podlaží	podle technologických údajů, avšak nejméně 200	podle poř. č. 14
11.	Terasy a ploché střechy (vodorovné a se sklonem do 1 : 20) ⁴⁾ a) nepřístupné (s výjimkou mimořádného přístupu jednotlivých osob) b) v částech určených pro odpočinek, pozorování a podobné účely, kde nedochází k velkému shluku lidí c) v částech, kde je možnost velkého shluku lidí vycházejících z výroben, poslucháren, sálů apod.	75 200 400	1,4 1,4 1,3
12.	Balkóny	500	1,2
13.	Zvláštní a pomocné místnosti obytných a veřejných budov (zvláštní kabinety zdravotních zařízení, laboratoře, kuchyně veřejného stravování, technická podlaží, sklepní místnosti apod.)	podle technologických údajů, avšak nejméně 200	podle poř. č. 14
14.	Provozní místnosti a prostory ve výrobních budovách a objektech ⁵⁾ a) pro zatížení zařízením	podle technologických údajů, se zřetelem na čl. 34 až 43	podle tab. 5 (viz čl. 44)

Poznámky ^{1) 2) 3) 4) 5)} — viz str. 10.

(Pokrač.)

Lze předpokládat, že vzhledem k výpočtovým možnostem a administrativním charakteru objektu, byla pro zjednodušení při návrhu uvažována minimální užitná hodnota zatížení 300 kg/m^2 a odhadem 100 kg/m^2 jako náhradní plošné zatížení od příček. Je možné, že tato hodnota plošného zatížení od příček byla ještě vyšší, 100 kg/m^2 se ale jeví jako přijatelná konzervativní hodnota.

Hmotnosti stávajících skladeb podlah jsou dle zkušeností a předpokladů u těchto staveb obvykle do 200 kg/m^2 .

Současné normy vyžadují charakteristickou hodnotu užitného zatížení knihoven 5 kN/m^2 . Lze ale předpokládat, že vzhledem k bezproblémovému fungování knihovny již v současné stavu v určitém omezeném rozsahu plochy podlaží je možné toto zatížení aplikovat i v dalších částech stropů. **Vzhledem k chybějící původní dokumentaci a neprovedení přesného stavebně-technického průzkumu je ovšem nutné zavést požadavky na provádění rekonstrukce a na samotné užívání.**

- Stávající skladba podlahy nesmí přitěžovat stávající konstrukci (doporučujeme v případě zásahů do skladeb provést spíše odlehčení). V případě obnovy skladeb podlah doporučujeme stávající skladbu nahradit skladbou s hmotností cca do 150 kg/m². Před provedením konkrétních skladeb se provede rozbor stávající skladby podlahy a nová skladba by neměla v žádném případě přesáhnout plošnou hmotnost skladby původní.
- Nové příčky budou provedeny přibližně ve stejných místech jako příčky původní a budou provedeny ze sádkartonových lehkých konstrukcí. Nové příčky tak budou výrazně lehčí než stávající zděné příčky nebo maximálně v některých místech obdobně těžké jako stávající příčky.
- **V místech, kde budou příčky dostavěny v odlišných pozicích než příčky stávající, je nutné uvažovat snížení možného užitého zatížení. Pokud budeme uvažovat SDK příčky s plošnou hmotností 65 kg/m² a výškou příčky 3 m, tak se rezerva na příčky plně využije a užité zatížení v blízkosti příček se redukuje na hodnotu 200 kg/m²!**
- Nelze využít v žádném případě pojezdné archivační systémy, které výrazně shlukují zatížení na části stropní konstrukce. Regály s knihami musí odpovídat hustotě stávající knihovny a musí být rozmístěny rovnoměrně. Regály by měly být maximální výšky 1,8 m.
- V objektu lze pořádat akce se stanovením maximálním možným počtem účastníků a nelze pořádat akce s aktivitami vytvářejícími dynamické zatížení jako jsou například taneční lekce, cvičení a jiné. Lze pořádat přednášky a výukové kurzy s maximálním počtem osob odpovídající jedné osobě na 1 metr čtvereční dané místnosti, kde probíhá daná aktivita.

7.2 ÚPRAVY A ODBOURÁNÍ ZTUŽUJÍCÍ STĚNY

V 1.NP dojde k provedení nového otvoru do ztužující stěny. Ve 2.NP a 3.NP dojde k odbourání celé stěny mezi nosnými železobetonovými sloupy. Ve všech těchto patrech se doplní nové ztužení, které je zajištěno dvojicí rámu IPN300 (S355) v každém patře.

Ukotvení těchto rámu proběhne přes patní plechy P15 a chemické kotvy M16 do železobetonové desky skeletu. Dle fotodokumentace je stropní deska přibližně tloušťky 300 mm. Dle zaměření stávajícího stavu vychází až na tloušťku 500 mm. Je tedy nutné ověřit, že rozdíl 200 mm není tvořen jinou kompletační konstrukcí, jelikož rámy musí být kotveny přímo do železobetonové desky. Před provedením vrtů pro chemické kotvy se detekuje výztuž a řešení kotvení se upraví tak, aby nedošlo k porušení stávající výztuže.

Jednotlivé rámy budou osazeny do polohy stávající stěny a ukotveny. Následně bude mezera mezi železobetonovou konstrukcí a ocelovými rámy vyklínována a vyplněna vysoko-pevnostní expanzní maltou tak, aby došlo k plné aktivaci a spolupůsobení obou konstrukcí. Rámy a bourání daného úseku se budou provádět postupně po podlažích. Práce na dalším podlaží mohou začít vždy až po plné aktivaci rámu v předešlém podlaží. V 1.NP se rámy osadí dle dokumentace na osu sloupů a do stávající stěny se provedou pouze drážky pro uložení a ukotvení rámu. Nový otvor se v tomto podlaží provede až po aktivaci ocelových rámu. Celkové řešení rámu je zpracováno schematicky ve výkresové dokumentaci.

7.3 BOURÁNÍ PŘÍČEK

Při bourání stěn a příček, které nejsou dle předpokladů ztužující ani nosné je vhodné postupovat obezřetně. Dle materiálového řešení, jejich skutečných tloušťek a napojení na ostatní konstrukce je nutné ověřovat předpoklady a v případě nejasností okamžitě kontaktovat statika. Projekt nepředpokládá a ani neřeší bourání svislých nosných železobetonových konstrukcí. V 1.PP je konstrukční systém odlišný oproti ostatním podlažím a je pravděpodobné, že se svislé nosné konstrukce mohou nacházet i mimo typický rastr horní konstrukce.

7.6 POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Bude provedena přejímka zeminy základové spáry a přejímka výztuže železobetonových prvků.

8 PROVÁDĚNÍ

Vzhledem k omezeným informacím ohledně stávajících nosných konstrukcí důrazně doporučujeme během provádění prací při rekonstrukci objektu provádět postupně ověření všech výchozích předpokladů, na kterých je tento projekt založen a o které se opírá. Doporučujeme též zajistit přítomnost odborného technického dozoru a též i autorského dozoru, během kterého bude možné případný nesoulad projektu se skutečností (který se ale projeví až po odkrytí a rozebrání skladeb a konstrukcí) průběžně řešit přijmout vždy taková opatření, která povedou k bezpečnému výslednému stavu.

Veškeré ocelové konstrukce budou opatřeny dvojitým základním nátěrem a dvojitým vrchním nátěrem, barevnost dle pokynů architekta. Dřevěné prvky budou opatřeny ochranným bezbarvým nátěrem a primárně zejména ochranou bezbarvým nátěrem proti dřevokazným škůdcům.

Realizaci a kontrolu kvality konstrukcí provádět dle platných ČSN příp. ČSN EN. Při realizaci dodržovat rozměrové tolerance a tolerance rovinnosti povrchů dle platných ČSN příp. ČSN EN. Zásady provádění - u navrženého objektu je nutné dodržet následující zásady: V případě nesplnění předpokladů je nutné kontaktovat statika, který navrhne změnu projektu. Statika kontaktovat i v případě pochybností na stavbě nebo zjištění nesrovnalostí či kolizí u návrhu jednotlivých konstrukcí a technologií. Změny v projektu s vlivem na nosné konstrukce konzultovat s projektantem stavebně konstrukční části. Před vlastním prováděním je nutné ověřit předpoklady uvažované v projektu. Technologické postupy budou řešeny v rámci projektu pro provedení stavby a dodavatelské dokumentace příp. v rámci autorského dozoru. Při realizaci nosné konstrukce je třeba postupovat v souladu se stavební částí projektu. Výstavba bude probíhat dle zpracovaného projektu pro provedení stavby. Při zjištění významných rozporů, které by bránily realizaci konstrukce dle smyslu projektované dokumentace, je nutné kontaktovat stavební dozor a ten rozhodne, zda je nutné přizvat též statika.

9 PLÁN KONTROLY SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCE

9.1 VŠEOBECNĚ

Plán kontroly spolehlivosti konstrukcí (stanovení kontrol spolehlivosti konstrukcí stavby z hlediska jejich budoucího využití) vychází z platných norem, zejména pak z ČSN EN 1990 dle klasifikace konstrukcí. V rámci stavby se předpokládá pravidelná kontrola stavby investorem dle managementu spolehlivosti, kontrolní prohlídky stavby stavebním úřadem definovaném v dokumentaci pro stavební povolení. Před uvedením stavby do provozu je třeba provést tzv. výchozí prohlídku konstrukce tak, aby bylo ověřeno konstrukční provedení stavby, soulad s projektem a ověřeny použité materiály a postupy (certifikace, prohlášení shody apod.). V rámci následného využití stavby s odkazem na plánovanou a návrhovou životnost je třeba definovat rozsah a četnost pravidelných kontrol stavby tak, aby byla zajištěna její plná funkčnost, stabilita a spolehlivost. Návrh těchto termínů, rozsah a evidence prohlídek musí být definován majitelem stavby/provozovatelem v tzv. provozním řádu stavby, tyto prohlídky musí být v souladu s platnými předpisy.

7.4 ROZŠÍŘENÍ VÝTAHOVÉ ŠACHTY

Výtahová šachta pravděpodobně nebyla součástí původního objektu a je dodělávána dodatečně. Je tedy možné, že návaznosti na konstrukci původního skeletu mohou být řešeny nestandardně. Stávající konstrukce navíc může být již tímto zásahem lokálně oslabena. Lze předpokládat, že stěny šachty jsou stěnami nosnými pro okolní části stropní desky, jejíž výztuž byla pravděpodobně touto šachtou přerušena. Projekt neřeší kotvení vodítek ani změny zatížení způsobené větší kabinou. Je nutné provést průzkum stávajícího řešení a provést návrh dle konečného projektu výtahu.

Před prováděním rozšíření výtahové šachty v nadzemních podlaží se musí detekovat vyztužení stropní desky v místech plánovaného odbourání stropní desky. Pokud výztuž v těchto místech bude v běžném rastru a nebude koncentrována v podobě skrytého průvlaku nebo lokálního zesílení v místě schodiště, lze provést odříznutí stávající desky. V opačném případě je nutné kontaktovat statika. Odříznutí stávající desky lze provést až po novém podezdění stěnou výtahové šachty nebo po provedení provizorního podepření. Stropní desku nelze odbourávat bouracími kladivy či jinými nástroji vyvolávající otřesy a kmitání konstrukcí.

Rozšíření výtahové šachty u dolního dojezdu výtahu je nutné provést dle konstrukčního řešení. Před prováděním je tedy nutné provést průzkum stávajícího řešení a zvolit způsob provádění.

V první variantě můžou být obvodové stěny šachty provedeny na základový pas, na který je rovněž uložena i deska, která není výztuží propojena se základovou konstrukcí. V tomto případě lze desku kompletně odbourat. V nové pozici stěny se pak provede základový pas stejných dimenzí jako pas stávající a prováže se vlepovanými trny z výztuže R12. Následně lze provést novou vyztuženou desku tl. 200 mm a dozdit odbouranou stěnu, která se rovněž prováže se stěnami stávajícími. U monolitické konstrukce stěn vlepovanými trny a u zděných konstrukcí přes kapsy, popřípadě pomocí vkládaných pásků do spár. Doporučujeme stěny výtahové šachty v suterénu provádět z trvanlivých betonových cihel. Základová deska bude vyztužena u obou povrchů a v obou směrech výztuží R10 á 150 mm a v obvodu budou doplněny lemovací „U“ ohyby stejného průměru i vzdáleností. Beton je navržen C 25/30 XC2 s krytím výztuže 40 mm u povrchů v kontaktu se zeminou a 25 mm u povrchu vnitřního.

Ve druhé variantě je možné, že obvodové stěny šachty jsou založeny přímo na železobetonové desce dna šachty. V tomto případě je nutné ubourat desku v takovém rozsahu, aby bylo možné provést tuhé spojení nové a stávající části desky. Ideální je odbourat beton s ponecháním stávající výztuže, výztuž doplnit, provázat a vše probetonovat. Pokud to však nebude možné, musí se část desky odstranit včetně výztuže. Pomocí vlepené výztuže následně propojit ponechanou část s částí nově navrženou. Tloušťku desky je nutné přizpůsobit stávající tloušťce. Vyztužení, beton a dozdní stěny provést dle popisu u první varianty.

Dozdění šachet v úrovni nad terénem lze provést keramickými tvárnicemi, které budou doplněny typovými překlady v nadpraží otvorů. Všechny dozdní stěny propojit se stávajícím zdívkem přes kapsy, popřípadě páskami do zdiva.

7.5 TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ

Stavba je standardního typu a řídí se běžnými předpisy a pokyny výrobců jednotlivých konstrukčních materiálů. Základní podmínky:

- Základová půda pod deskou a základovými pasy musí být důkladně zhutněná, suchá nebo mírně vlhká, v žádném případě rozmočená.
- Výztuž bude mít předepsané krytí vytvořené systémovými podložkami.
- Dřevěné prvky je třeba po celou dobu ochránit proti dešti a vlhkosti a též proti nečistotám

9.2 PLÁN KONTROLY DLE MATERIÁLU KONSTRUKCE

9.2.1 Nosné základové a betonové konstrukce

Nosné základové betonové konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí. ŽB nosné konstrukce budou kontrolovány dle zatřídění konstrukce v intervalu 5/10let; kontroluje se soulad konstrukce a předpokladů statického výpočtu (statické schéma, zatížení, změny v průběhu životnosti) a stav konstrukce (trhliny, karbonatace betonu, porušení a koroze výztuže apod.).

9.2.2 Nosné zděné konstrukce

Nosné zděné konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 1996-2 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva. Zděné nosné konstrukce budou kontrolovány dle zatřídění konstrukce v intervalu 5/10let; kontroluje se soulad konstrukce a předpokladů statického výpočtu (statické schéma, zatížení, změny v průběhu životnosti) a stav konstrukce (trhliny zdiva, vydrolení malty, rozpad zdiva apod.).

9.2.3 Nosné ocelové konstrukce

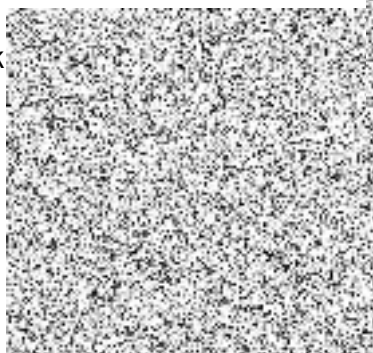
Ocelové konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 1090-2 - Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce. V rámci návrhu, výroby a montáže ocelových konstrukcí musí být tyto zařazeny do skupin dle tzv. tříd následků, kritérií použitelnosti a kritérií výrobní kategorie. Před uvedením konstrukce do provozu musí být provedena v souladu s ČSN 73 2604 tzv. výchozí prohlídka. Ocelové konstrukce budou po dobu své životnosti kontrolovány dle ČSN 73 2604 - Ocelové konstrukce - Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb. Četnost kontrol, jejich způsob a evidence je definován platnou normou, kontroly musí „navazovat“ na tzv. výchozí prohlídku konstrukce.

V Praze 08/2022

Vypracovali:

Ing. Radim Hainc

a zodpovědný projek



Ing. Karel Mikes, Ph.D.

utorizovaný inženýr pro obory statika a
dynamika staveb a pozemní stavby.

Změnový list stavby

Název stavby: Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín	SO a IO ve změně	Číslo změny stavby:
Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024 Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186	MVK	7

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:	Paré č.	Příjemce
Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS, Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4	1	Objednatel
Soupis prací - počet listů A4	1	Zhotovitel
Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění, dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo samostatně]	0	Technický dozor
	4	Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

Na základě technologického doporučení dodavatele SDK konstrukcí, jako podkladu k obkladu teraco, bylo dohodnuto, že budou tyto podkonstrukce zesíleny, budou použity pevnější SDK desky a tím bude dosažena bezpečná stabilita těchto stěn. Tyto SDK desky pod teraco budou použity ve všech rekonstruovaných sociálkách.

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 4 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: **ŽÁDNÝ**

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
1 182 857,65 Kč	-182 535,89 Kč	212 508,51 Kč	29 972,62 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor		datum	podpis
Technický dozor		datum	podpis
Ředitelka MVK Vsetín		datum	podpis
Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.			
Objednatel		datum	podpis
Objednatel		datum	podpis
Zhotovitel		datum	podpis
Změna během výstavby (ZBV) - krycí list			Číslo paré:

Změnový list č.

Objekt:

MVK

Název:

SDK předstěny pod obklady z teraca

Popis změny:

Na základě technologického doporučení dodavatele SDK konstrukci, jako podkladu k obkladu teraco, bylo dohodnuto, že budou tyto podkonstrukce zesíleny, budou použity pevnější SDK desky a tím bude dosažena bezpečná stabilita těchto stěn. Tyto SDK desky pod teraco budou použity ve všech rekonstruovaných sociálkách.

dle SOD

Méně práce

Vícepráce

1 182 857,65

-182 535,89

212 508,51

PČ	PČ dle SOD	položka dle	Kód	Popis	MJ	Množství dle SOD	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
				SO-02 Architektonicko stavební řešení				1 182 857,65
			HSV	Práce a dodávky HSV				
1	74	SOD	763121467	Stěna předšazená ze sádrokartonových desek s nosnou konstrukcí z ocelových profilů CW, UW dvojité opláštěná deskami protipožárními impregnovanými DFH2 tl. 2 x 12,5 mm s izolací, EI 45, stěna tl. 125 mm, profil 100	m2	116,832	1 504,40	175 762,06
				předstěna instalační				
				skladba St02				
				1.PP				
				(0,882+0,93)*1,2		2,174		
				1.NP				
				(2,5+2,5)*1,5		7,500		
				4,201*3		12,603		
				2.NP				
				(0,95+0,973+1,64)*1,2		4,276		
				(2,5+2,5)*1,54		7,700		
				0,9*2,7		2,430		
				4,3*3		12,900		
				3.NP				
				(0,757+1,634)*1,2		2,869		
				(2,5+2,5)*1,54		7,700		
				(4,3+0,43*2)*3		15,480		
				4.NP				
				(2,5+2,5)*1,54		7,700		
				4,3*3		12,900		
				5.NP				
				(2,5+2,5)*1,54		7,700		
				4,3*3		12,900		
				Součet		116,832		
2	67	SOD	763111462	Příčka ze sádrokartonových desek s nosnou konstrukcí z jednoduchých ocelových profilů UW, CW dvojité opláštěná deskami akustickými tl. 2 x 12,5 mm s izolací, EI 90, příčka tl. 150 mm, profil 100, Rw do 61 dB	m2	564,136	1 785,20	1 007 095,59
				skladba St01				
				1.PP				
				1,5*2,31		3,465		
				2.NP				
				(3,675+4,15+6,66+0,72)*3		45,615		
				(16,546+17,541+11,5+12,563+4,153+4,994*3+1,6*2+2,2*4+1,368+0,913)*3		274,698		

[illegible][illegible]

				odečet otvorů jednotlivě větších než 2 m2				
				-1,2*2,1		-2,520		
				-1,598*2,5		-3,995		
				-3,49*2,5		-8,725		
				-1,5*2,08*3		-9,360		
				-1,2*2,7		-3,240		
				Mezisoučet		295,938		
				3.NP				
				(4,206+2,374+2,092+4,298)*3		38,910		
				(6,696+0,75+1,537+6,2+6,676+2,514+2,36*2+2*2+10+4,144+11,5+4,98*2)*3		206,091		
				odečet otvorů jednotlivě větších než 2 m2				
				-1,2*2,1		-2,520		
				-1,5*2,5		-3,750		
				-3,041*2,55		-7,755		
				-1,5*2,08*3		-9,360		
				Mezisoučet		221,616		
				4.NP				
				(6,66+2,09)*3		26,250		
				odečet otvorů jednotlivě větších než 2 m2				
				-1,5*2,08*2		-6,240		
				Mezisoučet		20,010		
				5.NP				
				4.NP				
				(1,495+6,66+2,035)*3,22		32,812		
				odečet otvorů jednotlivě větších než 2 m2				
				-1,5*2,08*2		-6,240		
				Mezisoučet		26,572		
				Součet		564,136		
3		RTS	347034222	Stěna předšazená ze sádkartonových desek s nosnou konstrukcí z ocelových profilů CW, UW dvojité opláštěná deskami protipožárními impregnovanými Rigidabil DFH2 tl. 2 x 12,5 mm s izolací, EI 45, stěna tl. 125 mm, profil 100	m2	0,000		0,00
				předstěna instalační				
				skladba SI02				
				1.PP				
				M 066				
				0,882*1,2				
				0,882*0,125				
				M 067				
				0,930*1,2				
				0,930*0,125				
				1.NP				
				M 156				
				2,67*1,5				
				2,67*0,125				
				M 157				
				(1,775+2,426)*2,7				
				2,705*1,5				
				2,705*0,125				
				2.NP				
				M 264				
				0,973*1,2				
				0,973*0,125				
				0,9*2,70				
				M 265				
				1,640*1,2				
				M 267				
				2,674*1,540				
				2,674*0,125				
				M 268				
				(1,960+2,300)*2,69				
				2,70*1,540				
				2,70*0,125				
				3.NP				
				M 354				
				2,688*1,540				
				2,688*0,125				
				M 355				
				1,634*1,2				
				1,634*0,125				

[illegible][illegible]

Změnový list stavby

Název stavby: **Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín**

SO a IO ve změně

Číslo změny stavby:

Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024

Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186

MVK

8

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:

Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS,
Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4

1

Soupis prací - počet listů A4

1

Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění,
dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo
samostatně]

0

Paré č.

Příjemce

1

Objednatel

2

Zhotovitel

3

Technický dozor

4

Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

Po demontáži vzduchotechnického potrubí včetně stávajícího ventilátoru VZT bylo zjištěno, že stávající ventilátor je nevyhovující s ohledem na výkon a životnost, tzn. že bude nahrazen novým, který navrhl projektant VZT. Dále dojde k optimalizaci navazujícího VZT potrubí, aby byl celý systém funkční a vyhovující. Jedná se o ventilátor nacházející se na konci ventilačního potrubí na střeše objektu.

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 6 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: **ŽÁDNÝ**

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
0,00 Kč	0,00 Kč	122 838,30 Kč	122 838,30 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor

datum

podpis

Technický dozor

datum

podpis

Ředitelka MVK Vsetín

datum

podpis

Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.

Objednatel

datum

podpis

Objednatel

datum

podpis

Zhotovitel

datum

podpis

Změna během výstavby (ZBV) - krycí list

Číslo paré:

Rozdílový výkaz výměr

Změnový list č.

ZL 08

Stavba:

Stavební úpravy Masarykovy knihovny a turistického informačního centra Vsetín

Objekt:

MVK

Vysvětlivky

JC dle SoD

nová JC

Název:

Potrubí VZT a ventilátor

Popis změny:

Po demontáži vzduchotechnického potrubí včetně stávajícího ventilátoru VZT bylo zjištěno, že stávající ventilátor je nevyhovující s ohledem na výkon a životnost, tzn. že bude nahrazen novým, který navrhl projektant VZT. Dále dojde k optimalizaci navazujícího VZT potrubí, aby byl celý systém funkční a vyhovující. Jedná se o ventilátor nacházející se na konci ventilačního potrubí na střeše objektu.

dle SOD

Méněpráce

Vícepráce

0,00

0,00

122 838,30

PČ	PČ dle SOD	položka dle	Kód	Popis	MJ	Množství dle SOD	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
		SO-07 - VZT						0,00
1		RTS	728111815	Demontáž potrubí plechového čtyřhranného do 0,22 m2	ks	0,000		0,00
2		RTS	728312822	Demontáž tlumiče střešního ventilátoru	ks	0,000		0,00
3		RTS	728611814	Demontáž ventilátoru radiálního nízkotlakého potrubního 0,13 m2	ks	0,000		0,00
4		RTS	728111114	Montáž potrubí plechového čtyřhranného do 0,13 m2	ks	0,000		0,00
5		RTS	728611115	Montáž ventilátoru radiálního nízkotlakého potrubního do 0,22 m2	ks	0,000		0,00
6		RTS	728312152	Montáž tlumiče střešního ventilátoru	ks	0,000		0,00
7		RTS	891395321	Montáž zpětných klapek	ks	0,000		0,00
8		RTS	728314512	Montáž adaptéru	ks	0,000		0,00
9		RTS	4298201024	Trouba rovná 4hranná do 300 x 400 mm,	ks	0,000		0,00
10		VLASTNÍ		Ventilátor DVC/DVCI-P 450, 230V	ks	0,000		0,00
11		VLASTNÍ		Tlumicí nástavec kulisový, pro ventilátory DVS/DHS/DVC/DVN, SSD 450/499/500	ks	0,000		0,00
12		VLASTNÍ		Zpětná klapka VKS 355-500	ks	0,000		0,00
13		VLASTNÍ		Adaptér ASK 450/499/500	ks	0,000		0,00

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00
ks	0,000		0,00

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			122 838,30
m	11,000	271,20	2 983,20
ks	1,000	274,27	274,27
ks	1,000	1 265,47	1 265,47
m	14,500	367,20	5 324,40
ks	1,000	3 782,27	3 782,27
ks	1,000	655,87	655,87
ks	1,000	4 286,27	4 286,27
ks	1,000	259,07	259,07
m	14,500	1 814,24	26 306,48
ks	1,000	65 538,00	65 538,00
ks	1,000	6 839,00	6 839,00
ks	1,000	2 336,00	2 336,00
ks	1,000	2 988,00	2 988,00

Poznámka: vlastní položky jsou podloženy aktuálními cenami na trhu viz příloha

Porovnání jednotkových cen na trhu
ke dni 28.8.2024

PČ dle ZL	NÁZEV	FIRMA				PRŮMĚRNÁ CENA NA	Cena MTS
		Systemair	VENTILÁTORY NET	DOBRÁ KLÍMA	ZIKOM		
		JC bez DPH	JC bez DPH	JC bez DPH	JC bez DPH		
10	Ventilátor DVC/DVCI-P 450, 230V	76 657,00 Kč	101 789,00 Kč	80 269,42 Kč		86 238,47 Kč	65 538,00
11	Tlumicí nástavec kulisový, pro ventilátory DVS/DHS/DVC/DVN, SSD 450/499/500	7 487,00 Kč	7 329,00 Kč		5 502,00 Kč	6 772,67 Kč	6 839,00
12	Zpětná klapka VKS 355-500	2 557,00 Kč	2 630,00 Kč		2 082,00 Kč	2 423,00 Kč	2 336,00
13	Adaptér ASK 450/499/500	3 271,00 Kč	2 937,00 Kč			3 104,00 Kč	2 988,00

Systemair



DVC Střešní ventilátory

Střešní ventilátor s EC motorem

- DVC/DVCI-S včetně potenciometru na svorkovnici ventilátoru
- DVC/DVCI-P včetně integrovaného regulátoru tlaku
- Provedení DVCI s 50mm hlukové a tepelné izolace z minerální vlny
- Vertikální výtlak vzduchu
- Široká řada příslušenství

Průměr oběžného kola
σ

190	225	315	355	400	450	500	560	630
					710			

Izolované ☒

Napětí ☒ 230 ☐ 400

Tlakově
kontrolovatelný ☐

DVCI 450-SK #79270
Frekvence: 50/60 Hz

75.657,00 Kč bez DPH

<https://www.systemair.com/cs-cz/vyrobky/ventilatory/stresni-ventilatory/dv/dvc?sku=79270>



SSD

Tlumicí nástavec kulisový, pro ventilátory
DVS/DHS/DVC/DVN

SSD 450/499/500

SSD 450/499/500 #9563

7.487,00 Kč bez DPH

Kontakt na obchodní oddělení

<https://www.systemair.com/cs-cz/vyrobky/ventilatory/prislusenstvi/mechanicke-prislusenstvi/tlumice-hluku/stresni-tlumice-hluku/ssd?sku=9563>



VKS

Zpětné klapky pro střešní ventilátory
DVS/DHS/DVC/DVN

Velikost

190/225	310/311
355-500	560/630
800/900	710

VKS 355-500 #9544

2.557,00 Kč bez DPH

<https://www.systemair.com/cs-cz/vyrobky/ventilatory/prislusenstvi/mechanicke-prislusenstvi/klapky/vks?sku=9544>



ASK

Adaptér pro střešní nástavec SSD

ASK 450/499/500

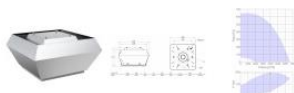
ASK 450/499/500 #300907

3.271,00 Kč bez DPH

Kontakt na obchodní oddělení

<https://www.systemair.com/cs-cz/vyrobky/ventilatory/prislusenstvi/mechanicke-prislusenstvi/montazni-prislusenstvi/pripojovaci-kusy/ask?sku=300907>

VENTILÁTORY NET



> Ventilátory > Střešní ventilátory > DVCi / DVCi-P
SA93381

-14%

DVCi 450-P střešní radiální ventilátor

119 751 Kč

Cena s DPH:

101 789 Kč

4-6 TÝDNŮ

PŘÍSLUŠENSTVÍ

Vyberte položky pro přidání do košíku nebo přidat vše

FDS

Δ

https://www.ventilatory.net/dvci-450-p.html?srltid=AfmBOoqiXSkOpJQ_KwHd9B79YPobQC6ATBujDJMuqHakaPGSDR-6WSbi



> Potrubní elementy > Příslušenství - střešní ventilátory > Podstavce / Nástě
SA9563

-14%

SSD 450/499/500 izolovaný střešní tlumicí nástavec

8 622 Kč

Cena s DPH:

7 329 Kč

1-2 TÝDNY

<https://www.ventilatory.net/ssd-450-499-500.html>



> Potrubní elementy > Příslušenství - střešní ventilátory > Klapky
SA9544

-15%

VKS 355-500 zpětná klapka

3 094 Kč

Cena s DPH:

2 630 Kč

1-2 TÝDNY

Zpětná klapka VKS 355-500 je vyrobena z pozinkovaného oc vhodná pro střešní ventilátory DVS / DHS, DVSI, DVN. Montáž

https://www.ventilatory.net/vks-355-500.html?srltid=AfmBOoq9SiOMi7X7L0FJ6OcxtGUxNH5nTnocdUATMdcZm8559jfB_Vwy



> Potrubní elementy > Příslušenství - střešní ventilátory > Přechodové prvky
SA300907

-15%

ASK 450/499/500 přechodový adaptér

3 456 Kč

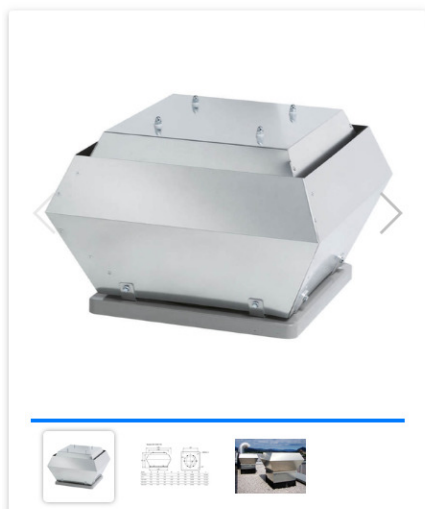
Cena s DPH:

2 937 Kč

DO TÝDNE

<https://www.ventilatory.net/ask-450-499-500.html?srltid=AfmBOoqcOcyodbOyiruTGMqKSscNU71VWflanHYIfuvT7xHiZkj3WkgW>

DOBRÁ KLÍMA



Systemair DVC 450-P střešní ventilátor s EC motorem

Výrobce: Systemair

Střešní ventilátor DVC 450-P využívá **technologie EC motorů**, které zahrnují externí rotor s integrovanou regulací konstantního tlaku.

Střešní ventilátor DVC 450-P má **oběžné kolo** vyrobené z polypropylenu PP s dozadu zahnutými lopatkami.

Skříň ventilátoru je vyrobená z hliníku a **základová deska** z pozinkovaného ocelového plechu, který je povrchově upravený práškovou barvou.

Otáčky střešního ventilátoru DVC 450-P jsou regulované **integrováním regulátorem konstantního tlaku** v závislosti na zátěži - změně tlaku v potrubním systému.

Díky **dvěma vestavěným potenciometrům** lze nastavit požadovanou hodnotu tlaku (den/noc), i s možností externího nastavení přes přídavný kontakt.

Motor je uložený na účinných **tlumičích vibrací**.

Typy střešních ventilátorů **Systemair DVC**:

- DVC-S Standardní verze
- DVC-P Verze s vestavěnou tlakovou regulací
- DVC-POC Verze s vestavěnou tlakovou regulací s kompenzací podle venkovní teploty

Sdílet:

Vytisknout

Mám otázku

97 126,00 Kč

80 269,42 Kč (bez DPH)

DO KOŠÍKU

<https://www.dobraklima.cz/systemair-dvc-450-p-stresni-ventilator-s-ec-motorem?srltid=AfmBOoquE4E8H40Bpa-cdwpzH5pKDfpoOfMxtSa5t7TcDDsqgm8DSxPH>

ZIKOM

SSD 450/499/500

- Tlumicí nástavec, kulisový - SSD
- Izolace 20mm
- Kulisové tlumiče hluku
- Instalace s límcem pro zabudování do střechy

6.657 Kč vč. DPH

5.502 Kč bez DPH



<https://www.zikom.cz/nabidka-produktu/394/217/vzduchotechnika/ventilatory/stresni-ventilatory/prislusenstvi-pro-stresni-ventilatory-systemair-dvs/tlumici-nastavec-stresnich-ventilatoru-systemair-ssd/ssd-450-499-500-detail?srsltid=AfmBOor4oti-HMXQyslCKx7DL8LhGS1nX7QU5efImWNOBssv9o4D314U>

VKS 355-500

- Klapka zpětná VKS
- Instalace na přírubu

2.519 Kč vč. DPH

2.082 Kč bez DPH



https://www.zikom.cz/nabidka-produktu/382/214/vzduchotechnika/ventilatory/stresni-ventilatory/prislusenstvi-pro-stresni-ventilatory-systemair-dvs/zpetne-klapky-systemair-vks/vks-355-500-detail?srsltid=AfmBOoqVXumGd6OVWwelbl9_YWvKGB-t1nGlQwk3MzEmeP6AgbPIXWLU

Změnový list stavby

Název stavby: **Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín**

SO a IO ve změně

Číslo změny stavby:

Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024

Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186

MVK

9

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:

Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS,
Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4

1

Soupis prací - počet listů A4

1

Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění,
dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo
samostatně]

0

Paré č.

Příjemce

1

Objednatel

2

Zhotovitel

3

Technický dozor

4

Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

U výměny zasklení prvku O6-O10 v místnostech č.252, 453, 406, 552 nelze dosáhnout $U_g < 1,0 \text{ W}/(\text{m}^2 \cdot \text{K})$, ale pouze $U_g = 1,0 \text{ W}/(\text{m}^2 \cdot \text{K})$, z tohoto důvodu byla položka č. 230 "Zasklívání oken a dveří deskami plochými plnými dvojsklem na zasklívací lišty, distanční rámeček tl. 16 mm hliníkový, tl. skel 6+6 mm" přeceněna.

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 6 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: ŽÁDNÝ

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
166 317,56 Kč	-166 317,56 Kč	161 265,23 Kč	-5 052,33 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor

datum

podpis

Technický dozor

datum

podpis

Ředitelka MVK Vsetín

datum

podpis

Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.

Objednatel

datum

podpis

Objednatel

datum

podpis

Zhotovitel

datum

podpis

Změna během výstavby (ZBV) - krycí list

Číslo paré:

Rozdílový výkaz výměr

Změnový list č.

ZL 09

Stavba:

Stavební úpravy Masarykovy knihovny a turistického informačního centra Vsetín

Objekt:

MVK

Název:

Zasklení

Popis změny:

U výměny zasklení prvku O6-O10 v místnostech č.252, 453, 406, 552 nelze dosáhnout $U_g < 1,0 \text{ W/(m}^2\text{.K)}$, ale pouze $U_g = 1,0 \text{ W/(m}^2\text{.K)}$, z tohoto důvodu byla položka č. 230 "Zasklívání oken a dveří deskami plochými plnými dvojsklem na zasklívací lišty, distanční rámeček tl. 16 mm hliníkový, tl. skel 6+6 mm" přeceněna.

Vysvětlivky

JC dle SoD

nová JC

dle SOD

Méněpráce

Vícepráce

166 317,56

-166 317,56

161 265,23

PČ	PČ dle SOD	položka dle	Kód	Popis	MJ	Množství dle SOD	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
				SO 02 - Architektonicko-stavební řešení				166 317,56
1	230	SOD	787616362	Zasklívání oken a dveří deskami plochými plnými dvojsklem na zasklívací lišty, distanční rámeček tl. 16 mm hliníkový, tl. skel 6+6 mm, <i>$U_g < 1,0 \text{ W/(m}^2\text{.K)}$</i>	m2	48,306	3 443,00	166 317,56
2	230	SOD	787616362	Zasklívání oken a dveří deskami plochými plnými dvojsklem na zasklívací lišty, distanční rámeček tl. 16 mm hliníkový, tl. skel 6+6 mm, <i>$U_g = 1,0 \text{ W/(m}^2\text{.K)}$</i>	m2	0,000		0,00

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			-166 317,56
m2	-48,306	3 443,00	-166 317,56
m2			0,00

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			161 265,23
m2	0,000		0,00
m2	48,306	3 338,41	161 265,23

Investor:	Město Vsetín
Projekt:	Stavební úpravy Masarykovy knihovny Vsetín a TIC
Umístění:	Vsetín
Dokument:	<u>Rekapitulace ZL</u>
Generální dodavatel:	Metrostav DIZ s.r.o
Datum:	

TIC		205 656,18 - 104 670,84 100 985,34				
Číslo IOZ	Název změnového listu	Datum vydání	Datum provedení změny	Vícepráce	Méněpráce	Celkem
ZL 001	SDK Teraco TIC			117 087,88	- 104 670,84	12 417,04
ZL 002	Akustická vložka			88 568,30		88 568,30

Změnový list stavby

Název stavby: **Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín**

SO a IO ve změně

Číslo změny stavby:

Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024

Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186

TIC

1

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:

Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS,
Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4

1

Soupis prací - počet listů A4

1

Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění,
dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo
samostatně]

0

Paré č.

Příjemce

1

Objednatel

2

Zhotovitel

3

Technický dozor

4

Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

Na základě technologického doporučení dodavatele SDK konstrukcí, jako podkladu k obkladu teraco, bylo dohodnuto, že budou tyto podkonstrukce zesíleny, budou použity pevnější SDK desky a tím bude dosažena bezpečná stabilita těchto stěn. Tyto SDK desky pod teraco budou použity ve všech rekonstruovaných sociálkách.

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 4 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: **ŽÁDNÝ**

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
220 504,90 Kč	-104 670,84 Kč	117 087,88 Kč	12 417,04 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor

datum

podpis

Technický dozor

datum

podpis

Ředitelka MVK Vsetín

datum

podpis

Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.

Objednatel

datum

podpis

Objednatel

datum

podpis

Zhotovitel

datum

podpis

Změna během výstavby (ZBV) - krycí list

Číslo paré:

Změnový list č.

ZL 01

Popis změny:

Na základě technologického doporučení dodavatele SDK konstrukcí, jako podkladu k obkladu teraco, bylo dohodnuto, že budou tyto podkonstrukce zesíleny, budou použity pevnější SDK desky a tím bude dosažena bezpečná stabilita těchto stěn. Tyto SDK desky pod teraco budou použity ve všech rekonstruovaných sociálkách.

die SOD

Méněpráce

Vysvětlivky

JC dle SoD

nová JC

220 504,90

-104 670,84

117 087,88

[illegible]

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			48 966,59
m2			0,00
m2			0,00
m2	23,959	2 043,80	48 966,59
	8,993		
	2,746		
	0,286		
	1,080		
	0,113		
	10,742		
	23,959		
m2	25,512	2 670,20	68 121,29
	8,993		
	-2,050		
	11,984		
	1,944		
	4,641		
	25,512		

Změnový list stavby

Název stavby: **Stavební úpravy MVK a TIC Vsetín**

SO a IO ve změně

Číslo změny stavby:

Číslo smlouvy o dílo (SoD) objednatele: 0172/2024

Číslo smlouvy o dílo (SoD) zhotovitele: DZ 24015186

TIC

2

Objednatel: **Město Vsetín**

Zhotovitel: **Metrostav DIZ s.r.o., Koželužská 2450/4, Libeň, 180 00 Praha 8**

Obsah:

Zápis o projednání ocenění soupisu prací a ceny SO/PS,
Rozpis ocenění změn položek - počet listů A4

1

Soupis prací - počet listů A4

1

Další doklady nezbytné pro popis, řádné zdůvodnění,
dokladování a ocenění změn - počet listů A4 [doloženo
samostatně]

0

Paré č.

Příjemce

1

Objednatel

2

Zhotovitel

3

Technický dozor

4

Autorský dozor

Popis a zdůvodnění změny:

Na základě akustické studie je nutné doplnit akustickou vložku tl. 40 mm.
Je to nutné pro zlepšení akustické pohody v protoru informačního centra.

Tato změna je zařazena dle Zákona o zadávání veřejných zakázek dle odst. 4 § 222, zák. č. 134/2016 Sb.

Dopad do termínu dokončení stavby: **ŽÁDNÝ**

Údaje v Kč bez DPH:

Původní cena z SoD	Cena navrhovaných Méněprací	Cena navrhovaných Víceprací	Cena navrhovaných změn celkem (MNP+VCP)
0,00 Kč	0,00 Kč	88 568,30 Kč	88 568,30 Kč

Podpis vyjadřuje souhlas se změnou a jejím provedením:

Autorský dozor

datum

podpis

Technický dozor

datum

podpis

Ředitelka MVK Vsetín

datum

podpis

Objednatel a Zhotovitel se dohodli, že u výše uvedeného SO/IO, který je součástí výše uvedené Stavby, budou provedeny Změny, jež jsou podrobně popsány, zdůvodněny, dokladovány a oceněny v Dokumentaci změny, jejíž součástí je i tento Evidenční list změny stavby. Tento Evidenční list změny stavby byl projednánv souladu se smlouvou o dílo a organizačním řádem stavby.

Objednatel

datum

podpis

Objednatel

datum

podpis

Zhotovitel

datum

podpis

Změna během výstavby (ZBV) - krycí list

Číslo paré:

Rozdílový výkaz výměr

Změnový list č.

ZL 02

Stavba:
Objekt:

Stavební úpravy Masarykovy knihovny a turistického informačního centra Vsetín
TIC

Vysvětlivky

JC dle SoD	nová JC
------------	---------

Název:

Akustická vložka

Popis změny:

Na základě akustické studie je nutné doplnit akustickou vložku tl. 40 mm.
Je to nutné pro zlepšení akustické pohody v protoru informačního centra.

dle SOD

0,00

Měněpráce

0,00

Vícepráce

88 568,30

PČ	PČ dle SOD	položka dle	Kód	Popis	MJ	Množství dle SOD	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
				SO-02 Architektonicko stavební řešení				0,00
1		RTS	631 509213.R	Deska akustická ISOVER AKUSTIK SSP2 tl. 40 mm, černý kašír	m2			0,00
2		RTS	713 11-1125 B00	Montáž akustických tepelný izolace stropů rovných spodem , lepením	m2			0,00

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			0,00
m2		245,20	0,00
m2		198,40	0,00

MJ	Množství změna	J.cena [CZK]	Cena celkem [CZK]
			88 568,30
m2	208,120	245,20	51 031,02
m2	189,200	198,40	37 537,28