

DODATEK Č. 2 KE SMLouvĚ O DÍLO

uzavřené dle ustanovení § 2586 a násl. zák. č. 89/2012 Sb., občanský zákoník, mezi těmito smluvními stranami

MOZIS s.r.o.,

se sídlem Praha 3, Vinohrady, Slezská 856/74, PSČ 13000
zapsaná v OR vedeném MS v Praze v oddíle C, vložce č. 154512
IČO: 289 40 083
DIČ: CZ28940083
(dále též jen „zhotovitel“)
zastoupen: Pavlínou Trčkovou, jednatelem

a

Česká republika – Úřad pro ochranu osobních údajů

se sídlem Pplk. Sochora 27, 170 00 Praha 7
IČO: 708 37 627
(dále též jen „objednatel“)
zastoupen: JUDr. Ivana Janů, předsedkyně Úřadu

I.

Předmět dodatku

1. Smluvní strany se dohodly, že v souladu s ustanovením čl. X bodu 1. Smlouvy o dílo – Propojení místností č. 103 a 104 2. NP v objektu Pplk. Sochora 27, 170 00 Praha 7 ze dne 9. 5. 2017 uzavírají tento Dodatek č. 2, kterým se výše uvedená Smlouva mění a doplňuje způsobem a v rozsahu uvedeným v čl. II. tohoto dodatku.

II.

Změna smlouvy

Obě smluvní strany se dohodly na změně Smlouvy o dílo uzavřené dne 9. 5. 2017 a to následovně:

1. Doplňuje se čl. **IV. Cena a platební podmínky bod 1. odstavec (b)** následovně: Smluvní strany se tímto dodatkem dohodly, že z důvodu zjištění skrytých překážek při provádění díla – nutnost zesílení stávajícího překladu jednoho pilíře, který zůstává po vybourání otvoru pro posuvnou stěnu v místnosti č. 104 a změně v projektové dokumentaci k provedení díla, zaplatí objednatel zhotoviteli materiál, práce a výkony (vícepráce) nad rámec díla podepsaného ve smlouvě o dílo.

Nedílnou součástí tohoto dodatku je příloha č. 1 - upravená projektová dokumentace, příloha č. 2 – statický posudek a příloha č. 3 - položkový rozpočet materiálu, prací a výkonů na rámec smlouvy o dílo.

Celková cena bez DPH nad rámec tedy představuje částku 31 945,93,- Kč

DPH ve výši 21% tedy představuje částku 6 708,65,-Kč

Celková cena nad rámec smlouvy o dílo tedy představuje částku 38 654,58,-Kč včetně DPH (slovy: třicetosmtisícšestsetpadesátčtyři korun českých a padesátosm haléřů)

Ostatní ustanovení tohoto článku zůstávají beze změny.

2. Mění se čl. **III. Termín a místo plnění** následovně:

Smluvní strany se dohodly, že v návaznosti na bod 1. tohoto článku, dochází ke změně termínu dokončení díla takto: **Termín dokončení montážních prací a předání díla je do 31. 10. 2017.**

Ostatní ustanovení tohoto článku zůstávají beze změny.

III.

Závěrečná ustanovení

1. Tento dodatek ke smlouvě nabývá platnosti a účinnosti dnem jeho podpisu smluvními stranami.
2. Ostatní ujednání smlouvy v dodatku neupravené zůstávají v platnosti.
3. Obě smluvní strany prohlašují, že si tento dodatek před jeho podpisem přečetly, s jeho obsahem souhlasí a že byl uzavřen po vzájemném projednání podle jejich pravé a svobodné vůle, vážně a srozumitelně, nikoliv v tísní za nápadně nevýhodných podmínek, což stvrzují svými podpisy.
4. Tento dodatek je vyhotoven ve dvou stejnopisech, každý s platností originálu. Každá smluvní strana obdrží po jednom vyhotovení.

V Praze dne: 15.9.2017

V Praze dne: 26.9.2017

Za zhotovitele:

Za objednatele:

.....
Pavčina Trčková
jednatelka

.....
JUDr. Ivana Janů
předsedkyně Úřadu

STATICKÝ POSUDEK

Dokumentace pro stavební povolení

Dodatek.

AKCE: Stavební úpravy objektu č.p. 25 a 27,
ul. pplk. Sochora, Praha 7

Nový otvor v nosné stěna v 2.NP.

Místo stavby:	pplk. Sochora 25 a 27, 170 00 Praha 7 k.ú. Holešovice
Objednatel:	Ing.Arch. Jaroslav Daďa Ateliér DAĎA
Stupeň dokumentace:	DSP
Část:	STATIKA
Vypracoval:	Doc.Dr.Ing. Luboš Podolka Stasapo s.r.o., Volšovská 929, 190 14 Praha 9
Datum:	září '17
Zakázkové číslo:	248/2016

1. ÚVOD:	5
1.1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE:	5
2. POPIS A ŘEŠENÍ STAVEBNÍCH ÚPRAV:	5
3. POSOUZENÍ STROPNÍHO TRÁMU – LEHKÁ PŘÍČKA:	6
4. Postup při provádění překladu	9
5. Posouzení zděných pilířů	9
6. Úprava uložení podélného průvlaku :	10
7. Závěr :	12

ÚVOD:

Obsahem předkládané dokumentace je statický posudek stavebních úprav v objektu Úřadu pro ochranu osobních údajů v Praha 7 v rozsahu dokumentace pro stavební povolení. Dokumentace je určena výhradně pro získání stavebního povolení. Nemá charakter dokumentace pro výběr zhotovitele ani realizační dokumentace ve smyslu prováděcí vyhlášky č. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb.

IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE:

Název stavby	Nový otvor v nosné stěna v 2.NP
Místo stavby	Pplk. Sochora 27, 170 00 Praha 7, k.ú. Holešovice
Objednatel	Atelier DAĎA

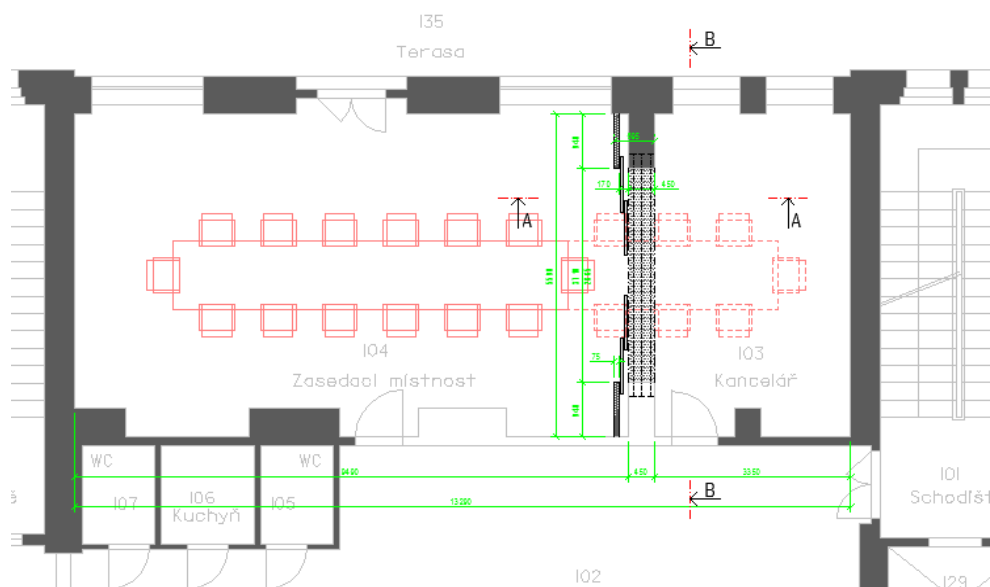
POPIS A ŘEŠENÍ STAVEBNÍCH ÚPRAV:

Předmětem statického posudku jsou dispoziční úpravy spočívající v propojení dvou sousedních místností, čímž vznikne nová zasedací místnost.

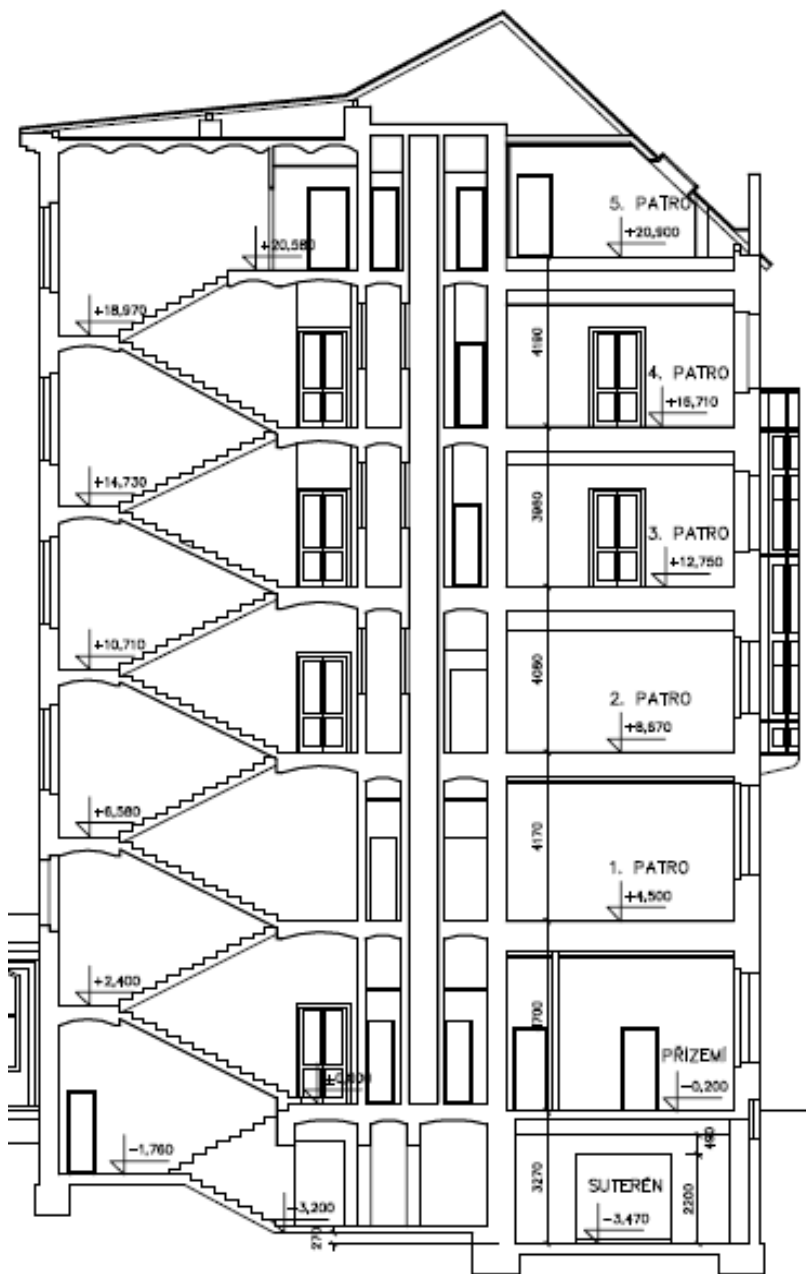
Nově se v 2.NP provede výměna pomocí ocelových nosníků. Stěna má tloušťku 450 mm je z plných pálených cihel. Nový otvor má světlost 3710 mm a výšku 3000 mm. Nad otvorem zůstane nadpraží 560 mm. Pod stranách otvorů zůstanou pilíře délky 940 mm, na které se uloží ocelové překlady na délku 250 mm. Překlady musí být uloženy do maltového lože výšky min 10 mm.

Řešený objekt má celkově 5 nadzemních podlaží, půdu a jedno podzemní podlaží.

Z konstrukčního hlediska se jedná o typický trojtrakt, kde střední trakt plní funkci chodby. Stropy dřevěné popřípadě betonové trámečkové a jsou pnuty v příčném směru. Před zahájením prací by měl být tento předpoklad potvrzen sondou nebo vyhledáním původní stavební dokumentace v archivu. Příčka byla během let aktivována, do výpočtu je uvažovaná zatěžovací šířka z každé strany stěny 1000 mm. Odhadované celkové charakteristické zatížení na strop je 10 kN/m^2 , součinitel zatížení $\gamma = 1,4$ (bude převládat stálé zatížení nad proměným).



Navržený otvor v 2.NP



Řez objektem

POSOUZENÍ STROPNÍHO TRÁMU – LEHKÁ PŘÍČKA:

Překlad nad novým otvorem je zatížen celkem 3 stropními konstrukcemi, třemi stěnami tl. 0,30 m výšky 2x 3,95 m resp. 4,19 m, střechou. Klimatické zatížení od větru a sněhu jsou ve výpočtu zanedbán (rozhodující vliv má vlastní tíha konstrukce). Zatěžovací šířka stěny $b=2,0$ m.

Zatížení (char. hodnota):

strop celkem(3 patra)

$$3 \times 10,0 \times 1,0 = 30 \text{ kN/m}$$

střecha

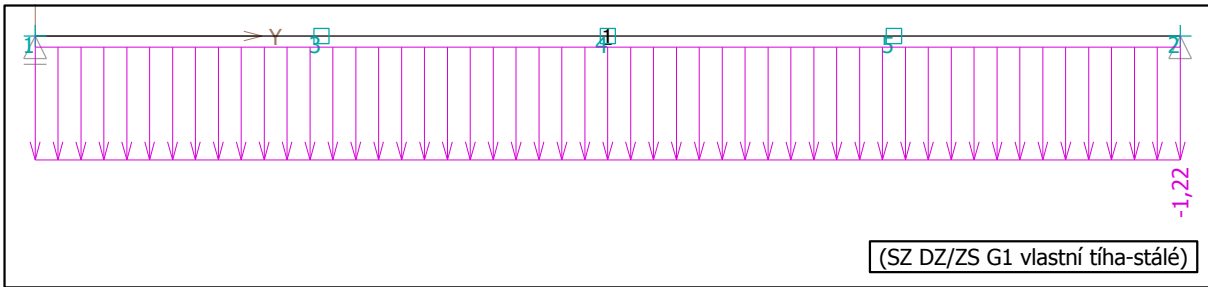
$$3,0 \times 1,0 = 3,0 \text{ kN/m}$$

zdivo nadpaží

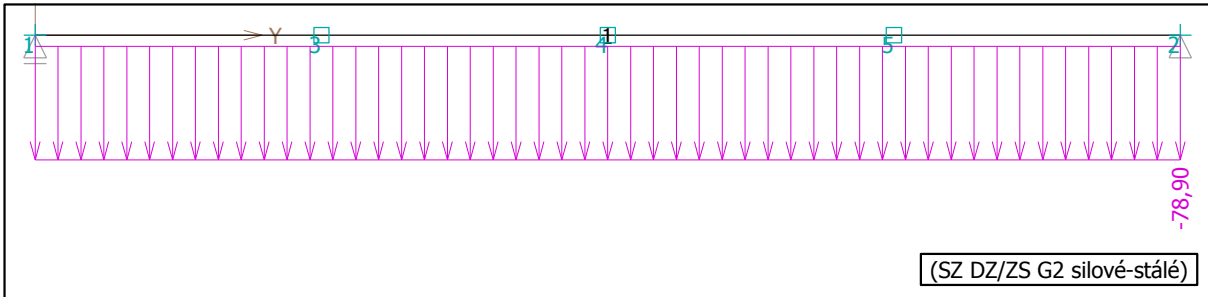
$$20 \times 0,30 \times 0,56 = 3,36 \text{ kN/m}$$

zdivo 3.NP až 5. NP

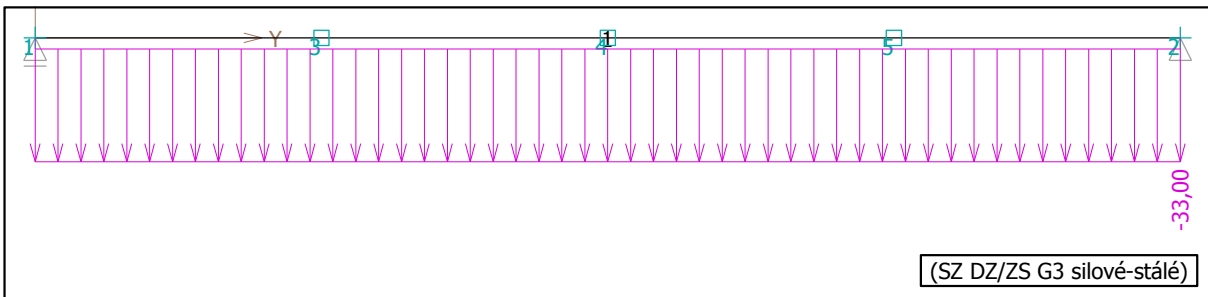
$$20 \times 0,3 \times (2 \times 3,95 + 4,19) = 72,54 \text{ kN/m}$$



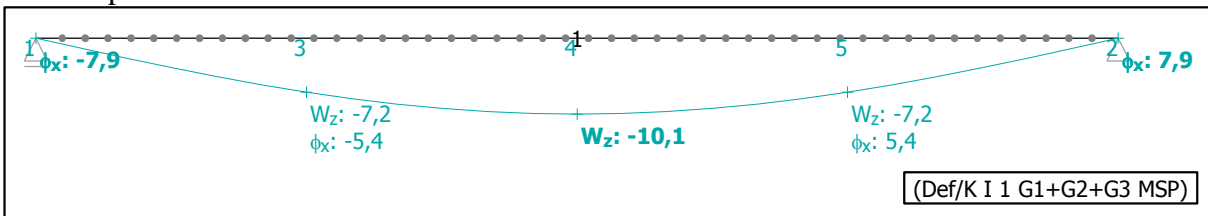
ZS1 vlastní tíha



ZS2 nadezdívka stěn

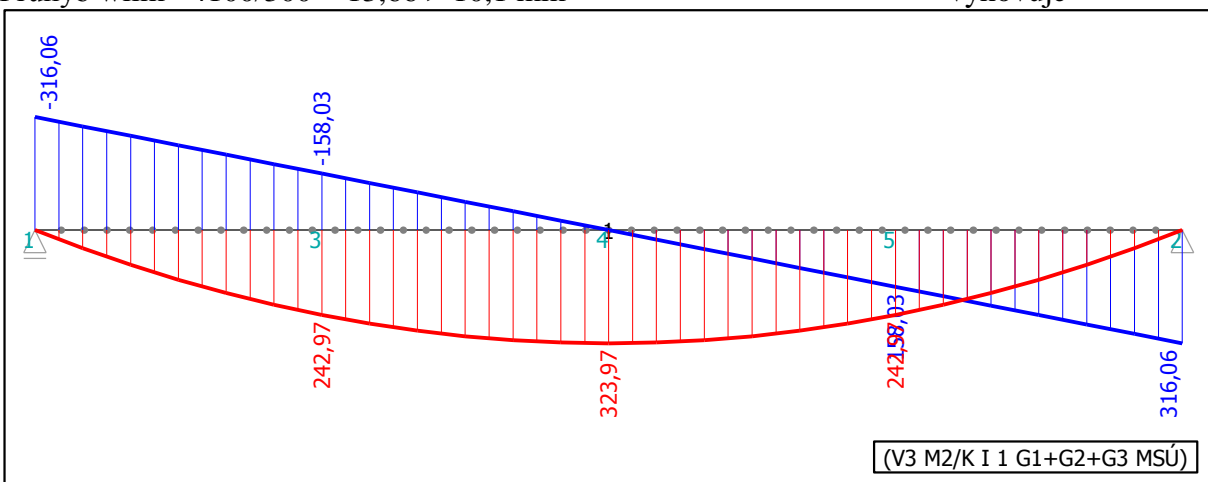


ZS3 strop



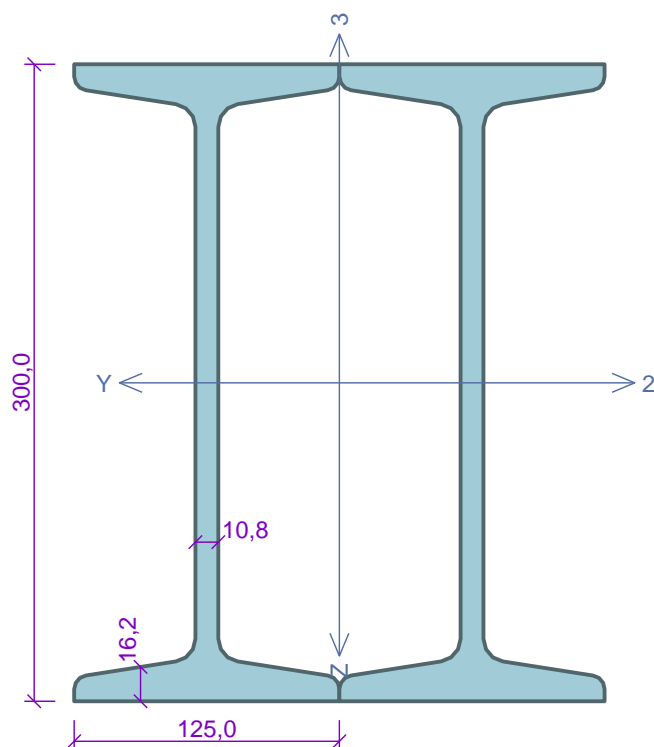
Průhyb $w_{lim} = 4100/300 = 13,66 > 10,1$ mm

Vyhovuje



Vnitřní síly

Kritický řez dílce "1" - průřez 1 (2,050m)



Norma výpočtu EN 1993-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel únosnosti průřezu $\gamma_{M0} = 1,000$

Součinitel únosnosti při posouzení stability $\gamma_{M1} = 1,000$

Součinitel únosnosti oslaběného průřezu $\gamma_{M2} = 1,250$

Průřez 2 x I(IPN) 300

Průřezová plocha: $A = 1,380E04 \text{ mm}^2$

Poloha těžiště:

$y_T = 125,0 \text{ mm}$ $z_T = 150,0 \text{ mm}$

Momenty setrvačnosti:

$I_y = 1,958E08 \text{ mm}^4$ $I_z = 6,289E07 \text{ mm}^4$

Průřezové moduly:

$W_{y,1} = -1,305E06 \text{ mm}^3$ $W_{z,1} = 5,031E05 \text{ mm}^3$

$W_{y,2} = 1,305E06 \text{ mm}^3$ $W_{z,2} = -5,031E05 \text{ mm}^3$

Moment tuhosti v prostém kroucení:

$I_k = 3,505E06 \text{ mm}^4$

Výšečový moment setrvačnosti:

$I_{\omega} = 4,547E11 \text{ mm}^6$

Plastické průřezové moduly:

$W_{pl,y} = 1,520E06 \text{ mm}^3$ $W_{pl,z} = 8,611E05 \text{ mm}^3$

Materiál: EN 10210-1 : S 235

Materiálové charakteristiky:

Modul pružnosti $E : 210000 \text{ MPa}$

Modul pružnosti ve smyku $G : 81000 \text{ MPa}$

Mez kluzu $f_y : 235,0 \text{ MPa}$

Mez pevnosti $f_u : 360,0 \text{ MPa}$

Vnitřní síly v souřadném systému průřezu

Kombinace č.1 - G1+G2+G3

$N = 0,000 \text{ kN}$

$V_z = 0,000 \text{ kN}$

$V_y = 0,000 \text{ kN}$

$T_t = 0,000 \text{ kNm}$

$T_{\omega} = 0,000 \text{ kNm}$

$M_y = 323,965 \text{ kNm}$

$M_z = 0,000 \text{ kNm}$

$B = 0,000 \text{ kNm}^2$

Parametry vzpěru

Délka dílce: 4,100 m

$L_z = 4,100 \text{ m}$

$L_y = 4,100 \text{ m}$

$L_{\omega} = 4,100 \text{ m}$

$k_z = 1,000$

$k_y = 1,000$

$k_{\omega} = 1,000$

$L_{cr,z} = 4,100 \text{ m}$

$L_{cr,y} = 4,100 \text{ m}$

$L_{cr,\omega} = 4,100 \text{ m}$

Výsledky posouzení

Výsledky pro zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G3

Třída průřezu: 1

Vnitřní síly: $N = 0,000 \text{ kN}$; $M_y = 323,965 \text{ kNm}$; $M_z = 0,000 \text{ kNm}$

Posudek nejnepříznivější kombinace prostého tahu a ohybu:

Únosnosti: $M_{y,R} = 357,131 \text{ kNm}$

$|0,000 + 0,907 + 0,000| = |0,907| < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 60,7

Průřez vyhovuje

VYHOVUJE

Překlad je navržen z 2xIPN 300 z oceli S235. Délka uložení překladů na nosné stěny je 250 mm.

Postup při provádění překladu

1. Vysekání drážka z jedné strany pro osazení jednoho ze dvou nosníků, maximální šířka drážky by neměla přesáhnou 1/2 tl. stěny.
2. Vyrovnání ložné plochy pod překlád a osazení překladu
3. Aktivace překladv dozđení mezery mezi zdivem a překladem.
4. Technická pauza pro vytvrdnutí malty
5. Postup opakujeme z druhé strany a osadíme zbylý překlád
6. Začistění překladv např. SDK podhledem nebo omítkou s rabicovým pletivem

Posouzení zděných pilířů

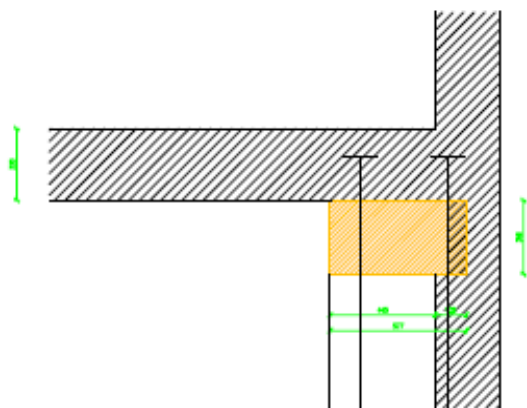
Překlád je z každé strany uložen na zděném pilíři rozměrů 1000 x 300 mm výšky 4080 mm. Pevnost cihel je odhadnuta na 8,0 MPa, malta 2,5 MPa. Reakce od uložení překladv je $R_z = 316$ kN (návrhová hodnota).

Řez 1																																						
				<h3>Materiál</h3> <p>Název: Zdivo pálené P8 - Malta obyčejná M2,5</p> <table> <tr> <td>Pevnost v tlaku</td> <td>f_k</td> <td>3,104 MPa</td> </tr> <tr> <td>Pevnost ve smyku</td> <td>f_{vko}</td> <td>0,2 MPa</td> </tr> <tr> <td>Pevnost v tahu za ohybu okolo vodorovné osy</td> <td>f_{xk1}</td> <td>0,1 MPa</td> </tr> <tr> <td>Pevnost v tahu za ohybu okolo svislé osy</td> <td>f_{xk2}</td> <td>0,2 MPa</td> </tr> <tr> <td>Dílčí součinitel materiálu</td> <td>γ_M</td> <td>2,2</td> </tr> <tr> <td>Součinitel dotvarování</td> <td>ϕ</td> <td>1</td> </tr> </table>				Pevnost v tlaku	f_k	3,104 MPa	Pevnost ve smyku	f_{vko}	0,2 MPa	Pevnost v tahu za ohybu okolo vodorovné osy	f_{xk1}	0,1 MPa	Pevnost v tahu za ohybu okolo svislé osy	f_{xk2}	0,2 MPa	Dílčí součinitel materiálu	γ_M	2,2	Součinitel dotvarování	ϕ	1													
				Pevnost v tlaku	f_k	3,104 MPa																																
Pevnost ve smyku	f_{vko}	0,2 MPa																																				
Pevnost v tahu za ohybu okolo vodorovné osy	f_{xk1}	0,1 MPa																																				
Pevnost v tahu za ohybu okolo svislé osy	f_{xk2}	0,2 MPa																																				
Dílčí součinitel materiálu	γ_M	2,2																																				
Součinitel dotvarování	ϕ	1																																				
<h3>Podepření</h3> <p>Způsob podepření: </p> <p>Typ stropu: Železobetonový Výška stěny: 4,100m Vzpěrná výška: 3,075m</p>																																						
<h3>Mezní stav únosnosti</h3> <p>Štíhlost prvku $h_{ef}/t_{ef} = 10,25 \leq 27 \Rightarrow$ Vyhovuje</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="3">č.</th> <th rowspan="3">Název</th> <th>N_{Ed}</th> <th>V_{Edz}</th> <th>V_{Edy}</th> <th>M_{Edy}</th> <th>M_{Edz}</th> <th rowspan="3">Posouzení</th> </tr> <tr> <th>N_{Rd}</th> <th>V_{Ed}</th> <th>V_{Rd}</th> <th>M_{Ed}</th> <th>M_{Rd}</th> </tr> <tr> <th>[kN]</th> <th colspan="2">[kN]</th> <th colspan="2">[kNm]</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">1</td> <td rowspan="2">Zat. případ 1</td> <td>-316,00</td> <td>0,00</td> <td>0,00</td> <td>0,00</td> <td>0,00</td> <td rowspan="2">Vyhovuje</td> </tr> <tr> <td>-372,64</td> <td>0,00</td> <td>70,91</td> <td>0,00</td> <td>-</td> </tr> </tbody> </table> <p>Mezní stav únosnosti - VYHOVUJE</p> <h3>Mezní stav použitelnosti</h3> <p>Tloušťka (nejmenší rozměr) prvku $t_{ef} = 0,300m \geq 0,100m \Rightarrow$ Vyhovuje Poměr výšky a tloušťky prvku $h/t_{ef} = 13,667 \leq 30,000 \Rightarrow$ Vyhovuje Mezní stav použitelnosti - VYHOVUJE</p>								č.	Název	N_{Ed}	V_{Edz}	V_{Edy}	M_{Edy}	M_{Edz}	Posouzení	N_{Rd}	V_{Ed}	V_{Rd}	M_{Ed}	M_{Rd}	[kN]	[kN]		[kNm]		1	Zat. případ 1	-316,00	0,00	0,00	0,00	0,00	Vyhovuje	-372,64	0,00	70,91	0,00	-
č.	Název	N_{Ed}	V_{Edz}	V_{Edy}	M_{Edy}	M_{Edz}	Posouzení																															
		N_{Rd}	V_{Ed}	V_{Rd}	M_{Ed}	M_{Rd}																																
		[kN]	[kN]		[kNm]																																	
1	Zat. případ 1	-316,00	0,00	0,00	0,00	0,00	Vyhovuje																															
		-372,64	0,00	70,91	0,00	-																																
VYHOVUJE																																						

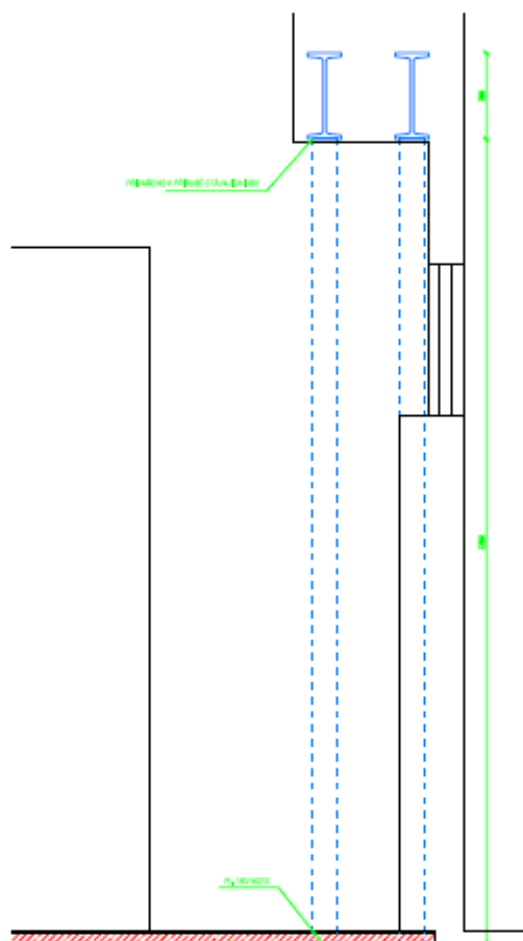
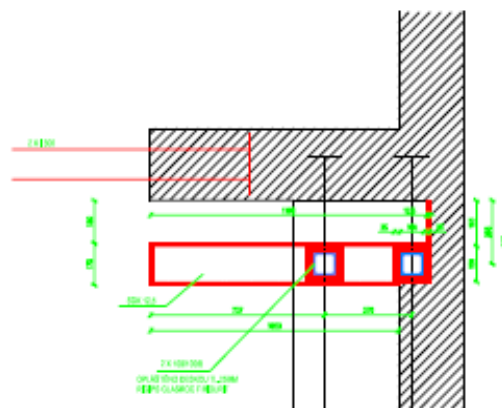
Zdivo vyhovuje.

Úprava uložení podélného průvlaku :

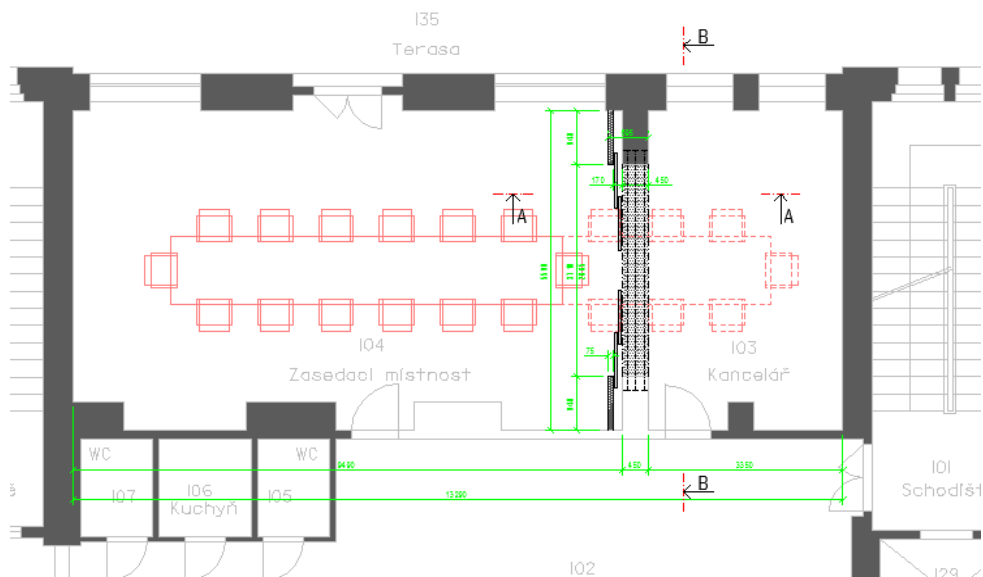
SOUČASNÝ STAV - BOURACÍ PRÁCE



NAVRŽENÝ STAV



Půdorys uložení podélného průvlaku stávající stav a nový stav po vytvoření kapsy pro šoupací dveře, zdivo v místě uložení nahrazeno dvojicí profilů Tr. 100/100/8.



Půdorys 2.NP.

Nosníky I vynášejí stropní konstrukci dvou sousedních pilí o rozponu cca 6 m.

Stěna tl. = 450 mm., rozpon nosníku cca 2,5 m.

strop celkem (3 patra)

$$3 \times 10,0 \times 6,0 = 180 \text{ kN/m}$$

zdivo nadpaží

$$20 \times 0,45 \times 0,56 = 5,04 \text{ kN/m}$$

zdivo 3.NP až 5. NP

$$20 \times 0,45 \times (2 \times 3,95 \times 4,19) = 108,81 \text{ kN/m}$$

$V_{sd} = 0,5 \times 2,5 \times (180 + 5,04 + 108,81) = 367,31 \text{ kN}$

Jeden sloupek zatížen silou cca 200 kN včetně vlastní tíhy sloupu.

Řez 1

Norma výpočtu EN 1993-1-1
Výpočet je proveden podle České národní přílohy.
Součinitel únosnosti průřezu $\gamma_{M0} = 1,000$
Součinitel únosnosti při posouzení stability $\gamma_{M1} = 1,000$
Součinitel únosnosti oslabeného průřezu $\gamma_{M2} = 1,250$

Průřez MSH 100 x 100 x 8.0
Průřezová plocha: $A = 2,880E03 \text{ mm}^2$
Poloha těžiště:
 $y_T = 50,0 \text{ mm}$ $z_T = 50,0 \text{ mm}$
Momenty setrvačnosti:
 $I_y = 4,000E06 \text{ mm}^4$ $I_z = 4,000E06 \text{ mm}^4$
Průřezové moduly:
 $W_{y,1} = -7,860E04 \text{ mm}^3$ $W_{z,1} = 7,860E04 \text{ mm}^3$
 $W_{y,2} = 7,860E04 \text{ mm}^3$ $W_{z,2} = -7,860E04 \text{ mm}^3$
Moment tuhosti v prostém kroucení:
 $I_k = 6,230E06 \text{ mm}^4$
Plastické průřezové moduly:
 $W_{pl,y} = 9,654E04 \text{ mm}^3$ $W_{pl,z} = 9,654E04 \text{ mm}^3$

Materiál: EN 10210-1 : S 235
Materiálové charakteristiky:
Modul pružnosti $E : 210000 \text{ MPa}$
Modul pružnosti ve smyku $G : 81000 \text{ MPa}$
Mez kluzu $f_y : 235,0 \text{ MPa}$
Mez pevnosti $f_u : 360,0 \text{ MPa}$

Řez 1	
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu Zatěžovací případ s největším využitím Zat. případ 1 $N = -200,000 \text{ kN}$ $V_z = 0,000 \text{ kN}$ $M_y = 0,000 \text{ kNm}$ $V_y = 0,000 \text{ kN}$ $M_z = 0,000 \text{ kNm}$ $T_t = 0,000 \text{ kNm}$ $T_\omega = 0,000 \text{ kNm}$ $B = 0,000 \text{ kNm}^2$	
Parametry vzpěru Délka dílce: 3,400 m $L_z = 3,400 \text{ m}$ $k_z = 1,000$ $L_{cr,z} = 3,400 \text{ m}$ $L_y = 3,400 \text{ m}$ $k_y = 1,000$ $L_{cr,y} = 3,400 \text{ m}$ $L_\omega = 3,400 \text{ m}$ $k_\omega = 1,000$ $L_{cr,\omega} = 3,400 \text{ m}$	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Zat. případ 1 Třída průřezu: 1 Vnitřní síly: $N = -200,000 \text{ kN}$; $M_y = 0,000 \text{ kNm}$; $M_z = 0,000 \text{ kNm}$ Posudek nejnepříznivější kombinace vzpěrného tlaku a ohybu: Vzpěr Y: Únosnosti: $N_R = -463,939 \text{ kN}$ $ 0,431 + 0,000 + 0,000 = 0,431 < 1$ Vyhovuje Vzpěr Z: Únosnosti: $N_R = -463,939 \text{ kN}$ $ 0,431 + 0,000 + 0,000 = 0,431 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dílce: 91,2 Průřez vyhovuje	
VYHOVUJE	

Posudek navrženého ocelového sloupu.

Závěr :

Nové konstrukce byly navrženy a původní posouzeny dle EN 1991-1-1 Zatížení stavebních konstrukcí, EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby, EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce, EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí pozemních staveb, EN 1997-1-1 Navrhování geotechnických konstrukcí, CSN ISO 13882 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí a EN 1504 1 až 10 Výrobky a systémy pro ochranu a opravy betonových konstrukcí - Definice, požadavky, kontrola kvality a hodnocení shody.

Autor si vyhrazuje právo být neodkladně informován o všech změnách v rámci stavby a případných odchylkách skutečného stavu od dokumentace z důvodu neprovedených sond nebo anomálií v rámci stavby objektu nebo jeho rekonstrukcí. Současně si vyhrazuje právo podle těchto sdělení v rámci A.D. upravit konstrukci nebo úpravy konstrukcí schválit.

Při všech pracích je nutné dodržovat příslušné ČSN, související normy a technologické předpisy a platné bezpečnostní předpisy a nařízení, zejména vyhl. č. 324/1990 Sb., 309/2006 Sb. včetně jednotlivých novelizací. O průběhu stavby bude veden stavební deník s denními záznamy.

Při provádění veškerých stavebních prací je třeba se řídit závaznými ustanoveními platných norem a podmínkami bezpečnosti práce obsažené v Zákoníku práce, vyhlášku Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu o bezpečnosti práce a

technických zařízeních při stavebních pracích č. 324
z 31.7.1990 a předpisy zde citované, vyhlášku ČÚBP č. 48/82 – část 1, 2, 12 a 13 a zákon
ČNR

č. 133/85 Sb. a prováděcí vyhlášku MV č. 37/86 Sb., zákon č. 309/2006 Sb. a jeho
prováděcí předpisy, resp. nařízení vlády č. 591/2006 Sb.

Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností, bude
respektován Zákon

č. 183/2006 Sb. v platném znění, o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon).

Vedení stavby bude prováděno v souladu s §9 Vyhlášky Ministerstva pro místní
rozvoj

č.132/1998 Sb. upravující některá ustanovení stavebního zákona.

Všichni zúčastnění pracovníci musí být s předpisy seznámeni před zahájením prací.
Dále jsou povinni používat při práci předepsané pracovní pomůcky podle směrnic MSv. ze
dne 9.12.1986 a podle uvedených předpisů.

Dále je třeba ohraničit staveniště včetně výstražných tabulek se zákazem vstupu
všem nepovolaným osobám na vstupech.

V Praze září '17

Vypracoval: Doc. Dr.Ing. Luboš Podolka

**Příloha č.
3**

DODATEK č. 2 - ROZPOČET

Název stavby Propojení místností č.103 a 104 ve 2.NP - ÚPRAVA
 Název objektu čp. 727, ul. Pplk. Sochora 27, Praha 7 Holešovice
 Název části

JKSO
 EČO
 Místo Praha 7
 IČ
 DIČ

Objednatel Česká republika - Úřad pro ochranu osobních údajů
 Projektant Ateliér Daďa architekti
 Zhotovitel MOZIS s.r.o., Slezská 856/74, Praha 3, 130 00

28940083	CZ28940083

Rozpočet číslo
 Zpracoval

Petr Novák

Dne

12.9.2017

Měrné a účelové jednotky

Počet	Náklady / 1 m.j.	Počet	Náklady / 1 m.j.	Počet	Náklady / 1 m.j.
0	0,00	0	0,00	0	0,00

Rozpočtové náklady v CZK

A		Základní rozp. náklady		B		Doplňkové náklady		C		Náklady na umístění stavby		
1	HS V	Dodávky	0,00	8	Práce přesčas		0,00	1	3	Zařízení staveniště	0,2 %	0,00
2		Montáž	3 883,41	9	Bez pevné podl.		0,00	1	4	Mimostav. doprava	0,2 %	0,00
3	PS V	Dodávky	10 752,00	1	0	Kulturní památka	0,00	1	5	Územní vlivy	0,2 %	0,00
4		Montáž	17 310,52	1	1		0,00	1	6	Provozní vlivy	0,2 %	0,00
5	"M"	Dodávky	0,00					1	7	Ostatní	0,2 %	0,00
6		Montáž	0,00					1	8	NUS z rozpočtu		0,00
7	ZRN (ř. 1-6)		31 945,93	1	2	DN (ř. 8-11)	0,00	1	9	NUS (ř. 13-18)		0,00
2	0	HZ S	0,00	2	1	Kompl. činnost	0,00	2	2	Ostatní náklady		0,00

Projektant

Datum a podpis

Razítko

Objednatel

Datum a podpis

Razítko

Zhotovitel

Datum a podpis

Razítko

D Celkové náklady

2	3	Součet 7, 12, 19-22		31 945,93
2	4	1 %	0,00	DP H
2	5	2 %	31 945,93	DP H
2	6	Cena s DPH (ř. 23-25)		38 654,58

E Přípočty a odpočty

2	7	Dodávky objednatel	0,00
2	8	Klouzavá doložka	0,00
2	9	Zvýhodnění + -	0,00

Příloha č. 3 - REKAPITULACE ROZPOČTU

Stavba: Propojení místností č.103 a 104 ve 2.NP - ÚPRAVA

Objekt: čp. 727, ul. Pplk. Sochora 27, Praha 7 Holešovice

Část:

JKSO:

Objednatel: Česká republika - Úřad pro ochranu osobních údajů

Zhotovitel: MOZIS s.r.o., Slezská 856/74, Praha 3, 130 00

Datum: 12.9.2017

Kód	Popis	Cena celkem
1	2	3
HSV	Práce a dodávky HSV	3 883,41
61	Úprava povrchů vnitřní	886,33
96	Bourání konstrukcí	1 510,00
99	Přesun hmot	1 487,08
PSV	Práce a dodávky PSV	28 062,52
763	Konstrukce suché výstavby	7 625,28
767	Konstrukce zámečnické	20 437,24
	<u>Celkem</u>	<u>31 945,93</u>

Příloha č. 3 - ROZPOČET

Stavba: Propojení místností č.103 a 104 ve 2.NP - ÚPRAVA

Objekt: čp. 727, ul. Pplk. Sochora 27, Praha 7 Holešovice

Část:

JKSO:

Objednatel: Česká republika - Úřad pro ochranu osobních údajů

Zhotovitel: MOZIS s.r.o., Slezská 856/74, Praha 3, 130 00

Datum: 12.9.2017

P.Č.	TV	KCN	Kód položky	Popis	MJ	Množství celkem	Cena jednotková	Cena celkem	Sazba DPH
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
			D	HSV	Práce a dodávky HSV			3 883,41	
			D	61	Úprava povrchů vnitřní			886,33	
8	K	011	612321141	Vápenocementová omítka štuková dvouvrstvá vnitřních stěn nanášená ručně - po odstanění pilíře	m2	2,990	265,00	792,35	21,0
1	K	011	632450134	Vyrovnávací cementový potěr tl do 50 mm ze suchých směsí provedený v ploše - po odstranění podlahy pro osazení podpěrných sloupů	m2	0,178	528,00	93,98	21,0
			D	96	Bourání konstrukcí			1 510,00	
14	K	NAŠE	971033	Vybourání cihelných pilířů s přisekáním ostění - průběžně pro vkládání ocelových sloupků	m3	0,604	2 500,00	1 510,00	21,0
			D	99	Přesun hmot			1 487,08	
19	K	013	997013213	Vnitrostaveništní doprava sutí a vybouraných hmot pro budovy v do 12 m ručně	t	1,088	350,00	380,80	21,0
20	K	PK	997013219	Příplatek k vnitrostaveništní dopravě sutí a vybouraných hmot za zvětšenou dopravu sutí ZKD 10 m	t	1,088	50,00	54,40	21,0
21	K	PK	997013501	Odvoz sutí na skládku a vybouraných hmot nebo meziskládku do 1 km se složením	t	1,088	285,00	310,08	21,0
22	K	PK	997013509	Příplatek k odvozu sutí a vybouraných hmot na skládku ZKD 1 km přes 1 km	t	10,088	25,00	252,20	21,0
23	K	PK	997013831	Poplatek za uložení stavebního směsného odpadu na skládce (skládkovné)	t	1,088	450,00	489,60	21,0
			D	PSV	Práce a dodávky PSV			28 062,52	
			D	763	Konstrukce suché výstavby			7 625,28	
25	K	NAŠE	76311	obklad ocelových sloupů RIGIPS GLASROC F RIDURIT tl. 25mm	m2	2,704	2 820,00	7 625,28	21,0
			D	767	Konstrukce zámečnické			20 437,24	
3	K	767	767995116	Montáž atypických zámečnických konstrukcí hmotností do 250 kg - sváření konstrukce	kg	140,330	68,00	9 542,44	21,0
32	M	MAT	76799	jelek čtvercový 100/100/8	m	6,760	1 200,00	8 112,00	21,0
33	M	MAT	76800	platle ocelová 150/150/10	kus	2,000	1 320,00	2 640,00	21,0
4	K	767	998767102	Přesun hmot tonážní pro zámečnické konstrukce v objektech v do 12 m	t	0,140	1 020,00	142,80	21,0
				Celkem				31 945,93	