

OBECNÉ ZÁSADY:

VEŠKERÉ DETAILS JE NUTNÉ PROVÁDĚT DLE DOPORUČENÍ A PŘEDPISŮ VÝROBCE A DLE PLATNÝCH NOREM (ZÁVAZNÝCH I DOPORUČENÝCH). VEŠKERÉ ROZMĚRY JE NUTNÉ PŘED ZAHÁJENÍM PRACÍ OVĚŘIT A PŘÍPADNÉ ODCHYLKY A NEJASNOSTI KONZULTOVAT S PROJEKTANTEM. PŘED ZAHÁJENÍM PRACÍ JE NUTNÉ PROVÉST KOORDINACI S JEDNOTLIVÝMI PROFESEMI.

NEZVĚTŠUJTE A NEPŘEMĚŘUJTE TENTO VÝKRES.

NEDÍLNOU SOUČÁSTÍ VÝKRESU JE TECHNICKÁ ZPRÁVA!

TATO PROJEKTOVÁ DOKUMENTACE JE VYPRACOVANÁ PRO STAVEBNÍ ŘÍZENÍ A NENAHRAZUJE DOKUMENTACI PRO PROVEDENÍ STAVBY!

ZMĚNA:	DATUM:	POZNÁMKA

PROJEKT:	ZASEDACÍ MÍSTNOST MĚU TŘINEC		
MÍSTO STAVBY:	JABLUNKOVSKÁ 160, 73961, TŘINEC		
STAVEBNÍK:	MĚU TŘINEC, JABLUNKOVSKÁ 160, 73961, TŘINEC		
GENERÁLNÍ PROJEKTANT:	ING. ARCH. MARTIN POLÁCH, EVROPSKÁ 674, 160 00, PRAHA 6, ČKA 03448		
ZPRACOVATEL DÍLČÍ ČÁSTI:	 STATIC Solution s.r.o. Velflíkova 1428/4, 160 00 Praha 6 IČO: 242 28 303, www.staticsolution.cz		
ZODP. PROJEKTANT:	ING. TOMÁŠ FREMR, Ph.D.		
VYPRACOVAL(A):	ING. DOMINIK RYLKO 776628100 FREMR@STATICSOLUTION.CZ		
DATUM:	03/2016	Č. PARÉ:	
Č.ZAKÁZKY:	16009		
STUPEŇ:	DSP+DPS		
ČÁST:	KONSTRUKČNÍ ČÁST – STATIKA		D.1.2
FORMÁT:	210 x 297		A
MĚŘÍTKO:	–	ČÍSLO ČÁSTI:	
OBSAH:	A - TECHNICKÁ ZPRÁVA		

Obsah:

1. Rozsah dokumentace	2
2. Konstruktivní systém stavby a průzkumy	2
2.1. Konstruktivní systém stavby	2
2.2. Stavební průzkumy	2
3. Navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky	2
3.1. Materiály	2
3.2. Hlavní konstrukční prvky	3
3.2.1. Otvory č. 1, 4 a 5	3
3.2.2. Otvor č. 2	3
3.2.3. Otvor č. 3	3
3.2.4. Ochrana stavby	4
3.2.5. Požadavky na vzhled a povrchové úpravy	4
3.3. Mechanická odolnost a stabilita	4
3.4. Zásady návrhu a provádění	5
3.4.1. Návrhová životnost	5
3.4.2. Deformace nosných konstrukcí	5
3.4.3. Sedání konstrukcí a nerovnoměrné sedání	5
3.4.4. Dilatace	5
4. Zatížení	5
4.1. Stálá a užitná zatížení	5
4.2. Klimatická zatížení	6
4.2.1. Zatížení sněhem	6
4.2.2. Zatížení větrem	6
4.3. Dynamické zatížení	6
4.4. Zatížení dočasná a montážní	6
4.5. Kombinace zatížení	6
5. Vliv postupu výstavby na stabilitu vlastní konstrukce a sousedních staveb	6
5.1. Sousední objekty	6
6. Bourací, podchycovací a zpevňovací práce	7
6.1. Bourací a podchycovací práce – otvory č. 1, 4 a 5	7
6.2. Bourací a podchycovací práce – otvory č. 2 a 3	7
6.3. Sanační práce	7
7. Kontrola zakrývaných konstrukcí	7
8. Použité podklady a normy	8
8.1. Podklady	8
8.2. Normy a technické předpisy	8
8.2.1. Navrhování konstrukcí a zatížení	8
8.2.2. Železobetonové konstrukce	8
8.2.3. Ocelové konstrukce	8
8.3. Odborná literatura	8
8.4. Software	8
9. Bezpečnost a ochrana zdraví při práci	8
10. Závěr	9

TECHNICKÁ ZPRÁVA

1. ROZSAH DOKUMENTACE

Předmětem této části dokumentace je návrh nosných prvků stavebních úprav zasedací místnosti Městského úřadu Třinec.

2. KONSTRUKČNÍ SYSTÉM STAVBY A PRŮZKUMY

2.1. Konstrukční systém stavby

Jedná se o zděnou stavbu členitého půdorysu. Stavebním průzkumem konaným dne 17.2.2016 bylo zjištěno, že stropy nad zasedací místností jsou ocelové, uložené na obvodových zdech budovy. Stropy nad kuchyňkou a chodbou jsou pravděpodobně železobetonové nebo jako kombinace ocel – beton.

2.2. Stavební průzkumy

19. 1. 2016 – prohlídka stavby, kontrola základních rozměrů dle původní projektové dokumentace, ověření konstrukce stropu nad zasedací místností, fotodokumentace (foto – viz příloha).

17. 2. 2016 – provedeny sondy do průvlaku nad nově navrženými otvory č. 2 a 3 za účelem zjištění stávajících nosných konstrukcí nad uvažovanými otvory, fotodokumentace. (foto – viz příloha).

Výsledky průzkumu: Bylo zjištěno, že ze strany zasedací místnosti je původní železobetonový průvlak, který má (dle fragmentů původní výkresové dokumentace) pravděpodobně hlavně funkci ztužující a částečně i nosnou, původně tvořil, spolu se ztužujícími věnci, uzavřený ztužující vodorovný rám objektu. Při nástavbě a dostavbě objektu byla původní střešní konstrukce, která byla na tomto průvlaku uložena, odstraněna a nahrazena novou samonosnou stropní konstrukcí, uloženou na obvodové zdivo. [1]

Na druhé straně (z místnosti budoucí kuchyňky) bylo ve stejné výšce zjištěno zdivo z cihel plných pálených, z čehož předpokládáme, že ztužující průvlak nepodpírá štitovou stěnu navazujícího nadzemního podlaží, ale že štitová stěna je v celé své šířce podepřena nosnou stěnou z cihel plných pálených. Sonda nebyla provedena přes celou šířku zdi – během bouracích prací je nutno výše zmíněný předpoklad ověřit a v případě zjištění jiného stávajícího stavu kontaktovat statika a provést propočet dle aktuální situace!

3. NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

3.1. Materiály

Betonové konstrukce: C20/25 – XC1 – Cl 0,2 – Dmax 24 mm – S3

Ocel: S235

Vyzdívka – nové průvlaky: CPP P20, M10

Nové zdivo – dozdění pilířů: Není staticky podmíněno

Konstrukce budou provedeny z materiálů zdravotně nezávadných. Jejich nezávadnost bude prokázána atestem Státní zkušebny.

3.2. Hlavní konstrukční prvky

3.2.1. Otvory č. 1, 4 a 5

Nově bourané otvory označené číslem 1, 4 a 5 budou překlenuty ocelovými nosníky 3xIPE 160 uloženými minimálně 150mm na betonový podklad tloušťky 150mm. Samotný betonový podklad bude délky min. 250mm.

Po obou stranách otvoru musí být ponechána část stávající stěny v délce min. 450mm.

Celoplošné uložení nadpraží otvoru a horní pásnice překladu zajistit vyklínováním ocelovými klíny a vyplněním cementovou zálivkou (případně CPP P20+M10).

Jelikož se jedná o otvory do světlé šířky 2,0m, není nutno použít podepření stropní konstrukce a stěn, nutno však provést postupné vložení překladů dle popisu níže a ve výkresové části této projektové dokumentace.

3.2.2. Otvor č. 2

Na okrajích budoucího otvoru č. 2 budou uloženy ocelové sloupy UPE 140 kotvené do stávající stropní konstrukce pod zasedací místnosti pomocí chemického kotvení Hilti – HIT-HY 200-A + HIT-V (5.8) 2xM12. Kotvení bude přes patní plech tl. 12mm. Sloup UPE 140 bude rovněž kotven i do stávajícího zdiva pomocí chemického kotvení Hilti – HIT-HY 270 M12 ve výškových úrovních 1,0m a 2,0m. Na hlavě sloupů UPE 140 bude navařen ocelový plech tl. 12mm (vyztužený výztuhami P6), na který budou uloženy průvlaky 2xIPE 220.

Na připravené sloupy UPE 140 ukončené ocelovým podkladním plechem tl. 12mm budou postupně uloženy ocelové nosníky 2xIPE 220. Po vložení prvního nosníku se provede přivaření k podkladnímu plechu. Po vložení druhého nosníku se rovněž provede přivaření k podkladnímu plechu a rovněž přivaření plechu P4 ve vzdálenostech cca 1,15m tak, aby byly spojeny horní pásnice obou profilů a bylo tak zabráněno klopení nosníků. Minimální uložení ocelových průvlaků je 60mm za stojinu ocelových sloupů.

Celoplošné uložení nadpraží otvoru a horní pásnice překladu zajistit vyklínováním ocelovými klíny a vyplněním cementovou zálivkou (případně CPP P20+M10).

Instalaci překladu je nutno provádět při současném podepření nosné stropní konstrukce a stěny!

3.2.3. Otvor č. 3

Na okrajích budoucího otvoru č. 3 budou uloženy ocelové sloupy UPE 200 kotvené do stávající stropní konstrukce pod zasedací místnosti pomocí chemického kotvení Hilti – HIT-HY 200-A + HIT-V (5.8) 2xM12. Kotvení bude přes patní plech tl. 12mm. Sloup UPE 200 bude rovněž kotven i do stávajícího zdiva pomocí chemického kotvení Hilti – HIT-HY 270 M12 ve výškových úrovních 1,0m a 2,0m. Na hlavě sloupů UPE 200 bude navařen ocelový plech tl. 12mm (vyztužený výztuhami P6), na který budou uloženy průvlaky 2xIPE 360.

Na připravené sloupy UPE 200 ukončené ocelovým podkladním plechem tl. 12mm budou postupně uloženy ocelové nosníky 2xIPE 360. Po vložení prvního nosníku se provede přivaření k podkladnímu plechu. Po vložení druhého nosníku se rovněž provede přivaření k podkladnímu plechu a rovněž přivaření plechu P4 ve vzdálenostech cca 1,30m tak, aby byly spojeny horní pásnice obou profilů a bylo tak zabráněno klopení nosníků. Minimální uložení ocelových průvlaků je 60mm za stojinu ocelových sloupů.

Celoplošné uložení nadpraží otvoru a horní pásnice překladu zajistit vyklínováním ocelovými klíny a vyplněním cementovou zálivkou (případně CPP P20+M10).

Instalaci překladu je nutno provádět při současném podepření nosné stropní konstrukce a stěny!

3.2.4. Ochrana stavby

Není předmětem dokumentace.

3.2.5. Požadavky na vzhled a povrchové úpravy

Povrchová úprava konstrukcí bude stanovena v architektonické nebo stavebně technické části PD.

3.3. Mechanická odolnost a stabilita

Mechanická odolnost a stabilita je prokázána statickými výpočty. Návrh konstrukce je zpracován v souladu s platnými normovými předpisy soustavy ČSN EN. Dimenze jednotlivých prvků byly navrženy a optimalizovány pomocí aplikací určených k řešení této problematiky.

Zřízení stavby nebo její části

Konstrukce jako celek byla navržena na základě zadaného zatížení odsouhlaseného investorem, které je v souladu s platnými normovými předpisy soustavy ČSN EN, a to tak, aby nedošlo k jejímu zřízení, nebo zřízení její části při provádění stavby a po celou dobu její životnosti. Zřízení stavby nebo její části se proto nepředpokládá.

Větší stupeň nepřístupného přetvoření

Celá konstrukce byla navržena tak, aby nepřekračovala v žádné fázi výstavby a po celou dobu životnosti stavby limitní deformace stanovené normovými předpisy soustavy ČSN EN. Větší stupeň nepřípustného přetvoření se proto nepředpokládá.

Poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření nosné konstrukce

V průběhu návrhu nosné konstrukce objektu byly zohledněny veškeré požadavky investora ohledně instalovaného vybavení. Při návrhu byly proto zohledněny také požadavky na nenosné konstrukce použité v objektu a veškeré nosné konstrukce jsou přizpůsobeny těmto požadavkům.

Všechny nosné prvky objektu však vykazují deformace, které vyhovují požadavkům platných norem, a následně připojované stavební konstrukce a práce tak musí tyto průhyby respektovat.

Pokud budou na stavbě skutečně provedené detaily respektovat deformace nosné konstrukce vyhovující platné legislativě, poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření konstrukce se pak nepředpokládá.

Poškození v případě, kdy je rozsah neúměrný původní příčině

Nosná konstrukce byla navržena dle platných normových předpisů. Do výpočtů byly zavedeny všechny normou požadované zatěžovací stavy, na jejichž působení je objekt

navržen. Při výpočtu bylo zohledněno zatížení stanovené ČSN EN 1991 - Zatížení konstrukcí - v platném znění, které může působit na konstrukci po dobu její realizace a životnosti. Poškození konstrukce se proto nepředpokládá.

3.4. Zásady návrhu a provádění

Konstrukce budou navrženy podle norem ČSN EN a požadavků klienta. Vstupní data, kritéria návrhu a posouzení konstrukcí jsou uvedena v následujících bodech.

3.4.1. Návrhová životnost

Objekt je dle ČSN EN 1990 zařazen do 4. kategorie (budovy bytové, občanské a další běžné stavby) s informativní návrhovou životností 50 let (článek NA.2.1.).

3.4.2. Deformace nosných konstrukcí

Svislé deformace nosné konstrukce jsou omezeny ustanoveními norem:

ČSN EN 1993-1-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

Při návrhu ocelových průvlaků se uvažuje s hodnotou $\Delta=l/400$ při charakteristické kombinaci (od všech zatížení) a zároveň s hodnotou $\Delta=l/600$ při charakteristické kombinaci pro průhyb od proměnných zatížení.

Zpracovatel projektu upozorňuje na skutečnost, že všechny nosné prvky objektu budou vykazovat deformace, které vyhoví požadavkům dnes platných norem. Následně připojované stavební konstrukce a práce musí tyto průhyby respektovat.

3.4.3. Sedání konstrukcí a nerovnoměrné sedání

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

3.4.4. Dilatace

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

4. ZATÍŽENÍ

4.1. Stálá a užitná zatížení

Zatížení bude uvažováno podle ČSN EN 1991-1-1 "Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb" a/nebo podle zadání investora.

Užitné zatížení stropů je uvažováno charakteristickými hodnotami takto:

Kanceláře 2,50 kN/m² – kategorie B

Součinitel pro všechna stálá zatížení (vlastní tíha konstrukce, skladby, fasády atd.) je $\gamma_g=1,35$.

Součinitel zatížení pro užitná zatížení je $\gamma_q=1,5$.

4.2. Klimatická zatížení

4.2.1. Zatížení sněhem

Zatížení sněhem je přenášeno střešními konstrukcemi do obvodových zdí. Je uvažováno s trojúhelníkovým roznosem zatížení (klenbový efekt zdiva) – přitížení sněhem není uvažováno.

4.2.2. Zatížení větrem

Zatížení větrem je přenášeno střešními konstrukcemi do obvodových zdí. Je uvažováno s trojúhelníkovým roznosem zatížení (klenbový efekt zdiva) – přitížení větrem není uvažováno.

4.3. Dynamické zatížení

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

4.4. Zatížení dočasná a montážní

Zatížení během provádění stavby je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-6 Zatížení konstrukcí – Část 1-6: Obecná zatížení – Zatížení během provádění.

Součinitele zatížení γ_F a ψ pro zatížení během provádění se uvažuje dle normy ČSN EN 1990, přílohy A1.

4.5. Kombinace zatížení

Základní kombinaci zatížení jsou uvažována v souladu ČSN EN 1990, pro ruční výpočty:

výraz (6.10): $1,35 G_{k,j,\text{sup}} + 1,5 Q_{k,1} + 1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$,

v ostatních případech jsou uvažovány kombinace se zavedením redukčních součinitelů dle základní normy a Národního aplikačního dokumentu (NAD).

Nepříznivá kombinace:

výraz (6.10a): $1,35 G_{k,j,\text{sup}} + 1,5 \psi_{0,1} Q_{k,1} + 1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$

výraz (6.10b): $1,35 \cdot 0,85 G_{k,j,\text{sup}} + 1,5 Q_{k,1} + 1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$

Příznivá kombinace:

Výraz (6.10a): $1,0 G_{k,j,\text{inf}}$

Výraz (6.10b): $1,0 G_{k,j,\text{inf}} + 1,5 Q_{k,1}$

5. VLIV POSTUPU VÝSTAVBY NA STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE A SOUSEDNÍCH STAVEB

5.1. Sousední objekty

Provádění vlastní stavby by mohlo mít statický vliv na sousední objekty, zejména popsany způsob zakládání a zajištění stavební jámy. Proto doporučujeme jejich sledování zejména s ohledem na možné budoucí soudní spory o náhradu škody.

6. BOURACÍ, PODCHYCOVACÍ A ZPEVNŮVACÍ PRÁCE

6.1. Bourací a podchycovací práce – otvory č. 1, 4 a 5

- 1 - u otvorů č. 4 a 5 se připraví venkovní lešení,
- 2 - připraví se potřebné vodorovné nosníky vedle otvorů (z obou stran otvorů),
- 3 - jelikož se jedná o otvory do světlé šířky 2,0m - není potřeba provizorního podepření - nutno však dodržet postup popsany níže,
- 4 - vyseká se drážka z jedné strany budoucího otvoru pro osazení nového překladu, provedou se betonové polštáře tloušťky min. 150mm, délky min. 250mm,
- 5 - osadí se nový překlad (překlady - ocelový válcovaný IPE profil), provede se nadezdívka a řádně se uklínuje,
- 6 - vyseká se drážka z druhé strany budoucího otvoru, provedou se betonové polštáře tloušťky min. 150mm, délky min. 250mm,
- 7 - osadí se nový překlad (ocelový válcovaný IPE profil) na druhé straně zdi, provede se nadezdívka a řádně se uklínuje,
- 8 - po zatvrdnutí malty se vybourá zdivo pod novými překlady, provede se úprava ostění, parapetu a nadpraží, stavební začištění a výmalba

6.2. Bourací a podchycovací práce – otvory č. 2 a 3

- 1 - připraví se potřebné ocelové válcované profily,
- 2 - zdivo nad překlady v místě nově bouraných otvorů se podchytí provizorním podepřením (např. dřevěnou nebo ocelovou konstrukcí) a provede se řádné uklínování k hornímu zdivu, nutno rovněž podepřít stropní konstrukci a zajistit podepření v nižších podlažích až do základových konstrukcí,
- 3 - vybourají se části zdiva v místech budoucího uložení nových ocelových průvlaků + vyseká se drážka do zdiva pro uložení ocelových u profilů,
- 4 - do připravené svislé drážky se vsunou U profily + zakotví se na chemické kotvy do stropu a zděného pilíře,
- 5 - vyseká se drážka pro osazení nových překladů,
- 6 - osadí se první IPE profil, přivaří se k připravené ocelové plotně na svislém u profilu, provede se nadezdívka s řádným uklínováním,
- 7 - osadí se druhý IPE profil, přivaří se k připravené ocelové plotně a zároveň se přivaří k ocelovému pásku tloušťky 4mm tak, aby horní pásnice obou IPE profilů byly spojeny ve vzdálenostech max. 1,2m u otvoru č. 2 a 1,4m u otvoru č. 3; provede se nadezdívka + řádné uklínování,
- 8 - po zatvrdnutí malty se vybourá zdivo pod novými překlady, dozdí se vyznačené části pilířů, provede se úprava ostění a nadpraží, stavební začištění a výmalba

6.3. Sanační práce

Pro potřeby stavby nejsou žádné sanační práce potřeba.

7. KONTROLA ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Před vlastním osazením ocelových prvků budou tyto převzaty odpovědným pracovníkem, který převezme i řešení jejich ochrany před zakrytím.

Kontroly i zkoušky je třeba provádět dle požadavků příslušných ČSN EN.

8. POUŽITÉ PODKLADY A NORMY

8.1. Podklady

- [1] Ing. Sklenář Jiří. Statické vyjádření - zasedací místnost MěÚ Třinec (součást „Podklady pro výběrové řízení Rekonstrukce interiéru zasedací místnosti MěÚ Třinec“). Nabito s.r.o., Máchova 643, 73961 Třinec, 2014. 22s.
- [2] Podklady pro výběrové řízení Rekonstrukce interiéru zasedací místnosti MěÚ Třinec. Nabito s.r.o., Máchova 643, 73961 Třinec, 01/2014.
- [3] Stavebně technické průzkumy stavby.

8.2. Normy a technické předpisy

8.2.1. Navrhování konstrukcí a zatížení

- ČSN EN 1990 ed.2 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- ČSN EN 1991-1-6 Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění

8.2.2. Železobetonové konstrukce

- ČSN EN 206-1 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí
- ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb (vydána: 9.2010)

8.2.3. Ocelové konstrukce

- ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců
- ČSN EN 1090-2 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce
- ČSN EN 1993-1-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

8.3. Odborná literatura

- O.Novák, J.Hořejší TP51 – Statické tabulky pro stavební praxi, SNTL 1978 (2.vydání)
- M.Rochla Stavební tabulky, SNTL 1988 (6.vydání)

8.4. Software

- AutoCAD LT 2011 grafické zpracování.
- Microsoft Office Excel 2007.

9. BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI

Při stavebních pracích podle tohoto projektu je dodavatel povinen postupovat v souladu s vyhláškou č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky, č. 591/2006 Sb., o

bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci, č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci.

Dále je povinen se řídit technickými normami provádění (ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí, ČSN EN 206-1 Beton, část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda, ČSN 73 2310 Provádění zděných konstrukcí, ČSN 73 2810 Provádění dřevěných konstrukcí a ČSN 73 3150 Tesařské práce stavební, ČSN 73 3050 Zemní práce).

10. ZÁVĚR

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 konstrukce schválit.

Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností, bude respektován zákon 350/2012 Sb. Vedení stavby bude prováděno v souladu s ustanovením stavebního zákona.

Stavba, jednotlivé konstrukce budou realizovány podle realizační dokumentace. Veškeré odchylky budou řešeny ve spolupráci s projektantem včetně návazností na ostatní profese, záznam bude proveden do stavebního deníku. Dosažení stupně jakosti požadované projektem je podmínkou pro doložení potřebné spolehlivosti stavby.

Autor tohoto materiálu si vyhrazuje právo korigovat svůj názor na technické řešení a upravit znění tohoto textu na základě jakýchkoliv skutečností, které budou zjištěny v průběhu případných dalších prací.

Návrh všech uvedených nosných prvků vyhoví mezním stavům únosnosti a použitelnosti.

Třinec / únor '16

Vypracoval: Ing. Dominik Rylko

Kontroloval: Ing. Tomáš Fremr, Ph.D.

Příloha č. 1: fotodokumentace

PŘÍLOHA Č. 1 - FOTODOKUMENTACE



Foto č. 1: pohled nad úrovní termatexu (19. 1. 2016)



Foto č. 2: pohled nad úrovní termatexu (19. 1. 2016)



Foto č. 3: celkový pohled na stěnu zasedací místnosti – budoucí otvory č. 2 a 3 (19. 1. 2016)



Foto č. 4: sonda č. 1 – železobetonový průvlak ze strany zasedací místnosti (17. 2. 2016)



Foto č. 5: celkový pohled na sondy č. 1 + 2 – železobetonový průvlak ze strany zasedací místnosti (17. 2. 2016)



Foto č. 6: sonda č. 3 – stávající zeď ze strany od budoucí kuchyňky (17. 2. 2016)



Foto č. 7: celkový pohled na sondu č. 3 – stávající zeď ze strany od budoucí kuchyňky (17. 2. 2016)