

POZNÁMKA:
VEŠKERÉ VÝROBKY UVEDENÉ NA VÝKRESE JSOU POUZE REFERENČNÍ !

**REVITALIZACE PARTERU
HLAVNÍ BUDOVY FFUK
II. ETAPA**

Místo stavby: Náměstí Jana Palacha 2
116 38, Praha 1

Investor: Univerzita Karlova
Filozofická fakulta
Náměstí Jana Palacha 2
116 38, Praha 1
IČ: 002 162 08

Kontaktní osoba: Ing. Jan Pospíchal

Stupeň PD:

DZS

Architekt: G.L.Architekti s.r.o.
Bieblova 21
150 00, Praha 5

**GL —
ARCHI
TEKTI**

Projektant částí: NĚMEC POLÁK, spol. s r.o.
Mlády Horákové 116/109
160 00 Praha 6
tel. +420 266 090 777
e-mail: info@nemecpolak.cz



Část:
F1.2. STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

Výkres:
TECHNICKÁ ZPRÁVA

Měřítko: - Datum: 11/2013

Paré: Příloha č. F1.2.1.

Obsah

1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE STAVBY A INVESTORA	2
2. POPIS PROJKETU	3
3. ZÁKLADOVÉ POMĚRY STAVBY	3
4. POPIS KONSTRUKČNÍHO ŘEŠENÍ OBJEKTU.	3
5. POUŽITÉ MATERIÁLY A VÝROBKY	5
6. ZATÍŽENÍ	5
7. ZÁSADY NÁVRHU A PROVÁDĚNÍ	6
8. BOURACÍ A PODCHYCOVANÍ PRÁCE.	7
9. VLIV POSTUPU VÝSTAVBY NA STABILITU KONSTRUKCE.	7
10. POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ.	8
11. POUŽITÉ PODKLADY A NORMY	8
12. POŽADAVKY NA DOKUMENTACI PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY.	9
13. ZÁVĚR	9

1. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE STAVBY A INVESTORA

1.1. Identifikační údaje stavby

název stavby: Filozofická fakulta Univerzity Karlovy – revitalizace parteru
místo stavby: Náměstí Jana Palacha 2, Praha 1, 116 38
charakter stavby: rekonstrukce
stupeň PD: projektová dokumentace pro zadání stavby zhotoviteli

1.2. Identifikační údaje stavebníka, investora (INV)

stavebník: Univerzita Karlova, Filosofická fakulta
bytem: Náměstí Jana Palacha 2, Praha 1, 116 38

1.3. Identifikační údaje zpracovatele dokumentace - generální projektant (GP)

firma: G.L.Architekti, s.r.o.
sídlem: Bieblova 21, Praha 5, 150 00
zastoupena: Akad. Arch. Vlastimil Vagaday

1.4. Identifikační údaje zpracovatele stavebně konstrukční části

firma: **NĚMEC POLÁK s.r.o.**
sídlem: Milady Horákové 116/109, Praha 6, 160 00
IČO: 49 67 81 83
DIČ: CZ 49 67 81 83
zastoupena: Ing. Ivan Němec, Ing. Milan Polák
autorizovaná osoba: Ing. Ivan Němec, ČKAIT 0002656
zodpovědná osoba: Ing. Jan Jiroutek

2. POPIS PROJEKTU

Předmětem této části dokumentace ve stupni pro zadání stavby zhotoviteli (DZS) je navrhnout základní parametry a koncept nosné konstrukce a založení rekonstruovaných částí Filozofické fakulty Univerzity Karlovy v ulici Náměstí Jana Palacha v Praze 1.

3. ZÁKLADOVÉ POMĚRY STAVBY

Základové poměry stavby nejsou známy. Po vybourání stávajících konstrukcí budou provedeny kopané sondy v místě budoucích základů pro ověření hloubky založení stávajících konstrukcí, zatřídění základové půdy a zhodnocení základových poměrů. Základová spára bude převzata geologem.

3.1. Staveniště

Zájmové území se nachází na rovinatém pozemku o nadmořské výšce zhruba 190 m n. m..

3.1.1. Hodnocení základových poměrů

Předpokládáme, že základové poměry v místě založení budou jednoduché. Pro návrh založení nových konstrukcí bylo uvažováno s následujícím předpokladem:

- Nové základové konstrukce budou založeny v zemině F6 – jíl s nízkou či střední plasticitou
- Uvažované konstrukce je v daných základových poměrech možné založit na plošných základech.
- V případě, že budou základové poměry jiné, než bylo uvažováno, musí dodavatel informovat projektanta o této skutečnosti

3.2. Stávající inženýrské sítě

Před započítáním zemních prací musí být polohově a výškově vytyčeno vedení veškerých inženýrských sítí, aby nedošlo ke konfliktu se stávajícími sítěmi při provádění základových konstrukcí.

4. POPIS KONSTRUKČNÍHO ŘEŠENÍ.

4.1. Venkovní schodiště

Schodiště je situováno na dvoře objektu a bude spojovat venkovní dvůr v 1. PP se stávající částí budovy 1. NP. Jedná se o pravo-točité železobetonové monolitické schodiště s prefabrikovanými stupni. Konstrukce schodiště je navržena jako monolitické železobetonové.

Venkovní schodiště bude vybudováno na místě stávajícího venkovního schodiště. Po vybourání stávajícího schodiště, bude stávající zdivo zaměřeno, provedou se sondy v místě založení za účelem zjištění základových poměrů (třída zeminy).

Založení schodiště se předpokládá jako plošné pomocí základové desky. Ve výpočtu bylo uvažováno se zeminou třídy F6 - jíl s nízkou či střední plasticitou, s max. napětím v základové spáře 100kPa. Před betonáží podkladních betonů převezme základovou spáru geolog. v případě, že budou základové poměry jiné, než bylo uvažováno při návrhu, musí dodavatel o této skutečnosti informovat projektanta.

Nosné svislé stěny jsou navrženy s tloušťkou 200mm. Schodišťová deska je tloušťky 200 a je ve spodní části uložena na svislé stěny a v horní části je uložena na ozub ve stávající fasádní stěně. Pro umožnění posunu v dilatační spáře na stávajícím zdivu, bude deska schodiště uložena na elastomerové ložisko (např. modulární ložisko EUROFLEX)

Prefabrikované teracové stupně budou uloženy na desku do cementové malty a kotveny pomocí trnů Ø20 mm, které budou dodatečně kotveny do betonové desky schodiště. Zábradlí schodiště bude tvořeno: sloupek: ocel 60x15mm, příčel: ocelová tyč Ø12mm, madlo: TR Ø35x2,9. Zábradlí bude kotveno do úkosu po obou stranách desky přes kotevní plech P 18-160x160mm pomocí 4 chemických kotev CH-M12 + WH KOTE POXY, třída 8.8.

4.2. Výtahová šachta

Výtahová šachta se bude skládat ze železobetonového monolitického dojezdu umístěného v úrovni 2. PP a ocelové rámové konstrukce probíhající od 1. PP do 6. NP.

Výtahová šachta bude vybudována na místě stávající výtahové šachty. Po vybourání stávající výtahové šachty bude stávající zdívo zaměřeno, provedou se sondy v místě založení za účelem zjištění základových poměrů (třída zeminy, hloubka založení stávajících nosných stěn).

Založení výtahové šachty se předpokládá jako plošné pomocí základové desky. Ve výpočtu bylo uvažováno se zeminou třídy F6 - jíl s nízkou či střední plasticitou, s max. napětím v základové spáře 150kPa. Před betonáží podkladních betonů převezme základovou spáru geolog. V případě, že budou základové poměry jiné, než bylo uvažováno při návrhu, musí dodavatel o této skutečnosti informovat projektanta. V případě, že budou v místě založení zastiženy navážky, bude nutné provést založení výtahové šachty pomocí mikropilot. Základová deska je navržena jako železobetonová monolitická.

Svislé železobetonové stěny budou tloušťky 200mm. Svislá ocelová rámová konstrukce je navržena z profilů TR 4HR 100x100x5mm a bude členěna výškově po 4,8m. Jednotlivé části k sobě budou vařeny na stavbě. Ocelová konstrukce bude kotvena na železobetonovou stěnu přes kotevní plechy pomocí chemických kotev CH-M12 + WH KOTE POXY, třída 8.8. Po výšce bude konstrukce kotvena do stávajícího zdiva či železobetonu pomocí chemických kotev WH KOTE POLY/POXY, třída 8.8. V místě kotvení se předpokládá vyříznutí stávajícího fasádního obkladu. Pro uchycení motoru výtahu jsou navrženy dva nosníky profilu IPE 180. Pro uchycení výtahových dveří jsou navrženy rámy z nosníků profilu TR 4HR 80x80x4mm. Vnitřní rám je tvořen z profilu TR 4HR 80x80x4, a je kotven do stávajícího zdiva přes kotevní plechy a úhelníky pomocí chemických kotev CH-M10 + WH KOTE POLY, třída 8.8.

Spoje ocelové konstrukce prováděné na stavbě jsou navrženy jak svařované. Ocelová konstrukce je v souladu s ČSN EN ISO 12944-2: Klasifikace vnějšího prostředí zařazena do stupně korozní agresivity C1-velmi nízká. Ocelová konstrukce je opatřena nátěrovým systémem (viz kapitola 5.2). Povrchovou strukturu a barevnost konstrukce definuje architekt.

4.3. Venkovní markýzy

Jedná se o ocelovou konstrukci markýz zastřešující prostor nad venkovním schodištěm a prostor pro kola. Ocelová konstrukce je navržena z profilů TR 4HR 100x50x4mm. Spád konstrukce je směrem k fasádě objektu a to 2,5° u markýzy nad venkovním schodištěm a 5,0° u markýzy pro jízdní kola. Konstrukce je konzolově zavěšena na ocelových táhlech – tyče Ø16mm. Kotvení konstrukce do stávajícího zdiva je navrženo přes kotevní plechy pomocí chemických kotev WH KOTE POLY, třída 8.8. V místě kotvení se předpokládá vyříznutí stávajícího fasádního obkladu. Kotvení táhel se předpokládá v místě stávajících stropů.

Ocelová konstrukce je v souladu s ČSN EN ISO 12944-2: Klasifikace vnějšího prostředí zařazena do stupně korozní agresivity C3-střední. Ocelová konstrukce markýz je opatřena žárovým pozinkem. Spoje ocelové konstrukce prováděné na stavbě jsou navrženy jak svařované, a proto je nutné spoje opatřit ochranným protikoročním nátěrem v barvě pozink.

4.4. Překlady

Ve 2.PP a v 1.PP budou provedeny stavební úpravy – vybourání otvorů pro dveře atd. U těchto otvorů jsou navrženy ocelové překlady z I profilů.

Ve 2.PP jsou vybourány otvory – vstup do výtahu v místnosti 0201 (překlad P07 - navrženo 5 x I140) a otvor mezi místnostmi 0201 a 0206 (překlad P06 - navrženo 5 x I140). Jsou zde navrženy také nové příčky – mezi místnostmi 0208, 0209 a 0214 (překlady P14 - navrženo 1 x I100).

V 1.NP budou vybourány otvory pro dveře – mezi místnostmi 0113 a 0118 (překlad P08 - navrženo 5 x I100), mezi místnostmi 0101 a 0114 (překlad P10 - navrženo 2 x I160), mezi místnostmi 0106, 0107 a 0124 (překlady P12 - navrženo 1 x I100), mezi místnostmi 0104 a 0105 (překlad P15 - navrženo 4 x I100). Dále bude v místnosti 0124 vybourán otvor do komína (překlad P09 - navrženo 3 x I100), v místnosti 0121 bude upraveno okno (překlad P11 - navrženo 3 x I100). Také je navržen strop nad místností 0124 (P16 - navrženo 3 x I100).

4.5. Venkovní rampa

Založení rampy se předpokládá jako plošné pomocí základové patky. Ve výpočtu bylo uvažováno se zeminou třídy F6 - jíl s nízkou či střední plasticitou, s max. napětím v základové spáře 100kPa. Před betonáží podkladních betonů převezme základovou spáru geolog. v případě, že budou

základové poměry jiné, než bylo uvažováno při návrhu, musí dodavatel o této skutečnosti informovat projektanta. Patka je navržena s tloušťkou 300mm zužující se v horní části na 200mm.

Zábradlí schodiště bude tvořeno: sloupek: ocel 50x15mm, konzola: ocel 25x15mm, madlo a vod. trubky: TR Ø35x2,9. Zábradlí bude kotveno na horní hranu rampy přes kotevní plech P 15-150x150mm pomocí 4 chemických kotev M10 WH KOTE POXY, třída 8.8.

5. POUŽITÉ MATERIÁLY A VÝROBKY

5.1. Materiály.

Betonové konstrukce budou navrženy z konstrukčního betonu:

Venkovní schodiště, rampa C 30/37-XC4, XF3

Výtahová šachta C 25/30 – XC2

Výztuž B500B (odpovídá 10 505 (R) nebo KARI síť (W)).

Ocel na ocelové konstrukce S 235.

5.2. Protikorozní ochrana

Konstrukce jsou dle klasifikace ČSN EN ISO 12944-2:10/1998 uvedené v tabulce 1 vystaveny stupni korozní agresivity C1 (velmi nízká, vnitřní části budov) pro konstrukce chráněné a C3 (střední, městské prostředí), pro venkovní konstrukce.

U nátěrového systému předpokládáme provedení nátěrového systému jednosložkovým vodouředitelným nátěrem na bázi alkydových pryskyřic s očekávanou střední (M) životností, tj. 5÷15 let. Příprava podkladu bude provedena v souladu s ČSN EN ISO 12944-4, doporučený stupeň přípravy Sa 21/2. Nátěrový systém bude v souladu s ČSN EN ISO 12944-5 proveden minimálně ve dvou vrstvách se jmenovitou tloušťkou suchého povlaku základního nátěru 80µm a celkovou tloušťkou systému minimálně 120µm. Barevný odstín vrchního nátěru bude určen projektantem stavební části PD. U žárového pozinku bude postupováno v souladu s ČSN EN 14616, 15311, 14713 a ČSN EN ISO 14922. Konstrukce opatřené žárovým pozinkem budou dále opatřeny finálním nátěrem dle požadavků architekta.

6. ZATÍŽENÍ

6.1. 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. Stálá zatížení jsou uvažována dle výše uvedené ČSN EN.

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

Užitné zatížení bude uvažováno charakteristickými hodnotami takto:

Kanceláře, učebny	2,00 kN/m ²
Schodiště, chodby	5,00 kN/m ²
Střecha - nepřístupná	0,75 kN/m ²

Součinitel zatížení pro užitná zatížení je $\gamma_q=1,50$.

6.2. Zatížení sněhem.

Staveniště se podle klasifikace ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem nachází v I. sněhové oblasti, pro kterou platí charakteristická hodnota zatížení sněhem

$s_k = 0,70 \text{ kN/m}^2$. Součinitel zatížení pro zatížení sněhem je $\gamma_q=1,5$.

6.3. Zatížení větrem.

Zatížení větrem bude uvažováno podle ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení větrem. Podle znění této normy se staveniště nachází v II. větrové oblasti, ve které se uvažuje výchozí základní rychlost větru $v_{b,0}=25,0$ m/s.

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

6.4. Dynamické zatížení.

Ve výpočtu je uvažováno s dynamickým zatížením. V objektu výtahové šachty bude instalováno nestandardní technologické zatížení, které bude vyvolávat dynamické účinky na nosné konstrukce.

7. 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.

7.1. Návrhová životnost

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

7.2. Deformace betonových konstrukcí

Svislé deformace nosné konstrukce jsou omezeny ustanoveními norem:

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

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

Při návrhu stropních desek uvažují s přísnější hodnotou $\Delta=l/250$ při kvazistálém zatížení.

7.3. Sedání konstrukcí a nerovnoměrné sedání

Sedání, poměrné sedání, pootočení apod. základových konstrukcí je omezeno ustanovením ČSN EN 1997-1:2006 a její přílohy H, resp. dle Tabulky NA.1, řádek 3. národní přílohy. Konečné celkové průměrné sednutí základové konstrukce je omezeno na $s_{m,lim} \leq 60$ mm. Nerovnoměrné sednutí dvou sousedních základů je omezeno na $\Delta s/L=0,0015$, kde Δs je rozdíl mezi sednutím dvou sousedních základů a L je vzdálenost mezi dvěma sousedními základy.

7.4. Dilatace.

Konstrukce rekonstruovaných částí budou od stávajících konstrukcí oddilátovány.

7.5. Pracovní spáry.

Pracovní spáry při betonáži se předpokládají vždy na spodním a horním líci stropní konstrukce. Pracovní spáry ve stěnách budou provedeny v souladu s postupem výstavby. Všechny pracovní spáry v obvodových konstrukcích spodní stavby (základová deska a obvodové stěny) budou provedeny jako nepropustné, budou opatřeny vodotěsnými detaily (těsnící plechy, bobtnavé pásy, injektážní hadičky apod.).

7.6. Smršťování betonu.

Nepříznivé účinky od smršťování betonu budou omezeny vhodným uspořádáním výztuže, například uložením výztuže i v tlačené oblasti stropní desky, vhodnou technologií ukládání betonu (smršťovací pruhy), dodržováním technologické kázně, kvalitním ošetřováním uloženého betonu, vhodným složením betonové směsi. Standardně bude použit beton, který dosáhne požadovaných vlastností po 28 dnech od uložení betonové směsi. U desek i stěn bude vodorovná výztuž navržena na šířku trhliny od vynucených přetvoření.

7.7. Tolerance betonových konstrukcí.

Tolerance vertikální i horizontální, jak celkové tak lokální, nosné železobetonové konstrukce jsou omezeny podle znění níže uvedených norem.

ČSN EN 13 670	Provádění betonových konstrukcí
ČSN 73 0205	Geometrická přesnost ve výstavbě. Navrhování geometrické přesnosti
ČSN 73 0210-2	Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 2: Přesnost monolitických betonových konstrukcí

7.8. Provádění konstrukcí.

Provádění betonových konstrukcí bude v souladu se zněním níže uvedených norem platných v ČR.

ČSN EN 206-1	Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN EN 13 670	Provádění betonových konstrukcí
ČSN 73 0205	Geometrická přesnost ve výstavbě. Navrhování geometrické přesnosti
ČSN 73 0212-6	Kontrola přesnosti
ČSN 73 2480	Provádění a kontrola montovaných betonových konstrukcí
ČSN EN 1538 - 73 1061	Provádění speciálních geotechnických prací - podzemní stěny

Stropní desky je možné odbednit po dosažení 70 % pevnosti betonu. Při odbedňování musí být ponechány stojky, není možné odbednit celé pole a potom stojky doplnit. Umístění pracovních spár a jejich úpravu je třeba dohodnout s projektantem. Návrh směsi, ukládání betonu a ošetřování v době zrání určí technolog dodavatele s ohledem na podmínky prostředí tak, aby byl vznik smršťovacích trhlin maximálně omezen. Při ošetřování betonu je nutné postupovat dle ČSN EN 13 670-1.

8. BOURACÍ A PODCHYCOVÁNÍ PRÁCE.

Případné bourací práce je třeba provádět s eliminací nežádoucích vlivů, které by mohly způsobit poškození nebo statické narušení souvisejících stávajících konstrukcí. Při realizaci záměru musí být dodržovány příslušné bezpečnostní normy a předpisy.

Pro zajištění bezpečnosti práce v průběhu realizace stavby je třeba respektovat ustanovení závazných předpisů a nařízení, zejména pak:

- 1) Vyhlášku českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 324/90 Sb. o bezpečnosti práce a technických zařízeních při stavebních pracích.
- 2) Hygienický předpis č. 41 – svazek 37/77 – Nejvyšší přípustné hodnoty hluku a vibrací.
- 3) ČSN 05 0610 – Bezpečnostní předpisy pro svařování plamenem.
- 4) ČSN 05 0631 – Bezpečnostní předpisy pro svařování elektrickým obloukem.

Vzhledem k náročnosti prací je třeba, aby prováděcí firma měla zkušenosti v oboru rekonstrukcí staveb a k jednotlivým částem přistupovala s maximální obezřetností.

Po zahájení bouracích prací, je nutné průběžně monitorovat stav objektu a zároveň stav sousedních objektů. V případě výskytu poruch musí GDS zajistit okamžité řešení poruch a jejich sanování! Veškeré zajištění zachovávaných částí konstrukce je dočasné. V případě, že skutečný stav konstrukcí bude v rozporu s projektovou dokumentací je nutné kontaktovat projektanta.

9. VLIV POSTUPU VÝSTAVBY NA STABILITU KONSTRUKCE.

9.1. Zajištění stability bednění monolitických konstrukcí.

Podstojkování konstrukcí při jejich betonáži a následném tvrdnutí musí být prováděno s ohledem na únosnost již provedených konstrukcí.

9.2. Čerpání vody ze stavební jámy a okolí.

Návrh čerpání podzemní a dešťové vody bude proveden na základě hydrogeologického průzkumu.

9.3. Sousední objekty.

Vlastní stavba a její provádění by neměla sousední objekty staticky ovlivňovat.

9.4. Prostupy.

Prostupy do rozměru 200x200mm mohou být prováděny dodatečně na stavbě. Jejich poloha však musí být konzultována se statikem stavby.

10. POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ.

Před vlastní betonáží železobetonových konstrukcí bude výztuž převzata odpovědným pracovníkem. Kontrolu a zkoušky je třeba provádět dle požadavků příslušných ČSN EN.

11. POUŽITÉ PODKLADY A NORMY

11.1. Podklady

- [1] Projekt architektonicko-stavební části v rozpracovanosti.
- [2] Průběžné konzultace se zpracovatelem architektonicko-stavební části

11.2. Normy a technické předpisy

ČSN EN 206-1	Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN EN 1990	Zásady navrhování konstrukcí
ČSN EN 1991	Zatížení konstrukcí
ČSN EN 1991-1-1	Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb“
ČSN EN 1991-1-3	Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem
ČSN EN 1991-1-4	Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení větrem
ČSN EN 1991-1-5	Zatížení konstrukcí – Část 1-5: Obecná zatížení – Zatížení teplotou
ČSN EN 1991-1-6	Zatížení konstrukcí – Část 1-6: Obecná zatížení – Zatížení během provádění
ČSN EN 1992-1-1	Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1992-3	Navrhování betonových konstrukcí - Část 3 Nádrže na kapaliny a zásobníky
ČSN EN 1993-1-1	Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1993-1-2	Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-2 Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru
ČSN EN 1993-1-8	Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-8 Navrhování styčníků
ČSN EN 1996-1-1	Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1 Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
ČSN EN 1997-1	Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1 Obecná pravidla
ČSN EN 1997-2	Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 2: Průzkum a zkoušení základové půdy
ČSN 73 0037	Zemní a horninový tlak na stavební konstrukce

ČSN 73 1001	Zakládání staveb – základová půda pod plošnými základy
ČSN 73 0205	Geometrická přesnost ve výstavbě. Navrhování geometrické přesnosti
ČSN EN 13 670	Provádění betonových konstrukcí
ČSN EN 1090	Provádění ocelových konstrukcí
ČSN EN 1538 - 73 1061	Provádění speciálních geotechnických prací - podzemní stěny
ČSN ISO 13822	Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí

11.3. Odborná literatura.

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

11.4. Software.

MS Office XP, AutoCAD 2012, SCIA FEAT 2000, SCIA Engineer, FIN 10.

12. POŽADAVKY NA DOKUMENTACI PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY.

12.1. Podklady pro další stupně PD.

- Stávající síť a podzemní objekty včetně požadovaných ochranných pásem – zaměření
- Stanovení požadavků na rozměry, materiál, krytí a ochranu nosných konstrukcí z hlediska požární ochrany
- Požadavky projektantů ostatních profesí participujících na DPS

12.2. Dokumentace zajišťovaná zhotovitelem stavby.

Zhotovitelem stavby musí být zajištěna především následující dokumentace:

- Projekt zajištěním stavební jámy
- Podrobná výztuž železobetonových konstrukcí a prvků
- Díleňská dokumentace ocelových konstrukcí
- Popřípadě další dokumentace nad rámec vyhlášky č.499/2006 Sb., která je nutná pro provedení stavby

13. ZÁVĚR

V této fázi projektové dokumentace byly stanoveny parametry návrhu nosné konstrukce a navrženy dimenze prvků rekonstruovaných částí Filozofické fakulty Univerzity Karlovy v ulici Náměstí Jana Palacha v Praze 1. Nosná konstrukce splňuje všechny požadavky a spolehlivě přenesla všechno zatížení do základových konstrukcí a jejich prostřednictvím do základové půdy.

Nosná konstrukce objektu je navržena dle norem ČSN EN.

Datum: 22. 10. 2013

Ing. Ondřej Havelka
Ing. Jan Jiroutek

NĚMEC POLÁK, spol. s r.o.
Jankovcova 23
170 00 Praha 7 - CZ
T +420 266 090 777
F +420 266 090 778
E jiroutek@nemecpolak.cz
W www.nemecpolak.cz