



±0,000 = 252,58 m n.m. (Bpv); kótováno v milimetrech, výškové kóty v metrech

| | |
|---|---|
| NÁZEV AKCE : STAVEBNÍ ÚPRAVA - DS KOTORSKÁ Kotorská 1590/40, 140 00 Praha 4 - Nusle, parc. č. 2910/65, 2910/68 | |
| STAVEBNÍK: Městská část Praha 4 Anatala Staška 2059/80b 140 46 Praha 4 - Krč | STUPEŇ: DPS - Dokumentace pro provádění stavby DATUM: 9/2025 |
| HLAVNÍ PROJEKTANT:  CONTRACTIS Moulíkova 3286/1b 150 00 Praha 5 Ing. Zbyněk Pavlas, ČKAIT Lukáš Kalina, Ing. Zuzana Kolcunová | PROJEKTANT ČÁSTI: Ing. Kryštof Toman Zeyerova alej 1852/20 162 00 Praha 6 T: +420 604 535 889 E: toman@statikto.cz  |

| | | | | |
|---|--------|------|-----------|-----------------|
| ČÁST: | | | | |
| D.3 - DOKUMENTACE STAVEBNĚ TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ | | | | |
| NÁZEV VÝKRESU : | | | MĚŘITKO : | |
| TECHNICKÁ ZPRÁVA | | | | |
| INDEX : | DPS | D.3 | SO 01 | ČÍSLO VÝKRESU : |
| 750pha.01 | | | | D.3.1 a 2 |
| PROJEKT | STUPEŇ | ČÁST | OBJEKT | KÓD VÝKRESU |

Obsah

| | | |
|-----------|--|----------|
| 1. | Úvod | 3 |
| 1.1. | Základní údaje | 3 |
| 1.2. | Vstupní podklady | 3 |
| 1.3. | Geologické poměry | 3 |
| 1.4. | Materiály | 4 |
| 1.5. | Výrobky | 4 |
| 2. | Nosné konstrukce | 4 |
| 2.1. | Výkopy pro základové patky venkovního schodiště | 4 |
| 2.2. | Založení venkovního ocelového schodiště | 4 |
| 2.3. | Ocelová konstrukce schodiště | 5 |
| 2.4. | Ocelové výměny v místě světlíků | 5 |
| 2.5. | Překlady nad nové a rozšiřované otvory | 5 |
| 3. | Zatížení | 5 |
| 3.1. | Stálá a užitná zatížení | 5 |
| 3.2. | Klimatická zatížení | 6 |
| 3.3. | Kombinace zatížení | 6 |
| 4. | Mechanická odolnost a stabilita | 6 |
| 5. | Zásady návrhu a provádění | 6 |
| 5.1. | Deformace nosných konstrukcí | 6 |
| 5.2. | Požadavky na vzhled a povrchové úpravy | 7 |
| 5.3. | Tolerance a provádění nosných konstrukcí | 7 |
| 5.4. | Obecná pravidla pro stavební práce | 7 |
| 5.5. | Požadavky na kontrolu a přejímku zakrývaných konstrukcí | 8 |
| 6. | Zvláštní a neobvyklé konstrukce, detaily a technologické postupy | 8 |
| 7. | Specifické požadavky na vypracování dalšího stupně projektové dokumentace | 9 |
| 8. | Závěr | 9 |

Identifikační údaje stavby

| | |
|------------------------------|--|
| Název stavby: | Stavební úprava – DS Kotorská |
| Místo: | Kotorská 1590/40, 140 00 Praha 4 - Nusle, parc. č. 2910/65, 2910/68, k.ú. Praha Nusle |
| Investor: | Městská část Praha 4 Anatala Staška 2059/80b, 140 46 Praha 4 - Krč |
| Architekt.-stavební řešení: | CONTRACTIS, s.r.o., Moulíkova 3286/1b, 150 00 Praha 5 - Smíchov |
| Stavebně konstrukční řešení: | Ing. Kryštof Toman, Zeyerova alej 1852/20, 162 00 Praha 6 - Břevnov |
| Zodpovědný projektant: | Ing. Kryštof Toman, ČKAIT 0014464 |

1. Úvod

Předmětem této části dokumentace je návrh a posouzení stavebních úprav stávajícího provozu dětských skupin v objektu Kotorská 1590/40, Praha 4.

Tato dokumentace řeší výhradně část „D.3. Dokumentace stavebně konstrukčního řešení“, je zpracována ve stupni projektu pro provádění stavby a svým rozsahem i obsahem odpovídá přílohám vyhlášky č. 131/2024 Sb. o dokumentaci staveb.

1.1. Základní údaje

Investorským záměrem jsou stavební úpravy stávajícího objektu pro provoz dětských skupin s cílem přizpůsobit objekt současně platným vyhláškám požárně-bezpečnostního řešení. V rámci projektu budou doplněny nové nouzové úniky (jeden z úniků bude přes nové venkovní ocelové schodiště), nad schodišťový prostor budou doplněny světlíky pro odvětrání chráněné únikové cesty a dále budou rozšířeny dveřní otvory v příčkách dle požadavků požárně-bezpečnostního řešení.

1.2. Vstupní podklady

1. Architektonicko-stavební řešení – CONTRACTIS, s.r.o., 09/2025
2. Části původní projektové dokumentace objektu
3. Soubor použitých norem:

| | |
|--------------|---|
| ČSN EN 1990 | Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí, 2004 |
| ČSN EN 1991 | Eurokód 1: Zatížení stavebních konstrukcí, 2004 |
| ČSN EN 1992 | Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí, 2006 |
| ČSN EN 1993 | Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí, 2006 |
| ČSN EN 1996 | Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí, 2007 |
| ČSN EN 1997 | Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí, 2006 |
| ČSN EN 13670 | Provádění betonových konstrukcí, 2010 |
| ČSN EN 206 | Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda, 2014 |
| ČSN EN 1090 | Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí, 2010 |

1.3. Geologické poměry

V této fázi dokumentace nebyl proveden inženýrsko-geologický průzkum. Pro návrh základů byla odhadnuta únosnost základové spáry na hodnotě $R_{d\pm}=150\text{kPa}$. Tuto informaci je však nutné v další fázi projektu prověřit a rozměry základů přizpůsobit skutečnosti. Základová spára se umístí do nezamrzé hloubky min. 0,80 m pod úroveň upraveného terénu a současně do původního rostlého terénu.

1.4. Materiály

Betonové základové patky jsou navrženy z konstrukčního betonu třídy C25/30-XC2,XA1. Výztuž betonářská B 500B a síť KARI. Konstrukční ocel je navržena tř. S235 JR (Fe360).

Konstrukce jsou navrženy z materiálů zdravotně nezávadných. Jejich nezávadnost bude prokázána atestem Státní zkušebny.

1.5. Výrobky

Ocelové konstrukce se ukotví k novým základům a ke stávajícím konstrukcím chemickými kotvami se závitovými tyčemi pevnostní třídy 8.8.

2. Nosné konstrukce

2.1. Výkopy pro základové patky venkovního schodiště

Po odstranění nepořádku se provedou výkopy pro základové patky. Výkopy lze provádět buď strojně, nebo ručně, každopádně při finálním odtěžování poslední vrstvy zeminy o mocnosti cca 20-30 cm je nutné použít bagr s hladkou lžící, případně pracovat ručně, aby nedošlo k narušení zeminy v základové spáře. Po vyhloubení výkopů na konečnou úroveň je nezbytné rychlé zabetonování základové spáry tak, aby nemohlo dojít ke zvodnění nebo rozbřednutí zeminy ve spáře a tím k jejímu znehodnocení. V rámci výkopových prací je nutné respektovat stávající základové konstrukce. V žádném případě nesmí dojít k podkopání stávajících základů.

V případě výskytu srážkové či podzemní vody ve stavební jámě je třeba vodu odvést například pomocí drenážních kanálků a čerpacích šachet či retenčních objektů od stávajících konstrukcí. Doba vystavení výkopů srážkové vodě bude co možná nejkratší. Výkopy je nutné při déle trvajících srážkách zakrývat a odvodňovat. Únosnost případné hlinité nebo jílovité zeminy je výrazně ovlivněna stupněm konzistence (obsahem vody). Při větším nasycením vodou dochází k výraznému snížení únosnosti, a to může ohrožovat stabilitu stávajících i nových plošných základových konstrukcí. Tomuto jevu je nutné zabránit.

Předpokládá se, že stěny výkopů pro vlastní základové patky budou dostatečně soudržné, nebude třeba je svahovat a vytvoří tak ztracené bednění pro beton. V případě výskytu nesoudržné zeminy je nutné výkopy pro patky svahovat a základové pasy posléze po stranách bednit.

Zpětné zásypy je třeba dobře utěsnit a dokonale hutnit po vrstvách, jejichž mocnost bude odpovídat účinnosti použité techniky (max. doporučená tl. vrstev by neměla přesáhnout 30 cm).

2.2. Založení venkovního ocelového schodiště

Při návrhu základů se vycházelo z předpokládané únosnosti základové zeminy $R_{dt} = 150 \text{ kPa}$, tuto informaci je však nutné v další fázi projektu prověřit a rozměry základů přizpůsobit skutečnosti na místě.

Nové ocelové schodiště se založí plošně na základové patky půdorysných rozměrů zpravidla 0,60 m x 0,60 m. V místě kontaktu se stávajícími základy se provede přibetonování stávajícího základu v šířce 0,40 m a v délce dle výkresové části dokumentace. Patky se založí do nezámrzné hloubky minimálně 0,80 m pod úroveň upraveného terénu a současně do původního rostlého terénu pod vrstvu navážek po původní výstavbě. Rozšíření stávajících základů se založí do úrovně stávající základové spáry. Patky se konstrukčně vyztuží povrchovou výztuží ze sítě KARI Ø6/150x150. Stávající rozšiřované základy se z boku očistí, opatří se spřahovacími trny Ø12 délky 400 mm v rozteči 0,5 x 0,5 m a prostor se zabetonuje.

2.3. Ocelová konstrukce schodiště

Nosnou ocelovou konstrukci schodiště tvoří 4 rohové sloupy ze čtvercové trubky Jä120/5 spojené přes celou výšku konstrukce. Další 4 sloupy ze stejného profilu jsou ukončeny pod mezipodestou a podestou. Obvod mezipodesty a podesty je navržen z ocelového nosníku UPE180 stejně tak, jako boční schodnice jednotlivých schodišťových ramen. Obvod zastřešení je navržen z ocelového nosníku UPE140. Do úrovně pod mezipodestou a podestou je navrženo svislé ztužení z ocelových L-úhelníků L60/6 ve třech polích dle výkresové části dokumentace. Vodorovná rovina mezipodesty, podesty a zastřešení se ztuhí ocelovými L-úhelníky L50/5. Mezi schodnice se umístí pororoštové stupně, mezipodesta a podesta se opatří pororošty. Shora na střešní nosníky se osadí trapézový plech TR55/250 tloušťky 0,80mm. Schodiště se po obvodu doplní zábradlím.

2.4. Ocelové výměny v místě světlíků

Stávající střešní konstrukce nad schodišťovým prostorem je dle archivní dokumentace provedena z dutinových železobetonových panelů tloušťky 190 mm. Panely jsou ukládány na obvodový a středový železobetonový průvlak s příčným průřezem ve tvaru „L“ a obráceného „T“. Pro vyříznutí otvoru půdorysných rozměrů 1,50 m x 1,80 m do stávajících panelů je navržen systém ocelových výměn v úrovni pod panely. Ve směru pnutí panelů jsou navrženy dva ocelové nosníky z profilu 2xUPE200. Nosníky se na koncích připojí do spodní části železobetonových průvlaků přes chemické kotvení dle detailu ve výkresové části dokumentace. Před osazením je nutné očistit stávající průvlaky od omítky a zaměřit skutečnou vzdálenost mezi průvlaky. Kotvení se přisadí přímo na železobetonový povrch průvlaků. Podélné nosníky se příčně propojí dvěma profily IPE160. Následně je nutno horní povrch všech ocelových nosníků aktivovat vůči stropní konstrukci. Aktivování se provede vyplněním mezery nad nosníky expazní maltou, v případě menší mezery se do mezery vloží ocelové plechy.

Po aktivování je možné do střechy vyříznout požadovaný otvor. Nejdříve se bouraná část podbední a montážně zajistí proti pádu. Následně se provedou kruhové jádrové vývrty v rozích a ty se propojí rovnými řezy. Řezání otvoru se doporučuje rozdělit na menší manipulační celky.

2.5. Překlady nad nové a rozšiřované otvory

Nadpraží dveří vedoucí na nové ocelové schodiště se zajistí ocelovými úhelníky 2x L80/6 s délkou uložení 150 mm na navazující konstrukce. Úhelníky se nasadí na nosnou část konstrukce. Otvor se vyřízne/vybourá do stávajících obvodových fasádních pórobetonových panelů. Při bourání otvoru se nesmí přerušit stávající kotvení panelů, pokud v konstrukci bude.

Rozšiřované dveřní otvory na světlý rozpon maximálně 1,0 m v příčkách tloušťky 100 mm se zajistí ocelovými úhelníky L45/5 s délkou uložení na zdivo minimálně 125 mm.

3. Zatížení

3.1. Stálá a užitná zatížení

Zatížení je 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 je uvažováno charakteristickými hodnotami takto:

| | | | |
|---------------------|------|-------------------|---------------|
| – únikové schodiště | 5,00 | kN/m ² | – kategorie C |
| Nepřístupná střecha | 0,75 | kN/m ² | – kategorie H |

Součinitel zatížení pro stálá zatížení je uvažován hodnotou $\gamma_g=1,35$, pro užitná zatížení $\gamma_q=1,5$.

3.2. Klimatická zatížení

Zatížení sněhem

Objekt se nachází podle klasifikace ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem v I. sněhové oblasti, pro kterou platí charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi $s_k = 0,70 \text{ kN/m}^2$.

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

Zatížení větrem

Zatížení větrem je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem. Podle znění této normy se objekt nachází v I. větrové oblasti, ve které se uvažuje výchozí základní rychlost větru $v_{b,0} = 22,50 \text{ m/s}$. Terén je klasifikován IV. kategorií.

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

3.3. Kombinace zatížení

Základní kombinace zatížení jsou uvažovány v souladu s ČSN EN 1990 včetně zavedení 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): $1,0 G_{k,j,\text{inf}} + 1,5 Q_{k,1}$

Kombinace posouzení celkové stability:

Výraz (6.10): $\gamma_{G,j,\text{sup}} G_{k,j,\text{sup}} + \gamma_{G,j,\text{inf}} G_{k,j,\text{inf}} + \gamma_{Q,1} \psi_{0,1} Q_{k,1} + \gamma_{Q,i} \psi_{0,i} Q_{k,i}$

4. Mechanická odolnost a stabilita

Mechanická odolnost a stabilita je prokázána statickým výpočtem. 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.

Celková prostorová tuhost stávajícího objektu nebude stavebními úpravami ovlivněna. Stabilita ocelového schodiště je zajištěna tvarem konstrukce.

5. Zásady návrhu a provádění

Nové nosné konstrukce stavby jsou navrženy podle systému norem ČSN EN a požadavků klienta. Vstupní data, kritéria návrhu a posouzení konstrukcí jsou uvedena v následujících bodech.

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

5.1. Deformace nosných konstrukcí

Vodorovné deformace jsou omezeny na 1/500 celé výšky konstrukce.

Při návrhu ocelových prvků schodiště jsou svislé průhyby omezeny na 1/250 z rozpětí pro charakteristickou kombinaci zatěžovacích stavů.

Průhyby ocelových výměn pod stávající střešní konstrukci jsou omezeny na 1/400 z rozpětí charakteristickou kombinaci zatěžovacích stavů.

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

5.2. Požadavky na vzhled a povrchové úpravy

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

Ocelové konstrukce budou opatřeny minimálně dvojnásobným základním nátěrem v souladu s technologickým předpisem výrobce nátěru a musí respektovat závěry požární zprávy (bez protipožární úpravy, protipožární nátěr nebo obklad...). Povrchová úprava venkovního schodiště bude upřesněna architektem.

5.3. Tolerance a provádění nosných konstrukcí

Provádění a tolerance vertikální i horizontální, jak celkové, tak lokální, se řídí nebo jsou omezeny podle znění těchto norem:

ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí, 2010

ČSN EN 1090 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí, 2010

5.4. Obecná pravidla pro stavební práce

Nové konstrukce mohou být provedeny pouze stavebním podnikatelem s vybavením a zkušenostmi odpovídajícími charakteru stavby. Pracovníci musí být řádně proškoleni a pro vykonávané práce kvalifikováni (např. svářečské zkoušky). Stavba může být podle zákona č. 283/2021 Sb. vedena pouze stavbyvedoucím, který je autorizovanou osobou.

Dodavatel stavby musí zejména:

[1] zajistit, aby pracovníci měli příslušnou zdravotní a odbornou způsobilost, a udělit jim pokyny k činnostem, které mají provádět;

[2] podle ohrožení, které pro pracovníka vyplývá z prováděných prací, popř. rizika pracoviště, musí být pracovníci vybaveni příslušnými osobními ochrannými pracovními prostředky a dále vhodnými pracovními pomůckami a prostředky;

[3] zajistit, aby činnosti subdodavatele a práce jeho pracovníků byly organizovány, koordinovány a prováděny tak, aby současně byli chráněni také pracovníci dalších subdodavatelů.

Před zahájením každé jednotlivé fáze stavebních prací se předpokládá zpracování podrobného technologického postupu, včetně uvážení veškerých relevantních rizik vyplývajících ze stavební činnosti a návrhu řešení pravděpodobných krizových scénářů. Technologický postup se zpravidla předkládá k odsouhlasení osobě vykonávající Technický dozor investora, případně Koordinátoru bezpečnosti práce na staveništi. Při provádění stavby musí být dodržovány platné zákonné bezpečnostní předpisy, a to zejména:

zákon č. 262/2006 Sb., zákoník práce.

zákon č. 309/2006 Sb., ve znění zákona č. 284/2021 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci).

zákon č. 283/2021 Sb., stavební zákon.

nařízení vlády č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích, ve znění pozdějších předpisů.

nařízení vlády č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky.

nařízení vlády č. 163/2002 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na vybrané stavební výrobky, ve znění pozdějších předpisů.

5.5. Požadavky na kontrolu a přejímku zakrývaných konstrukcí

Kontrolu a přejímku zakrývaných konstrukcí provádí v rozsahu své působnosti osoba vykonávající stavební dozor, a to v součinnosti se stavebním podnikatelem (dodavatelskou firmou) v souladu se zákonem č. 283/2021 Sb., stavební zákon, § 153, odst. 2.

Zhotovení a dodávka nosných konstrukcí se řídí požadavky uvedenými v ČSN EN 13670 „Provádění betonových konstrukcí“ a dále v ČSN EN 1090-1 „Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců“ a ČSN EN 1090-2 „Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce“. Ocelové konstrukce jsou zařazeny do výrobní skupiny EXC2 podle ČSN EN 1090-2, stupeň kvality svarů C podle ČSN EN ISO 5817.

Doporučené kontrolní body

- a) Přejímka základové spáry geologem nebo geotechnikem
- b) kontrola výztuže základů před betonáží
- c) kontrola kotevní ocelové konstrukce před zakrytím
- d) kontrola nosných svárů provedených na stavbě, kontrola nátěrů v místě těchto svárů
- e) kontrola aktivace překladů a výměn před odstraňováním navazujících konstrukcí
- f) průběžná kontrola rovinnosti a geometrie dle požadavků příslušných norem.

6. Zvláštní a neobvyklé konstrukce, detaily a technologické postupy

Projektem jsou navrženy pouze běžné typy konstrukcí a standardní detaily, které se nevymykají současné stavební praxi. V následujícím textu jsou popsány pracovní postupy, které je nutné během stavby bezpodmínečně dodržet.

Pokud během prováděcích prací dojde k neočekávanému porušení dotčených konstrukcí (praskliny, vypadávání zdiva nebo pojiva, lokální zborcení) je nutné prováděcí práce okamžitě přerušit, narušené místo staticky zajistit a stav konzultovat se statikem.

Při provádění bouracích prací je nutné dodržovat standardní bezpečnostní předpisy pro bourací práce, především s ohledem na stabilitu bouraných konstrukcí a konstrukcí k nim přilehlých. V případě pochybností je nutné konzultovat postup bourání s projektantem nebo statikem. Při provádění výkopových prací je nutné respektovat stávající základové konstrukce. V žádném případě nesmí dojít k podkopání stávajících základů.

Postup osazení nových překladů: Po zaměření budoucí pozice překladů se ve stávající stěně nejprve na jednom líci stěny vyseká drážka v šíři odpovídající jednotlivým vkládaným prvkům. Do drážky se osadí polovina počtu navržených překladů a v uložení se prostor kolem vyplní expanzní maltou a nechá zatvrdnout. Překlad je nutno aktivovat vůči nadpraží pomocí expanzní malty nebo ocelovými plechy. Po vytvrdnutí se obdobným způsobem provede stejná drážka na druhém líci stěny, osadí se zbylý počet překladů a provede se aktivace. Po vytvrdnutí malty se může přistoupit k odstranění zdiva pod překladem, celý překlad se opatří omítkou a nechá zatvrdnout, to vše za průběžného sledování celé konstrukce a přilehlých stěn

7. Specifické požadavky na vypracování dalšího stupně projektové dokumentace

Tato dokumentace je zpracována ve stupni projektu pro provádění stavby a slouží jako podklad pro vypracování dodavatelské dokumentace.

Následný stupeň dodavatelská dokumentace bude obsahovat podrobné výkresy výztuže, výrobní dílenské výkresy ocelových konstrukcí, dokumentace bednění, dokumentace lešení, dokumentace podpůrných konstrukcí apod.

Dodavatelská dokumentace musí být zpracována kvalifikovanou osobou a musí obsahovat návrh všech prvků, přípojí a detailů, které jsou nad rámec rozsahu dokumentace pro provedení stavby. Dodavatelská dokumentace musí být v souladu s dokumentací pro provedení stavby. Dále budou vypracovány technologické postupy a projekty pomocných konstrukcí.

8. Závěr

Cílem této části dokumentace byl návrh a posouzení stavebních úprav stávajícího provozu dětských skupin v objektu Kotorská 1590/40, Praha 4.

Nová nosná konstrukce je navržena dle norem ČSN EN, splňuje požadavky těchto norem i požadavky zadání a spolehlivě přenesе veškerá relevantní zatížení do základových konstrukcí a jejich prostřednictvím do základové půdy.

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 dalších prací.

V Praze dne 11.9.2025

Ing. Kryštof Toman