



±0,000 = 340,08 m n. m.

VÝŠKOVÉ ÚDAJE JSOU V BpV

NÁZEV:	Sportovní areál Sladovka v Benešově u Prahy - SO.03				
INVESTOR:	Město Benešov Masarykovo náměstí 100, 256 01 Benešov	MÍSTO STAVBY:	Hráského, 25601 p.č.3253/15; KÚ Benešov u Prahy	STUPEŇ: DPS DATUM: Listopad 2019	
GENERÁLNÍ PROJEKTANT/ NOSITEL ZAKÁZKY:	Ing. arch. Martin Kraus Kotnovská 165, 390 01, Tábor kraus@ateliervas.cz	AUTORŮ:	Ing. arch. Martin Kraus Ing. Petr Linhart	Č. ZAKÁZKY: 1.252-5  www.ateliervas.cz	
PROFESE / ČÁST PD:	D.1.1 SO.03B			RAZÍTKO A PODPIS:	
ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT:	Ing. arch. Martin Kraus Kotnovská 165, 390 01, Tábor kraus@ateliervas.cz				
KRESLIL:	Ing. Petr Linhart				
KONTROLOVAL:	Ing. arch. Martin Kraus				
STAVEBNÍ OBJEKT/ NÁZEV VÝKRESU:	Technická zpráva		MĚŘÍTKO:	Č. VÝKRESU: D.1.1.1	Č. PARÉ: 1

TENTO VÝKRES JE DLE AUTORSKÉHO ZÁKONA MAJETKEM ZPRACOVATELE DOKUMENTACE, JEHO KOPIROVÁNÍ A ROZŠÍŘOVÁNÍ JE MOŽNÉ POUZE SE SOUHLASEM AUTORA PROJEKTU.

D Technická zpráva

OBSAH

1.	ARCHITEKTONICKÉ, VÝTVARNÉ, MATERIÁLOVÉ A DISPOZIČNÍ ŘEŠENÍ	2
1.1	Architektonické a výtvarné řešení	2
1.1	Materiálové řešení	2
1.2	Dispoziční a provozní řešení	2
2	BEZBARIÉROVÉ UŽÍVÁNÍ STAVBY	2
3	KONSTRUKČNÍ A STAVEBNĚ TECHNICKÉ ŘEŠENÍ A TECHNICKÉ VLASTNOSTI STAVBY	2
3.1	Úvod	2
3.2	Stávající stav a popis pozemku	2
3.3	Etapy výstavby	3
3.4	Postup bouracích a stavebních prací	3
3.5	Zemní práce – hrubé terénní úpravy	3
3.6	Výkopy + odvodnění staveniště	3
3.7	Základová spára a základové konstrukce	3
3.8	Hydroizolační vrstvy a drenáže	4
3.9	Svislé nosné konstrukce	4
3.10	Kotevní prvky	4
3.11	Stavba gabionu	4
3.12	Montážní systémy, stavební připravenost pro ucelené dodávky	5
3.13	Nakládání s odpady	5
4	DŮSLEDKY PROVÁDĚNÍ STAVBY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ	5
4.1	Ochrana okolí před negativními účinky provádění stavby	5
4.2	Ochrana proti hluku a vibracím	5
5	STANOVENÍ PODMÍNEK PRO PŘÍPRAVU VÝSTAVBY A PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY	6
5.1	Vypracování podrobného HMG stavby pro objednatele	6
5.2	Požadavek na vypracování podrobné výrobní dokumentace	6
6	SEZNAM ZÁKLADNÍCH OBECNĚ PLATNÝCH NOREM UVAŽOVANÝCH TOUTO PD	6
7	ZÁVĚR	7

1. Architektonické, výtvarné, materiálové a dispoziční řešení

1.1 Architektonické a výtvarné řešení

Objekty umístěné v jihozápadním rohu uzavřeného sportovního areálu (atletického oválu) budou dle generelu areálu v budoucnu navazovat na objekt tribuny. Opěrná zeď vytvoří podmínky pro další možná využití plochy na horní úrovni jižní části areálu navazující na prostor před plaveckým bazénem.

SO.03-A jednoduchý objem skladu bude opatřeny jednoduchým povrchem z probarvené omítky. V další etapě bude zapojen do jednotné kompozice spolu s objektem tribuny - zázemí atletického oválu SO.02

SO.03-B opěrné zdi budou provedeny z gabionového zdiva - skládaný lomový kamen kladený do košů z nerezových drátů. Opěrné zdi nejsou dimenzovány na možnost jakékoliv větší stavby v blízkosti opěrné stěny. Je uvažováno pouze s pochozí funkcí.

1.1 Materiálové řešení

Opěrné stěny jsou navrženy jako gabionové konstrukce vyskládané kamenivem.

Terén bude vyrovnaný a dosvahován zeminou s horní vrstvou z travního substrátu se směsí travních semen.

Horní strana opěrné stěny bude opatřena cca 2m širokým pruhem keřů, které budou tvořit přirozenou bariéru k hraně stěny.

1.2 Dispoziční a provozní řešení

Objekt tvoří opěrná gabionová stěna, které vyrovnává úroveň mezi atletickým oválem a prostorem před plaveckým stadionem. Opěrná stěna navazuje SO.02-B navazuje na objekt skladu atletického oválu SO.02-A.

2 Bezbariérové užívání stavby

Vzhledem k charakteru stavby – opěrná stěna – není řešeno.

3 Konstrukční a stavebně technické řešení a technické vlastnosti stavby

3.1 Úvod

Veškeré rozměry stávajících konstrukcí budou ověřeny na stavbě dle skutečnosti! Projektant si vyhrazuje právo úpravy projektu v případě zjištění skutečností, které mu nebyly známy v okamžiku zpracování projektu. V případě odchylek od předpokladů projektu je nutno kontaktovat projektanta případně statika stavby.

Návrh veškerých konstrukcí byl proveden dle zadání investora tak, aby byly dodrženy veškeré jím požadované standardy.

Předmětem projektové dokumentace je návrh opěrné stěny.

Při veškerých stavebních pracích je nutno dbát na BOZP na stavbě a řídit se pokyny plánu BOZP, který je investor povinen nechat si vypracovat. V případě jakýchkoliv problémů a nejasností musí být povolán autorský nebo technický dozor.

Nedílnou součástí této technické zprávy je výkresová dokumentace.

Veškeré materiály a technologie musí být prováděny v souladu s technologickými postupy, které určí výrobce a schválí projektant.

3.2 Stávající stav a popis pozemku

Objekt je součástí uzavřeného sportovního areálu Sladovka. Sportovní areál leží v zastavěném území a v oplocené části zahrnuje tato sportoviště: Zimní stadion, Plavecký bazén, lehkootletický ovál (dále jen LA ovál) a dětské hřiště. V širším území sportoviště doplňují zařízení pro další rekreačně sportovní aktivity (hřiště na malou kopanou, pumptrack, workoutové sportoviště aj.).

Objekt opěrné stěny je situován do prostoru mezi plaveckým stadionem a LA oválem, kde je přirozený výškový zlom.

Místo stavby je pro navrhované využití určeno vydaným územním rozhodnutím.

3.3 Etapy výstavby

Stavba bude zahájena po vybrání dodavatele stavby a dle finančních možností investora. Realizována bude v jedné etapě, předpokládaný termín výstavby 2020.

3.4 Postup bouracích a stavebních prací

Bourací práce se na stavbě vyskytovat nebudou.

Před započítím stavebních prací se provede:

- příprava staveniště,
- vytyčení sítí TI,
- dodavatel si projedná a zajistí zřízení staveništního odběru elektrické energie, vody apod., včetně měření.

3.5 Zemní práce – hrubé terénní úpravy

HTÚ budou prováděny v souvislosti s výkopem základů, úpravou pláně a úprav spojených s opěrnou stěnou SO.02-B. Pozemek není evidován v ochraně zem. půdního fondu. Plocha dotčená stavbou je v současnosti po výstavbě přilehlého atletického oválu zarovnána a ponechána jako srovnaná pláň.

V rámci zemních prací se bude ukládat zemina na dočasnou skládku (deponii) v rámci prostoru staveniště a bude znovu použita pro tvarování terénu v rámci konečných terénních úprav. V případě zemin nepoužitelných pro další využití bude odvozem ze staveniště uložena na skládku.

Předpokládaná bilance přesunů zeminy vychází vyrovnaná.

3.6 Výkopy + odvodnění staveniště

Výkopy

Dle průzkumů je hladina spodní vody pod úrovní dna stavební jámy. V případě, že by se na spodní vodu narazilo, budou přijata příslušná opatření pro odvodnění stavební jámy – vyspádované obvodové příkopy odvedené do odkalovacích jímek, ze kterých se bude voda odčerpávat, případně jiná opatření pro snížení hladiny podzemní vody.

Po realizaci HTÚ bude plocha staveniště odvodněna sváděním dešťových vod do retenční nádrže.

Výkopy rýh pro inženýrské sítě budou prováděny ve sklonu 2:1.

Ochrana povrchových a podzemních vod

Po dobu výstavby je nutno při provádění stavebních prací a provozu zařízení staveniště vhodným způsobem zabezpečit, aby nemohlo dojít ke znečištění podzemních vod. Jedná se zejména o vhodný způsob odvádění dešťových vod z provozních, výrobních a skladovacích ploch staveniště. Do kanalizace může být vypouštěna voda po předchozím usazení kalů v sedimentační jímce umístěné v prostoru staveniště.

Odvádění srážkových vod ze staveniště musí být zabezpečeno tak, aby se zabránilo rozmáčení povrchů ploch staveniště.

3.7 Základová spára a základové konstrukce

Musí být urovnána a zhutněna do hloubky min. 0,5m pod úroveň upraveného terénu a zároveň musí být v úrovni původního terénu a odsouhlasena objednatelem/správcem stavby. Nepoužitelné zeminy podle ČSN 73 6133 budou ze základové spáry odstraněny, upraveny nebo nahrazeny vhodnějším materiálem podle dokumentace a se souhlasem objednatele/ správce stavby. Výměna nepoužitelné zeminy za vhodnou, obvykle hrubozrnnou zeminu, která má funkci vyrovnávací a konsolidační vrstvy, nemá přesáhnout 0,5 m.

Hloubka založení gabionové konstrukce je určena ve výkresové dokumentaci. Nepožaduje se zakládání v nezámrazné hloubce.

Základová spára je vyspádovaná směrem do terénu, musí být tedy na její rubové straně opatřena drenáží.

3.8 Hydroizolační vrstvy a drenáže

Gabiony jsou propustnou konstrukcí pro vodu. Proti vyplavování jemnozrnné frakce zeminy je navržena na rubové straně gabionu filtrační geotextilie.

U paty gabionu (náklon základové spáry směrem do svahu) na rubové straně je navržena drenáž s odvodněním do retenční nádrže s minimálním sklonem 0,5%. Drenážní perforovaná hadice bude obalena geotextilií.

3.9 Svislé nosné konstrukce

Opěrné stěny jsou navrženy jako gabionové konstrukce. Sítě jsou navrženy s oky 50/100mm. Sítě jsou provedeny z galvanizovaného ocelového drátu o průměru min. 3,8mm s povrchovou úpravou ZnAl a s min. pevností 400MPa.

Obvodové hrany drátěného gabionu musí být bezpečně zpevněny vázacím drátem a zajištěny drátěnou spirálou tak, aby všechny spoje měly přinejmenším stejnou pevnost jako vlastní pletivo. Drát pro zpevnění obvodových hran musí mít tloušťku min 3,9mm. Podle potřeby se zajišťuje tvarová poloha gabionu výztužným drátem, kterým se spojují protější svislé stěny. Tloušťka tohoto drátu musí být min. 2,2 mm. Vázací drát pro spojení jednotlivých košů mezi sebou a vyztužení hran má průměr min. 2,4 mm.

Pro výplň gabionů musí být použity pouze pevné úlomky hornin, které nepodléhají povětrnostním vlivům, neobsahují vodou rozpustné soli, neobtnají a nejsou křehké. Rozměry horninových úlomků musí být větší, než je průměr oka v pletivu (síti), aby nedocházelo k vypadávání kamene. Nejvhodnější jsou úlomky o min. velikosti rovné 1,5 až 2 násobku průměru oka. Maximální velikost kamene je 2,5 násobek šířky oka v mm. Větší kameny než 2,5 násobek velikosti oka pletiva se mohou vyskytnout pouze ojediněle a jejich celkový objem nesmí překročit 5 % objemu gabionu. Úlomky menší než průměr oka pletiva mohou být použity v množství nepřesahujícím 10 % celkového objemu pro výplň mezer a uklínování větších kamenů uvnitř gabionů (mimo líc). Pro účely opěrné konstrukce je nutné použít kámen čistý, bez příměsí jemnozrnné zeminy.

3.10 Kotevní prvky

Spojovacím materiálem se nazývají spirály, sloužící ke spojování jednotlivých stykových hran gabionové konstrukce a distanční spony, které se používají k zachování její tvarové stability. Spoje musí mít stejnou pevnost jako síť.

3.11 Stavba gabionu

Gabiony se usazují na základovou spáru a navzájem se spojují vázacím drátem v místech styku svislých hran buď kontinuálně, nebo ve výškovém intervalu 150 mm. Pokud se ukládají na již usazenou a vyplněnou vrstvu gabionů, spojují se ještě navíc s podkladem v místech styku kolmých stěn gabionů s výky spodních gabionů.

Svařované gabionové sítě se vyztužují distančními sponami a spojují se do jednotlivých celků pomocí spirál. Tloušťka spon a spirál je min. 3,7 mm.

Plnění gabionu

Plnění gabionu bude prováděno ručně. Horní úroveň gabionu je možné dorovnat kamenivem o min velikosti 16 mm pro dosažení rovinnosti.

Vyztužování gabionu

Během postupu plnění gabionů kamenem se navzájem protilehlé stěny stabilizují výztužnými dráty tak, aby nedocházelo k vydouvání líce gabionu tlakem uloženého kamene. Výškový interval, ve kterém se vyztužovací dráty osazují, je 0,25 – 0,35 m. V horizontálním směru se distanční spony umísťují po cca 0,33 m (2 dráty na 1 m šířky gabionu).

Uzavření gabionu

Po naplnění kamenem až po horní okraj se gabion uzavře drátěným víkem, které se spojí s kolmými stěnami vázacím drátem, resp. spirálou.

Převazování vrstev

Při vícevrstvé konstrukci gabiony v následující vrstvě převazují svislé spáry spodní vrstvy (podobně jako cihelná vazba).

Zasypávání gabionové konstrukce

Rub gabionové konstrukce se zasypává zeminou. Zásyp a hutnění je ve vrstvě maximálně 400mm. Zásyp a hutnění se provádí současně s plněním gabionu. Do vzdálenosti 2 m od rubu gabionové konstrukce se mohou k hutnění použít pouze lehké hutnící prostředky (pěchy, vibrační desky do hmotnosti 1000kg nebo vedené válce do hmotnosti 1500 kg.

3.12 Montážní systémy, stavební připravenost pro ucelené dodávky

Veškeré montážní systémy a kotevní prvky budou součástí ucelených dodávek (gabionové sítě a kotevní prvky).

3.13 Nakládání s odpady

Odpady ze stavební činnosti budou důsledně zařazeny podle druhu a kategorií, tříděny a odstraněny vhodným způsobem (zajistí dodavatel stavby). Stavební odpad po vytřídění nebezpečných složek bude v maximální míře recyklován v recyklačním zařízení.

Doprava sutí a materiálu bude zajištěna dle technologických možností dodavatele stavby a bude vedena uzavřenými dopravními trasami, aby nedošlo k zatěžování okolí prachem. Při odvozu sutí bude provedeno plachtování nákladu.

4 Důsledky provádění stavby na životní prostředí

4.1 Ochrana okolí před negativními účinky provádění stavby

Negativní vliv na okolí bude pouze v průběhu výstavby, jelikož dojde ke zvýšení hlukové zátěže, které však při předepsaných opatřeních, nepřekročí limity dané platnými normami.

4.2 Ochrana proti hluku a vibracím

Zhotovitel stavebních prací je povinen používat především stroje a mechanismy v dobrém technickém stavu a jejichž hlučnost nepřekračuje hodnoty stanovené v technickém osvědčení. Při provozu hlučných strojů v místech, kde vzdálenost umístěného stroje od okolní zástavby nesnižuje hluk na hodnoty stanovené hygienickými předpisy, je nutno zabezpečit pasivní ochranu (kryty, akustické zástěny apod.).

Při stavební činnosti bude nutno dodržovat povolené hladiny hluku pro dané období stanovené v NV č.272/2011 o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací.

Z těchto ustanovení pak vyplývají pro účastníky výstavby následující povinnosti:

Zhotovitel je povinen vyžadovat od výrobců stavebních strojů údaje o výšce hluku, který stroje vydávají, a provádět opatření na ochranu proti škodlivému působení hluku. Zhotovitel je povinen vybavit pracovníky pracující se stroji ochrannými pomůckami a přerušovat jejich práci v hlučném prostředí ze zdravotních důvodů nezbytnými přestávkami.

Nařízení vlády č. 272/2011 Sb. o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací stanoví nejvyšší přípustné hodnoty hluku v chráněném venkovním prostoru staveb a v chráněném venkovním prostoru (§11). Dodavatel stavby je povinen respektovat výše uvedený požadavek po celou dobu výstavby.

Doprava v průběhu stavebních prací bude realizována nákladními automobily v počtu max. 10 denně. Podstatný vliv externí dopravy na celkovou hlukovou imisní situaci v okolí staveniště se nepředpokládá.

Lze předpokládat, že zvýšení celkové hlukové zátěže okolí z důvodu stavební činnosti bude nízké a pouze dočasné. Úroveň hlukové hladiny šířící se ze staveniště bude velmi proměnlivá a bude záviset zejména na okamžité intenzitě výskytu, umístění a typech strojů a zařízení emitujících hluk.

V objektu se nenachází žádné zařízení, které by vykazovalo takovou hlučnost, aby mohly být dotčeny hygienický limit v chráněném venkovním prostředí staveb (nejbližší obytná zástavba).

Orgán hygienické služby může v Závazném posudku stanovit podmínky provádění stavby s ohledem na hluk. Tyto podmínky bude dodavatel muset splnit!

5 Stanovení podmínek pro přípravu výstavby a pro provádění stavby

5.1 Vypracování podrobného HMG stavby pro objednatele

Dodavatel předloží objednateli podrobný harmonogram postupu výstavby.

5.2 Požadavek na vypracování podrobné výrobní dokumentace

Pro veškeré konstrukční celky, u kterých to projekt předepisuje, bude vypracována podrobná dodavatelská, resp. výrobní dokumentace, kterou zpracuje vybraný dodavatel na základě této dokumentace, skutečných rozměrů ověřených na stavbě, svých výrobních programů a montážních postupů, platných norem, předaných vyjádření dotčených orgánů, případně doplňujících požadavků investora.

Součástí výrobní dokumentace bude předložení vzorků finálních materiálů v odsouhlasené povrchové úpravě příp. barevném provedení.

Veškeré výrobní dokumentace podléhá schválení investorem a projektantem.

6 Seznam základních obecně platných norem uvažovaných touto PD

Obecný výčet platných norem uvažovaných touto PD. Dále jsou závazné veškeré normy podle článků a odstavců vyhlášky č. 268/2009 Sb. o obecných technických požadavcích na výstavbu ve znění pozdějších předpisů

Pokud příslušné věcné části ČSN, na jejichž hodnoty vyhláška odkazuje, stanoví, že pro ně platí i jiné ČSN, považuje se za splnění požadavku vyhlášky splnění požadavků uvedených v obou normách. Týká se to zejména norem požární bezpečnosti staveb. V tomto seznamu jsou proto hlavní navazující normy uvedeny.

České technické normy probíhají trvalým procesem změn - jsou vydávány změny platných norem a normy nové, z nichž některé se v označení liší od norem, které nahrazují, jen rokem vydání. Z tohoto důvodu má tento seznam orientační povahu. Při návrhu stavby je pro plnění požadavků vyhlášky, které odkazují na normové hodnoty, nutno vždy vycházet z aktuálního platného znění konkrétní ČSN.

ČSN 73 0035	Zatížení stavebních konstrukcí
ČSN 73 0037	Zemní a horninový tlak na stavební konstrukce
ČSN 73 1000	Zakládání stavebních objektů
ČSN 73 1001	Základová půda pod plošnými základy
ČSN 73 1101	Navrhování zděných konstrukcí
ČSN 73 2480	Provádění a kontrola montovaných betonových konstrukcí.
ČSN 73 0212-1	Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti Část 1: Základní ustanovení
ČSN 73 0212-3	Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti Část 3: Pozemní stavební objekty
ČSN 73 0540-2	Tepelná ochrana budov, Část 2: Požadavky
ČSN 73 1201	Navrhování betonových konstrukcí
ČSN 73 1401	Navrhování ocelových konstrukcí
ČSN 73 1901	Navrhování střech Základní ustanovení
ČSN 73 2031	Zkoušení stavebních objektů, konstrukcí a dílců, Společná ustanovení
ČSN 73 2061-1	Zatěžovací zkoušky zdiva, Část 1: Všeobecná ustanovení
ČSN 73 2601	Provádění ocelových konstrukcí
ČSN 73 3130	Stavební práce. Truhlářské práce stavební Základní ustanovení

ČSN 73 3150	Tesařské spoje dřevěných konstrukcí. Terminologie třídění
ČSN 73 3440	Stavební práce. Sklenářské práce stavební Základní ustanovení
ČSN 73 3450	Obklady keramické a skleněné
ČSN 73 3610	Navrhování klempířských konstrukcí
ČSN EN 13813	Potěrové materiály a podlahové potěry – Potěrové materiály – Vlastnosti a požadavky, Požadavky a zkušební metody
ČSN EN 1457	Komíny – Pálené/Keramické komínové vložky – Požadavky a zkušební metody
ČSN 73 4210	Provádění komínů a kouřovodů a připojování spotřebičů paliv
ČSN 73 8101	Lešení. Společná ustanovení
ČSN 73 8106	Ochranné a záchytné konstrukce
ČSN 73 8107	Trubková lešení
ČSN 74 3282	Pevné kovové žebříky pro stavby
ČSN EN 1995-1-1	Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla - Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1168+A3	Betonové prefabrikáty - Dutinové panely
ČSN EN 1990 ed.2	Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
ČSN EN 1991-1-3	Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem
ČSN EN 1991-1-6	Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění
ČSN EN 1994-1-1 ed.2	Eurokód 4: Navrhování spřažených ocelobetonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN ISO 14713-2	Ochrana železných a ocelových konstrukcí proti korozi.

7 Závěr

Veškeré kóty a rozměry budou ověřeny na stavbě, v případě zjištěných rozdílů bude informován projektant.

Zjištěné rozdíly mezi skutečným zjištěným stavem a touto dokumentací budou neprodleně oznámeny příslušným autorům projektu. Jakékoliv změny či nejasnosti je třeba konzultovat s projektantem.

Veškeré práce mohou provádět pouze proškolení pracovníci a firmy s potřebnou způsobilostí k daným pracím. Použité materiály a technologie využívat v souladu s doporučením výrobce (technickým listem výrobku).

Projektant upozorňuje na nezbytnost dodržení obecně známých technologických přestávek. V případě nejasností rozhodují platné ČSN a technologický předpis výrobce.

Při všech pracích je nutné dodržovat příslušné ČSN, související normy a technologické předpisy a platné bezpečnostní předpisy a nařízení, zejména vyhl. č. 591/2006 včetně jednotlivých novelizací. O průběhu stavby bude veden stavební deník. 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. Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností, bude respektován zák. 183/2006 Sb. Vedení stavby bude prováděno v souladu s §9 Vyhlášky Ministerstva pro místní rozvoj č. 526/2006 Sb. upravující některá ustanovení stavebního zákona ve věcech stavebního řádu.

Veškeré odchylky budou řešeny ve spolupráci s projektantem včetně návazností na ostatní profese, záznam bude proveden do stavebního deníku.

Díličí části dokumentace nenahrazují dílenskou dokumentaci!!!

V Praze červen 2019

Vypracoval:

Ing. Petr Linhart
Ing. arch. Martin Kraus