

HOSPODAŘENÍ SE SRÁŽKOVÝMI VODAMI NA MASARYKOVĚ NÁMĚSTÍ V BYSTŘICI POD HOSTÝNEM

DOKUMENTACE PRO VYDÁNÍ SPOLEČNÉHO POVOLENÍ

Příloha č. 9 k vyhlášce č. 499/2006 Sb. ve znění vyhlášky 405/2017 Sb.

D TECHNICKÁ ZPRÁVA

SO 01 – Dešťová kanalizace

SO 02 – Výtlačk užitkové vody

SO 03 – Silnoproudé rozvody

Z.č.: 23-89L

Datum: 10/2023

AQUADROP

WWW.AQUADROP.CZ

HOSPODAŘENÍ SE SRÁŽKOVÝMI VODAMI NA MASARYKOVĚ NÁMĚSTÍ V BYSTŘICI POD HOSTÝNEM

Počet stran: 13

DOKUMENTACE PRO VYDÁNÍ SPOLEČNÉHO POVOLENÍ

(Dle přílohy č. 9 k vyhlášce č. 499/2006 Sb.)

HOSPODAŘENÍ SE SRÁŽKOVÝMI VODAMI NA MASARYKOVĚ NÁMĚSTÍ V BYSTŘICI POD HOSTÝNEM

D Dokumentace objektů a technických a technologických zařízení

SO 01 – Dešťová kanalizace

SO 02 – Výtlač užitkové vody

SO 03 – Silnoproudé rozvody

Stavebník: Město Bystřice pod Hostýnem

Název stavby: Hospodaření se srážkovými vodami na Masarykově náměstí v Bystřici pod Hostýnem

Místo stavby: Bystřice pod Hostýnem

Kraj: Zlínský kraj

Stavební/Vodoprávní úřad: Bystřice pod Hostýnem

Obsah

D	Dokumentace objektů a technických a technologických zařízení	1
D.1	Dokumentace stavebního objektu nebo inženýrského objektu	3
D.1.1	Architektonicko-stavební řešení	3
D.1.2	Stavebně konstrukční řešení	3
D.1.3	Požárně bezpečnostní řešení	13
D.1.4	Technika prostředí staveb	13
D.2	Dokumentace technických a technologických zařízení	13

D.1 Dokumentace stavebního objektu nebo inženýrského objektu

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

- a) **Technická zpráva - architektonické, výtvarné, materiálové, dispoziční a provozní řešení, bezbariérové užívání stavby; konstrukční a stavebně technické řešení a technické vlastnosti stavby; stavební fyzika - tepelná technika, osvětlení, oslunění, akustika - hluk, vibrace - popis řešení, výpis použitých norem.**
- b) **Výkresová část - výkresy stavební jámy, půdorysy základů, půdorysy jednotlivých podlaží a střech s rozměrovými kótami hlavních dělicích konstrukcí, otvorů v obvodových konstrukcích a celkových rozměrů hmoty stavby; s popisem účelu využití místností s plošnou výměrou včetně grafického rozlišení charakteristického materiálového řešení základních konstrukcí; charakteristické řezy se základním konstrukčním řešením včetně řezů dokumentujících návaznost na stávající zástavbu zejména s ohledem na hloubku založení navrhované stavby a staveb stávajících, s výškovými kótami vztaženými ke stávajícímu terénu včetně grafického rozlišení charakteristického materiálového řešení základních konstrukcí; pohledy s vyznačením základního výškového řešení, barevností a charakteristikou materiálů povrchů; pohledy dokumentující začlenění stavby do stávající zástavby nebo krajiny.**

Body D.1.1 a) a D.1.1 b) nejsou s ohledem na charakter stavby řešeny.

D.1.2 Stavebně konstrukční řešení

- a) **Technická zpráva - popis navrženého konstrukčního systému stavby, výsledek průzkumu stávajícího stavu nosného systému stavby při návrhu její změny; navržené materiály a hlavní konstrukční prvky; hodnoty užitných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce; návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí nebo technologických postupů; zajištění stavební jámy; technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby; zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů; požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí; seznam použitých podkladů, norem, technických předpisů; specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem.**

NÁZEV STAVBY:

HOSPODAŘENÍ SE SRÁŽKOVÝMI VODAMI NA MASARYKOVĚ NÁMĚSTÍ V BYSTRICI POD HOSTÝNEM

MÍSTO STAVBY:

Stavba se nachází na území města Bystřice pod Hostýnem na Masarykově náměstí v katastrálním území Bystřice pod Hostýnem [617113].

PŘEDMĚT STAVBY:

Hlavním předmětem stavby je úprava odvádění dešťových ze střech objektů ZŠ, ZUŠ a kostela, její jímání, pozdržení a zpětné využití. Transport dešťových vod jímaných v navržených retenčních/akumulačních nádržích je navržen pomocí dvou výtlačných potrubních větví. Výtlačky budou ukončeny uzávěrem s možností odběru vody. Vody budou využívány zejména pro závlahu.

POPIS OBJEKTŮ, JEJICH FUNKČNÍCH A TECHNICKÝCH ŘEŠENÍ***SO 01 – Dešťová kanalizace***

Předmětný objekt má za účel odvádět dešťové vody ze střech řešených objektů. Dešťové vody je navrženo svádět stávajícími svislými dešťovými svody a za lapačem střešních splavenin (tzv. geiger) napojit na nové dešťové přípojky a dešťové stoky. Jsou navrženy 2 nové dešťové stoky DS1, DS2. Dešťová stoka DS1 bude odvádět vody z cca jedné poloviny ploch střech (kostel a část ZŠ – cca 700 m²) do nové retenční nádrže RN01 o návrhovém objemu 40 m³. Druhá polovina střech budov ZŠ a ZUŠ (rovněž cca 700 m²) je navržena odvodnit přes novou stoku DS2 a jímat v nové retenční nádrži RN02 o návrhovém objemu 40 m³. Systém dešťové kanalizace je celý navržen napojit na veřejnou část jednotné kanalizace správce (Vodovody a kanalizace Kroměříž, a.s.). Dimenzování retenčních nádrží bylo provedeno na základě požadavku objednatele využívat jímané vody. Retenční nádrže jsou navrženy tak, aby splňovali normové požadavky na zdržení vod s následným řízeným odtokem do veřejné kanalizace (retenční prostor nádrže) a také splňovali požadavek na zpětné využití části jímaných vod (akumulační prostor nádrže). V případě vyšších průtoků způsobených většími, než návrhovými srážkami jsou obě retenční nádrže opatřeny bezpečnostním přelivem.

Materiál potrubí je navržen PVC kompaktní s hladkou stěnou:

- Dešťová kanalizace – úsek 1, dl. cca 61,0 m, DN 250, mat. PVC-U, SN12
 - Dešťové přípojky, celk. dl. 39,0 m, 5 ks., DN 150, mat. PVC-U, SN12
 - 5 x plastová šachta DN 600, s litinovým poklopem
 - 1 x plastová šachta DN 600 s odsazeným dnem (-0,5 m), s plastovým poklopem
- Dešťová kanalizace – úsek 2, dl. cca 67,0 m, DN 250, mat. PVC-U, SN12
 - Dešťové přípojky, celk. dl. 65 m, 9 ks., DN 150, mat. PVC-U, SN12
 - 2 x plastová šachta DN 600, s litinovým poklopem

- 1 x plastová šachta DN 600, s plastovým poklopem
- 1 x plastová šachta DN 600 s odsazeným dnem (-0,5 m), s plastovým poklopem
- Plastová RN 01, $V_{RN01} = 40 \text{ m}^3$
 - Složeno ze dvou 20 m^3 nádrží
 - $2 \times (V \times \text{Š} \times D; 2 \times 3 \times 3,5 = 20 \text{ m}^3)$
- Plastová RN 02, $V_{RN02} = 40 \text{ m}^3$
 - Složeno ze dvou 20 m^3 nádrží
 - $2 \times (V \times \text{Š} \times D; 2 \times 3 \times 3,5 = 20 \text{ m}^3)$
- Stanovení výpočtového objemu RN 01

ODVODŇOVANÉ PLOCHY

$A = 700 \text{ m}^2$ Střechy s nepropustnou
horní vrstvou sklon nad 5% $\Psi = 1.00$ $A_{\text{red}} = 700 \text{ m}^2$

LOKALITA – NEJBLIŽŠÍ SRÁŽKOMĚRNÁ STANICE

Vsetín

NÁVRHOVÉ A VYPOČÍTANÉ ÚDAJE

$A_{\text{red}} 700 \text{ m}^2$ redukováný půdorysný průmět odvodňované plochy

$p 0.2 \text{ rok}^{-1}$ periodicitá srážek

$Q_0 0.5 \text{ l.s}^{-1}$ regulovaný odtok

$h_d 42.7 \text{ mm}$ návrhový úhrn srážek

$t_c 360 \text{ min}$ doba trvání srážky

$V_{\text{vz}} 19.1 \text{ m}^3$ **největší vypočtený retenční objem retenční nádrže**
(návrhový objem)

$T_{\text{pr}} 10.6 \text{ hod}$ doba prázdnění retenční nádrže – **VYHOVUJE**

S ohledem na požadavek využitelnosti dešťových vod pro zpětné využití je navrženo RN01 rozdělit na prostor akumulární (využitelný pro závlahy) a prostor retenční (pro zpomalení odtoku).

Návrhový objem RN1

Potřebný objem na retenci [m^3]	19,10
Nádrž [m^3] (celkový objem - ne užitený)	20
Užitná délka [mm]	3500
Užitná šířka [mm]	3000

Vnitřní výška [mm]	2000
Užitná výška [mm]	1700
Počet [ks]	2
Celkový objem spojených nádrží [m ³]	35,70
Zbylý objem na akumulaci [m ³]	16,60

Návrhový celkový užitný objem RN1 je stanoven na 35,7 m³

Rozdělení objemu:

- Akumulační (využitelný pro závlahy) stanovený na 16,6 m³
- Retenční (využitelný pro zpomalení odtoku) 19,1 m³

Předpokládané množství srážkových vod v daných měsících:

Objekt	Řešená střešní plocha [m ²]
Kostel	470,0
Z - ZŠ	224,0
ZUŠ	0,0
Celkem:	694,0 m ²

Srážky - Hodnoty srážek jsou brány z dlouhodobého srážkového normálu N pro Zlínský kraj z portálu ČHMÚ (www.chmi.cz).													Celkem
Měsíc	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	
N (mm)	48	46	51	50	79	87	98	75	73	58	53	53	775
V (m ³)	33,31	31,92	35,39	34,70	54,83	60,38	68,01	52,05	50,66	40,25	36,78	36,78	535,07
Celkem za vegetační období:									N (mm)	520			
									V (m ³)	360,88			

- Stanovení výpočtového objemu RN 02

Již při rozvržení svedení DV do nádrží bylo uvažováno s rozdělením na 2 totožné střešní plochy (tedy 700 m² a 700 m²). Návrh RN2 bude tedy obdobný jako v případě RN1.

ODVODŇOVANÉ PLOCHY

A = 700 m² Střechy s nepropustnou horní vrstvou sklon nad 5% $\Psi = 1.00$ A_{red} = 700 m²

LOKALITA – NEJBLIŽŠÍ SRÁŽKOMĚRNÁ STANICE

Vsetín

NÁVRHOVÉ A VÝPOČÍTNÉ ÚDAJE

A_{red} 700 m² redukováný půdorysný průmět odvodňované plochy

p 0.2 rok⁻¹ periodičita srážek

Q₀ 0.5 l.s⁻¹ regulovaný odtok

h_d 42.7 mm návrhový úhrn srážek

t_c 360 min doba trvání srážky

V_{vz} 19.1 m³ největší vypočtený retenční objem retenční nádrže (návrhový objem)

T_{pr} 10.6 hod doba prázdnění retenční nádrže – VYHOVUJE

Návrhový objem RN2

Potřebný objem na retenci [m ³]	19,10
Nádrž [m ³] (celkový objem - ne užitný)	20
Užitná délka [mm]	3500
Užitná šířka [mm]	3000
Vnitřní výška [mm]	2000
Užitná výška [mm]	1700
Počet [ks]	2
Celkový objem spojených nádrží [m ³]	35,70
Zbýlý objem na akumulaci [m ³]	16,60

Návrhový celkový užitný objem RN2 je stanoven na 35,7 m³

Rozdělení objemu:

- Akumulační (využitelný pro závlahy) stanovený na 16,6 m³
- Retenční (využitelný pro zpomalení odtoku) 19,1 m³

Předpokládané množství srážkových vod v daných měsících:

Objekt	Řešená střešní	
Kostel	0,0	
V - ZŠ	410,0	
ZUŠ	287,0	
Celkem:	697,0	m ²

Srážky - Hodnoty srážek jsou brány z dlouhodobého srážkového normálu N pro Zlínský kraj z portálu ČHMÚ (www.chmi.cz).													Celkem
Měsíc	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	
N (mm)	48	46	51	50	79	87	98	75	73	58	53	53	775
V (m ³)	33,46	32,06	35,55	34,85	55,06	60,64	68,31	52,28	50,88	40,43	36,94	36,94	537,39
Celkem za vegetační období:								N (mm)	520				
								V (m ³)	362,44				

Odtok z retenčních nádrží je řízen pomocí nastavitelného vírového regulátoru. Jeho dno je „nasazeno“ na horní kótě akumulačního prostoru retenčních nádrží. Každá nádrž je také osazena bezpečnostním přepadem. Systém zapojení vírového regulátoru odtoku a bezpečnostního přepadu je uveden ve výkresové části pro každou retenční nádrž samostatně.

Odtok z nádrží RN1 i RN2 (vírový regulátor + bezpečnostní přepad) bude sveden do plastových revizních šachet DN 600, ze kterých bude přebytečná DV voda svedena do stávající kanalizace. V obou napojovaných místech (RN1 do stávající kanalizace DN400 a RN2 do stávající kanalizace DN300) bude vyhotovena prefabrikovaná revizní šachta DN 1000 s litinovým poklopem.

Retenční nádrže jsou navrženy dvouplášťové plastové, hranaté uložené na podkladný betonové desce. RN 01 i 02 jsou složeny z 2 x 20 m³ nádrží mezi sebou propojenými ve dně i pod stropem pomocí trub PVC-U DN 300. dl. 200 mm. Prostory mezi nádrží budou vyplněny kopaným žlutým pískem. Po uložení nádrží a pospojování budou nádrže zasypány. Do každé z nádrží bude pak samostatný průlez DN 600 s pochozí uzamykatelným poklopem. Před vtokem do RN 01 a RN02 bude osazena šachta s čistícím košem pro odsazení velmi jemných nečistot a ostatních nečistot.

Kanalizační potrubí v bude uloženo v rýze šířky 1,1 m do pískového lože z kopaného písku f(d=0; D=4 mm) tloušťky 150 mm pro DN250 a tl. 100 mm pro DN150 (lože nesmí obsahovat ostrohranné částice) a obsyp (nesmí obsahovat ostrohranné částice) a bude proveden šterkopískem f(d=0; D=20 mm), tl. 300 mm nad horní obálku potrubí. Největší částice šterkopísku nesmí překročit 1/10 DN trouby, která je zasypávána, nebo 60 mm. Obsyp bude sypán po vrstvách kolem trouby a **ručně** hutněn. Hutnění obsypu je nutné provádět vždy po obou stranách trouby současně a zamezit vzniku dutin pod troubou. Prostor mezi troubou a stěnou výkopu musí být rovnoměrně zhutněn. Další vrstva dosahuje výšky horní hrany trouby. Provádí se postupným nasypáním a hutněním tenkých vrstev až do dosažení potřebné výšky. Je vhodné nechat horní hranu trouby odhalenou. Třetí vrstva dosahuje výšky 0,3 m nad horní hranou trouby a měla by být hutněna dusadlem po obou stranách trouby. Nikdy ne přímo nad troubou! Dokud není tato vrstva hotova, je nepřípustné realizovat finální zpětný zásyp výkopu jiným materiálem.

SO 02 – Výtlačk užitkové vody

Pro možnost zpětného využití vody jsou navržena dvě výtlačná potrubí užitkové vody V1 (z RN01) a V2 (z RN02). Konec každého výtlačku bude osazen v plastově šachtě s výtokovým stojanem pro napojení hydrantové hadice typu C. Na trase V1 i V2 bude v blízkosti RN umístěna plastová šachta, která bude umožňovat připojení hadice za pomoci rychlospojky pro závlahu v okolí cca. 25,0 m.

Výtlačk V1, dl. cca 68,0 m, D50 mm, mat. PE 100RC, SDR11

Výtlačk V2, dl. cca 59,0 m, D50 mm, mat. PE 100RC, SDR11

Uložení výtlačků bude v nezámrzné hloubce, v otevřeném paženém výkopu.

V každé retenční nádrži bude umístěno ponorné výtlačné čerpadlo se záchytným košem bránící přísátí nečistot. Proti běhu na sucho bude každé čerpadlo osazeno plovákem. Pro

možnost ovládání čerpadla bude současně uložen ovládací kabel ukončený spínačem v šachtě s výtokovým stojanem i v šachtě pro výtok s rychlospojkou.

Návrh čerpadel pro RN1 i RN2 (celkem tedy 2 ks):

- Maximální dopravní výška 11,5 m
- Maximální průtok 14,4 m³/h
- Fáze Jednofázové
- Výkon motoru 0,4 kW

Potrubí bude ukládáno na urovnané dno rýhy do výkopu na zhutněné lože tl. 100 mm se zrnitostí materiálu předepsaného výrobcem u jednotlivých typů potrubí. Trubky musí na loži ležet v celé délce. Obsyp se hutní po vrstvách max. 150 mm po stranách trubky. Není přípustné hutnit přímo nad trubkou. Hutnění je třeba provádět ručně nebo lehkými strojními dusadly. Obsypový materiál nesmí obsahovat ostrohranné částice.

Obsyp potrubí bude proveden 300 mm nad vrchol potrubí. Lože bude zhutněno na $I_d = 0,9$. Zhutnění horní vrstvy na $I_d = 0,9$ bude současně s obsypem po stranách potrubí. Zásyp ve vozovkách bude proveden hutněným netechnologickým štěrkopískem. Pro zásypy štěrkopískem a štěrkovitými zeminami u vodohospodářských staveb platí parametry míry zhutnění $D \geq 95\%$ - dle Proctor Standard. Zásyp rýhy bude hutněný, musí dosahovat úroveň deformačního modulu $E_{def,2} = 45$ MPa.

Pro dodatečné vyhledávání navrženého potrubí bude využit integrovaný vodič, který bude součástí potrubí, případně bude na potrubí uložen vodič dodatečně. Signalizační vodič bude v šoupátkových poklopech vyveden do autozásuvky.

Nad potrubí bude do výkopu uložena výstražná fólie min. 200 mm nad vrcholem potrubí (dle ČSN 73 6006 (8/2003)) s nápisem pozor voda.

SO 03 – Silnoproudé rozvody

Pro napájení čerpadel a jejich ovládání jsou navrženy silnoproudé rozvody NN k čerpadlům a ovládacím tlačítkům. Pro každou ze dvou retenčních nádrží samostatně. V zásadě je systém řešen následovně:

Pro napojení technologie čerpání je součástí tohoto projektu nový silový rozvaděč s označením R-N, který bude osazen v suterénu základní školy v místě zdemontovaného stávajícího rozvaděče výměníkové stanice. Rozvaděč je navržen tak, že v něm bude následně možno napojit rozvody NN, které jsou součástí projektu „Úprava zpevněných ploch Masarykova náměstí“. Realizace budou vzájemně technicky koordinovány.

Každé ze dvou čerpadel bude ovládáno vždy ze dvou míst paralelně a to jednak ze šachty u RN a jednak z místa příslušného potrubního výtoku. Podrobnosti jsou uvedeny v technické zprávě objektu SO03.

- Přípojka NN pro RN1
 - Napájení čerpadla: dl. cca 60 m, typ kabelu CYKY-J 3x2,5
 - Ovládací kabely: dl. 60m + 35m, typ kabelů: CYKY-J 5x1,5
 - místo připojení: nový rozvaděč R-N v technickém suterénu stávající základní školy
 - kabely uloženy ve výkopu v trase souběžné s potrubními rozvody, v případě křížení IS uloženo v ohledné korugované chrániče
- Přípojka NN pro RN2
 - Napájení čerpadla: dl. cca 65 m, typ kabelu CYKY-J 3x2,5
 - Ovládací kabely: dl. 65m + 70m, typ kabelů: CYKY-J 5x1,5
 - místo připojení: nový rozvaděč R-N v technickém suterénu stávající základní školy
 - kabely uloženy ve výkopu v trase souběžné s potrubními rozvody, v případě křížení IS uloženo v ohledné korugované chrániče

Uložení kabelu bude provedeno ve smyslu ČSN 332000-5-52.

HYGIENICKÉ POŽADAVKY NA STAVBY, POŽADAVKY NA PRACOVNÍ A KOMUNÁLNÍ PROSTŘEDÍ

Při realizaci stavby je dodavatel povinen omezit škodlivé důsledky stavební činnosti na životní prostředí. Jedná se hlavně o hluk, znečišťování ovzduší, znečišťování komunikací, omezit na nezbytnou míru plochy pro provádění stavby a ochránit stávající zeleň.

Navržená stavba za podmínky řádného provedení a provozování nebude mít po uvedení do provozu žádný negativní vliv na okolí.

BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI

Veškeré stavební práce musí být prováděny v souladu s platnými technologickými a bezpečnostními předpisy a ustanoveními ČSN.

Od 1. 1. 2007 je v platnosti zákon 309/2006 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).

Do vydání prováděcích právních předpisů k provedení zákona 309/2006 § 2 odst. 2, § 4 odst. 2, § 5 odst. 2, § 6 odst. 2 a § 7 odst. 7 se postupuje podle:

- a) nařízení vlády č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovišti s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky,
- b) nařízení vlády č. 101/2005 Sb., o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí,
- c) nařízení vlády č. 378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a nářadí,
- d) nařízení vlády č. 339/2017 Sb., o bližších požadavcích na způsob organizace práce a pracovních postupů při práci v lese a na pracovištích obdobného charakteru,
- e) nařízení vlády č. 168/2002 Sb., kterým se stanoví způsob organizace práce a pracovních postupů, které je zaměstnavatel povinen zajistit při provozování dopravy dopravními prostředky,
- f) nařízení vlády č. 375/2017 Sb., kterým se stanoví vzhled, umístění a provedení bezpečnostních značek a značení a zavedení signálů,
- g) nařízení vlády č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví zaměstnanců při práci,
- h) nařízení vlády 591/2006 o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích,
- i) nařízení vlády 592/2006 o podmínkách akreditace a provádění zkoušek z odborné způsobilosti.

Způsob vedení stavebního deníku určuje podle § 157 odst.4 stav. zákona (183/2006) prováděcí vyhláška 499/2006 o dokumentaci staveb v příloze č.16.

Při stavebních pracích musí být dodrženy podmínky provádění v ochranném pásmu energetických zařízení podle zákona 458/2000 Sb. – o podmínkách podnikání a o výkonu státní správy v energetických odvětvích a o změně některých zákonů (energetický zákon). Při souběhu se stávajícími inženýrskými sítěmi musí být respektovány jejich ochranná pásma a při křížení musí být zemní práce prováděny ručně.

V průběhu realizace stavby je nutno respektovat platné požárně bezpečnostní a hygienické předpisy, týkající se ochrany zdraví pracujících, zejména pak:

Vyhláška ČÚBP č. 48/1982 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení ve znění vyhlášek č. 207/1991 Sb., č. 352/2000 Sb. a č. 192/2005 Sb.

Upozornění

Budou-li na staveništi působit zaměstnanci více než jednoho zhotovitele stavby, je zadavatel stavby povinen určit potřebný počet koordinátorů bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi s přihlédnutím k rozsahu a složitosti díla a jeho náročnosti na koordinaci ve fázi přípravy a ve fázi jeho realizace.

Koordinátor zajišťuje koordinaci bezpečnosti práce a ochrany zdraví na staveništi od fáze přípravy až do realizace stavby a tím naplňuje jeho zákonnou povinnost podle požadavků zákona 309/2006 Sb.

OCHRANA ŽIVOTNÍHO PROSTŘEDÍ

Navrhovaná opatření jsou prvky, které zlepšují kvalitu životního prostředí v lokalitě. Charakter díla bude mít příznivý vliv na ekologickou stabilitu prostředí. Při realizaci stavby je zhotovitel povinen omezit škodlivé důsledky stavební činnosti na životní prostředí. Jedná se hlavně o hluk, znečišťování ovzduší, znečišťování komunikací – omezit na nezbytnou míru plochy pro provádění stavby a ochránit stávající zeleň.

Dodavatelské organizace jsou povinny dodržovat zejména tato opatření:

- Při výstavbě používat stavební stroje v řádném technickém stavu, opatřené předepsanými kryty pro snížení hluku.
- Zabezpečit plynulou práci stavebních strojů, dostatečným nasazením dopravních prostředků. V průběhu přestávek zastavovat motory stav. strojů.
- Nepřipustit provoz dopravních prostředků a strojů s nadměrným množstvím škodlivin ve výfukových plynech.
- Maximálně omezit prašnost při stavebních pracích a dopravě.
- Omezit stání a pojezd vozidel mimo zpevněné plochy.
- Při výjezdu na veřejné komunikace zabezpečit čištění kol, a znečištění na komunikacích ihned odstraňovat.
- Udržovat pořádek na staveništích, materiály ukládat na vyhrazených místech.
- V max. míře chránit stávající zeleň.
- Nevstupovat na pozemky, které stavbou nejsou dotčeny, a není vydán souhlas s jejich využitím.

ZÁSADY ORGANIZACE VÝSTAVBY

Zadavatel stavby je povinen dle § 14 zákona č. 309/2006 Sb. odst. 1, určit potřebný počet koordinátorů bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi (dále jen “koordinátor”) s přihlédnutím k rozsahu a složitosti díla a jeho náročnosti na koordinaci ve fázi přípravy a ve fázi jeho realizace.

Zadavatel stavby je povinen dle § 15 zákona č. 309/2006 Sb. odst. 2, zajistit zpracování plánu bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi (dále jen “plán BOZP”) podle druhu a velikosti stavby tak, aby plně vyhovoval potřebám zajištění bezpečné a zdraví neohrožující práce.

- b) **Výkresová část** - výkresy základů, pokud tyto konstrukce nejsou zobrazeny ve stavebních výkresech základů; tvar monolitických betonových konstrukcí; výkresy

sestav dílců montované betonové konstrukce; výkresy sestav kovových a dřevěných konstrukcí apod.

Výkresová část je samostatnou přílohou projektové dokumentace.

- c) **Statické posouzení - použité podklady - základní normy, předpisy, údaje o zatíženích a materiálech; ověření základního koncepčního řešení nosné konstrukce; posouzení stability konstrukce; stanovení rozměrů hlavních prvků nosné konstrukce včetně jejího založení; dynamický výpočet, pokud na konstrukci působí dynamické namáhání.**

S ohledem na charakter stavebního objektu není řešeno.

D.1.3 Požárně bezpečnostní řešení

S ohledem na charakter stavebního objektu není řešeno.

D.1.4 Technika prostředí staveb

S ohledem na charakter stavebního objektu není řešeno.

D.2 Dokumentace technických a technologických zařízení

V rámci předmětné PD nejsou řešena technická a technologická zařízení.

Ve Zlíně 10/2023

Vypracoval: Ing. Václav Kraváček

Kontroloval: Ing. Lukáš Kohoutek