



## D.1.1.a.2 Technická zpráva SO06 – Vsakovací zařízení

VYPRACOVAL: Ing. Jiří Krasnovský		 Kotojedská 2588, 767 01 Kroměříž	
ZODP. PROJEKTANT: Ing. Petr Kostka			
INVESTOR: SMO, Ostrava-Jih, Horní 791/3, 700 30 Ostrava – Hrabůvka			
MÍSTO STAVBY: Parc.č. 434/19 k.ú. Hrabůvka			
NÁZEV AKCE: Multifunkční hřiště s atletickým oválem a doskočištěm při ZŠ Krestova 36A, Ostrava - Hrabůvka		DATUM: 08/2024	
ČÁST PD: Technická zpráva – SO06 Vsakovací zařízení		STUPEŇ PD: DPS	
		OZNAČENÍ: D.1.1.a.2	ČÍSLO PARÉ:

## Obsah

Obsah .....	2
1. Identifikační údaje .....	3
1.1. Údaje o stavbě .....	3
1.2. Údaje o žadateli / stavebníkovi .....	3
1.3. Údaje o zpracovateli dokumentace .....	3
2. Základní charakteristika stavby a pozemku .....	3
3. Architektonické, výtvarné a materiálové řešení, dispoziční a provozní řešení, bezbariérové užívání stavby .....	4
3.1. Zemní práce .....	4
3.2. Drenážní systém odvodnění .....	4
3.3. Navrhované parametry stavby .....	4
3.4. Uložení potrubí .....	5
3.5. Vsakovací jímka .....	5
3.6. Hydrotechnické výpočty .....	6
4. Vliv na povrchové a podzemní vody včetně řešení jejich zneškodňování .....	9
5. Ochrana dřevin při stavební činnosti .....	9
6. Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce .....	9

## 1. Identifikační údaje

### 1.1. Údaje o stavbě

a) název stavby: Multifunkční hřiště s atletickým oválem a doskočištěm při ZŠ Krestova 36A, Ostrava - Hrabůvka

b) místo stavby: Parc.č. 434/19, k.ú. Hrabůvka

c) předmět dokumentace: Dokumentace pro vydání společného povolení.  
Jedná se o provedení nového sportovního areálu při ZŠ a MŠ Krestova 36A. Jednotlivé prvky (běžecký ovál, dráha, skok do dálky, hřiště s umělou trávou, workoutové hřiště a multifunkční hřiště) budou nově provedeny.

### 1.2. Údaje o žadateli / stavebníkovi

Vlastnické právo (investor): Statutární město Ostrava,  
Prokešovo náměstí 1803/8, Moravská Ostrava,  
702 00 Ostrava

Svěřená správa nemovitostí: Městský obvod Ostrava-Jih,  
Horní 791/3, Hrabůvka,  
700 30 Ostrava

### 1.3. Údaje o zpracovateli dokumentace

Zpracovatel projektové dokumentace: FAKO, spol. s r.o.  
Kotojedská 2588  
767 01 Kroměříž  
IČO: 18188711  
DIČ: CZ18188711

Zodpovědný projektant: Ing. Zdeněk Morong  
Autorizovaná osoba v oboru pozemní stavby  
Číslo autorizace: 1301424

## 2. Základní charakteristika stavby a pozemku

Jedná se o pozemek v zastavěném území v oploceném areálu základní a mateřské školy Krestova 36A v městské části Ostrava Hrabůvka, k.ú. Hrabůvka, p.č. 434/19. Příjezd na pozemek přes ulici Krestova. Pozemek je rovinatý, v jižní části se snížením o cca 0,2m.

Charakter stavby: Stavební úpravy  
Druh dokumentace: DPS

### 3. Architektonické, výtvarné a materiálové řešení, dispoziční a provozní řešení, bezbariérové užívání stavby

Členění stavby:

SO01 – Fotbalové hřiště s umělou trávou

SO02 – Multifunkční hřiště

SO03 – Atletický ovál se sprintovou rovinkou

SO04 – Skok do dálky

SO05 – Workoutové hřiště

**SO06 – Vsakovací objekt**

SO07 – Zpevněné plochy

SO08 – Terénní a sadové úpravy

Vsakovací zařízení bude umístěno jižně mezi skokem do dálky a multifunkčním hřištěm, tvořené z voštinových bloků o celkovém rozměru 2,4x4,8x1,56 m.

#### 3.1. Zemní práce

V rámci zemních prací se předpokládá sejmutí svrchní vrstvy zeminy (ornice) v tl. cca 250 mm. Výkop drenážních rýh je navržen do hloubky -0,8 m pod povrchem hřiště. šířka výkopu bude min. 400 mm. Drenážní pera budou vyplněna drceným kamenivem frakce 16/32. Výkop rýh bude prováděn strojně. Dokopávky výkopu na úroveň hloubky dané projektem se provedou ručně. Před pokládkou potrubí nutno výkop vyčistit, dno výkopu směrově upravit. Přípravě základové spáry je třeba věnovat maximální pozornost tak, aby byla provedena již v předepsaném podélném sklonu. Montáž vlastního potrubí bude prováděna na upravenou a očištěnou základovou spáru podle podmínek dodavatele trubního materiálu.

#### 3.2. Drenážní systém odvodnění

Odvodnění srážkových vod bude zajišťovat drenážní systém pod sportovním povrchem. Jednotlivé drenážní svodné potrubí, budou napojeny na sběrné potrubí, které bude zaústěno do nové dešťové kanalizace. Drenážní potrubí flexibilní DN100 se uloží do rýh a bude následně redukováno na plastové potrubí DN200 a mimo plochu sportoviště vedeno do betonové revizní a usazovací jímky DN1000. Následně bude KG potrubí DN200 dovedeno do vsakovací jímky. V prostoru vsakovací jímky bude vedeno drenážní potrubí DN200. Pro odvětrání bude horní část doplněna drenážním potrubím DN 100, zaústěným do betonové šachty.

#### 3.3. Navrhované parametry stavby

Vsakovací jímka VS1 – SO06 o rozměru 2,4\*4,8\*1,56 m

- Travnaté hřiště, ovál, skok – drenážní potrubí DN100 – 585 m
- Multifunkční hřiště – drenážní potrubí DN100 – 135 m
- Workoutové hřiště – drenážní potrubí DN100 – 18 m
  
- Travnaté hřiště, ovál, skok – potrubí KG DN200 – 3,3 m
- Multifunkční hřiště – potrubí KG DN200 – 4,8 m
- Workoutové hřiště – potrubí KG DN200 – 12,4 m

Rozdělovací a sedimentační šachta Š1 (betonová) – DN100, do hloubky 4,75m

### 3.4. Uložení potrubí

Potrubí PVC KG – bude ukládáno do otevřeného výkopu. Šířka výkopu je navržena 0,60 m, s pažením výkopů od hloubky -1,2 m pod terénem. Kanalizační potrubí PVC KG bude uloženo na štěrkopískové lože tl. 100 mm. Obsyp potrubí se provede štěrkopískem (max. zrnitost 8 mm bez většího množství ostrohranných zrn) se zhutněním po vrstvách cca 150 mm po bocích do úrovně 300 mm nad horní okraj trubky. Mimo plochu hřiště se použije na zásyp vykopaná prohozená zemina (max. zrno 63 mm) se zhutněním ve vrstvách 200 mm. Přebytečná zemina bude odvážena na skládku. Při zásypu všech výkopů je nutno provádět řádné hutnění v souladu s platnými ČSN tak, aby nedocházelo k sesedání povrchů. Uložení potrubí PVC KG bude provedeno v souladu s technickými podmínkami výrobců potrubí.

Potrubí drenážní PVC perforované – potrubí bude ukládáno do otevřeného výkopu. Šířka výkopu pro kanalizaci je navržena 0,40 m. Drenážní kanalizační potrubí PVC bude uloženo na štěrkopískové lože tl. 100 mm. Obsyp potrubí se provede štěrkodrtí fr. 16-32 mm do výše min. 100 nad vrchol potrubí. Stěny a dno rýhy budou opatřeny propustnou geotextilií 300 g/m<sup>2</sup>. Zásyp potrubí bude proveden drceným kamenivem frakce 32-63 mm. Uložení drenážního potrubí PVC bude provedeno v souladu s technickými podmínkami výrobců potrubí.

### 3.5. Vsakovací jímka

Doporučení typu vsakovacího objektu vychází především z potřebné hloubky objektu, která musí být v úrovni dostatečně propustných zemin a zároveň musí být zajištěna dostatečná výška vsakovací plochy objektů nad hladinou podzemní vody.

Propustné vrstvy horninového prostředí se vyskytují od hloubky 4,3 m pod terénem směrem do podloží. Koncepce vsakovacího objektu proto zahrnuje vybudování akumulace srážkových vod a jejich následný vsak do nezvodněné části. Hladina podzemní vody byla zastižena v hloubce -5,3m.

Pro likvidaci srážkových vod z prostoru sportovišť je při jižní straně navržena vsakovací jímka z plastových voštinových bloků **o celkových rozměrech 2,4 x 4,8 x mocnost 1,56 m**, přičemž aktivní **vsakovací zóna se bude nacházet v hloubkové úrovni mezi 4,3 m**. Jímka bude provedena jako akumulační a současně i vsakovací. Prostor pod vsakovací jímkou bude do úrovně -5,3m nakypřen bagrem.

Vsakovací galerie bude provedena z voštinových bloků (např. AS-NIDAPLAST) s rozměry 1,2 x 2,4 x 0,54 m. Celkově bude pro vsakovací jímku použito 12 kusů bloků, kladených ve třech vrstvách.

Samotná vsakovací jímka bude uložena na štěrkový podsyp mocnosti 100 mm. Stěny, dno a horní část jímky budou opatřeny propustnou geotextilií 300 g/m<sup>2</sup>. Před vsakovací jímkou je předřazena revizní šachta s kalový prostorem, kde bude docházet k sedimentaci (předčištění) splavenin před zásakem.

Výpočet a návrh vsakovací jímky je proveden dle hydrogeologického průzkumu – viz dokladová část E.

## Revizní a odvětrávací šachty

Betonová revizní šachty DN100 se skládají ze slepého typu šachtového dna (pro usazování drobných částic), betonových skruží roury DN1000, betonovým kónusem 1000/600/90 a typovým poklopem. Šachta bude osazena na štěrkopískový podsyp tl. 100 mm a obsypány štěrkopískem. Šachta bude umístěna v trávniku a opatřena litinovým poklopem A15 s převýšením 50 mm nad okolní terén. Sediment v usazovací části šachty je nutno pro zachování funkčnosti průběžně odstraňovat. Šachta bude doplněna o šachtová stupadla (z nerezové oceli s PE-HD povlakem) v počtu 16ks. Stupadla budou dodatečně montována pomocí hmoždinek. Stupadla budou tvořit dvouřadý žebřík s roztečí 250 mm. Šířka nášlapu min. 150 mm, hloubka 160 mm.

## Úpravy povrchů

Okolní nezpevněné plochy zasažené výstavbou budou rekultivovány – bude proveden dosyp orníci, plochy následně osety travním semenem, včetně prvotní údržby těchto ploch (pravidelná zálivka, prvotní sekání trávniku).

**Veškeré materiály a prvky jsou použity dle technologických listů, detailů a technologických předpisů výrobce s originálními a doporučenými doplňky.**

**Referenční výrobky uvedené na výkresech a v přílohách slouží pouze pro určení standardu a mohou být při dodržení parametrů nahrazeny výběrovým řízením.**

**Veškeré barevné odstíny budou upřesněny stavebníkem v průběhu realizace stavby na základě vzorků.**

## 3.6. Hydrotechnické výpočty

Odváděné vody budou tvořeny srážkami z jednotlivých ploch sportovišť. Dešťové vody ze zpevněných ploch budou příčným spádem odváděny do přilehlého zatravnění. Předpokládaná půdorysná plocha jednotlivých stavebních částí, ze kterých bude **srážková voda** vsakována do horninového prostředí, dle dodaných podkladů činí:

- SO01 - Fotbalové hřiště s umělou trávou ... **2102 m<sup>2</sup>**
- SO02 - Multifunkční hřiště ... **576 m<sup>2</sup>**
- SO03 - Atletický ovál se sprintovou rovinkou ... **562 m<sup>2</sup>**
- SO04 - Skok do dálky ... **21 m<sup>2</sup>**
- SO05 - Workoutové hřiště ... **63 m<sup>2</sup>**

Stanovení redukovaného půdorysného průmětu odvodňované plochy  $A_{red}$  získáme redukcí dílčích ploch součiniteli odtoku dešťových vod.

### Odvodňovaná plocha:

Dílčí plocha (m <sup>2</sup> )	dílčí typ povrchu	
2102	0,25	umělá tráva
1201	0.25	umělý tartanový povrch
21	0.25	písková vrstva

**Celková redukováná odvodňovaná plocha tedy činí cca 831 m<sup>2</sup>.**

Pro stanovení hodnoty deště a návrh dimenzování vsakovacího zařízení byl využit postup dle ČSN 75 9010. Minimální vsakovací plocha Avsak pro vyprázdnění akumulačního prostoru do 72 hodin s ohledem na potřebnou retenční kapacitu činí cca 15,26 m<sup>2</sup>.

Vsakovaný odtok z vsakovacího zařízení pak pro tuto plochu činí:

$$Q_{vsak} = \frac{1}{f} \cdot k_v \cdot A_{vsak} = \frac{1}{2} \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,26 = 0,001603 \text{ m}^3 \text{ s}^{-1} = 1,603 \text{ l s}^{-1}$$

kde:

$f$  součinitel bezpečnosti vsaku (doporučeno  $f \geq 2$ )

$k_v$  koeficient vsaku ( $2,1 \cdot 10^{-4} \text{ m} \cdot \text{s}^{-1}$ )

$A_{vsak}$  vsakovací plocha

Retenční objem vsakovacího zařízení se pak stanoví dle vztahu:

$$V_{vz} = \frac{h_d}{1000} \cdot (A_{red} \cdot A_{vz}) - \frac{1}{f} \cdot k_v \cdot A_{vsak} \cdot t_c \cdot 60$$

$h_d$  návrhový úhrn srážek dle ČN 759010

$A_{red}$  red. průmět odvodňované plochy (m<sup>2</sup>)

$f$  součinitel bezpečnosti vsaku,  $f \geq 2$ )

$k_v$  koeficient vsaku ( $2,1 \cdot 10^{-4} \text{ m} \cdot \text{s}^{-1}$ )

$A_{vsak}$  vsakovací plocha

$A_{vz}$  plocha hladiny (jen u povrchových zař.)

$t_c$  doba trvání srážky dle ČSN 759010

Výsledné hodnoty retenčního objemu pro jednotlivé doby trvání srážek jsou uvedeny v následující tabulce:

Trvání srážky $t_c$ (min)	Výpočet retenčního objemu vsakovacího zařízení $V_{vz}$	Retenční objem vsakovacího zařízení $V_{vz}$ (m <sup>3</sup> )
5	$10,8/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 5 \cdot 60$	8,7
10	$15,2/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 10 \cdot 60$	11,9
15	$17,8/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 15 \cdot 60$	13,6
20	$19,6/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 20 \cdot 60$	14,7
30	$22,1/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 30 \cdot 60$	15,8
40	$23,8/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 40 \cdot 60$	16,3
<b>60</b>	<b><math>26,3/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 60 \cdot 60</math></b>	<b>16,5</b>
120	$30,5/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 120 \cdot 60$	14,3
240 (4h)	$36,7/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 240 \cdot 60$	8,0
360 (6h)	$40,7/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 360 \cdot 60$	0
480 (8h)	$41,9/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 480 \cdot 60$	0
600 (10h)	$43,1/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 600 \cdot 60$	0
720 (12h)	$44,3/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 720 \cdot 60$	0
1080 (18h)	$47,9/1000 \cdot (831+0) - 1/2 \cdot 2,1 \cdot 10^{-4} \cdot 15,3 \cdot 1080 \cdot 60$	0



1440 (24h)	50,1/1000 . (831+0) - 1/2 . 2,1.10 <sup>-4</sup> . 15,3.1440.60	0
2880 (48h)	68,7/1000 . (831+0) - 1/2 . 2,1.10 <sup>-4</sup> . 15,3.2880.60	0
4320 (72h)	78,9/1000 . (831+0) - 1/2 . 2,1.10 <sup>-4</sup> . 15,3.4320.60	0

Pro výpočet byly použity návrhové úhrny srážek s dobou trvání od 5 min do 72 hodů s periodicitou výskytu  $p = 0,2$ . Největší uvažovaný retenční objem vsakovacího zařízení pro vsakovací plochu 15,26 m<sup>2</sup> a koeficient vsaku 2,1.10<sup>-4</sup> m.s<sup>-1</sup> činí  $V_{vz} = 16,5 \text{ m}^3$ .

Doba prázdnění vsakovacího zařízení:

$$T_{pr} = \frac{V_{vz}}{Q_{vsak}} = \frac{16,5}{0,001603} = 10293 \text{ s} = 3,0 \text{ hod}$$

Doba prázdnění  $T_{pr}$  je menší než maximální požadovaná doba prázdnění 72 hod a navrhované vsakovací zařízení z hlediska této podmínky vyhovuje.

Podrobnější **návrh vsakovacího zařízení** vychází zejména z ověřených geologických poměrů, kdy vhodnou vrstvu pro vsakování tvoří nezvodněné písčité štěrky vyskytující se v úrovni od 4,0 m. Úroveň hladiny podzemní vody byla zastižena v hloubce 5,3m p.t. Vsakovací prvek je doporučeno realizovat vetknutím do štěrkové vrstvy v hloubce cca 4,3 m pod terénem. **Pro vyloučení vlivů vsaku na okolní zástavbu je nutné vybudování neregulovaného bezpečnostního přepadu**, který zajistí nekonfliktní odtok srážek v případě přehlcení vsaku a **technický návrh vsakovacího prvku musí být proveden tak, aby nebyl hydraulicky propojen s preferenčními cestami proudění vod** – vedení inženýrských sítí, zásypy okolo objektů apod, které by umožnily drénování vod mimo vlastní kolektor.

#### Dimenzování podzemního prostoru

Vsakovací plocha podzemního prostoru s propustnými stěnami vychází ze vztahu:

$$A_{vsak} = L \cdot \left( \frac{h_{vz}}{2} + b \right)$$

kde:

$L$  délka vsakovací dutiny

$b$  šířka vsakovací dutiny

$h_{vz}$  výška propustných stěn – aktivní část vsakovacího zařízení

Pro požadovanou vsakovací plochu 15,26 m<sup>2</sup> a předpoklad využití voštinových bloků AS – NIDAPLAST s rozměry 1,2 x 2,4 x 0,54 m pak výsledné parametry vsakovacího objektu činí:

Délka  $L = 4,8 \text{ m}$ , šířka  $b = 2,4 \text{ m}$ , výška aktivní části  $h_{vz} = 1,56 \text{ m}$  hloubka výkopu  $c = 4,3 \text{ m}$

Pozn.: hloubka bude upravena podle zastižení štěrkových poloh.

Vsakovací systém je navržen formou vsakovací jámy, která bude vyplněna vsakovacími bloky s akumulací kapacitou min. 95 %. Pro realizaci vsakovacího objektu je vhodné zajistit na lokalitě dozor geologa — zejména z hlediska dodržení správné hloubky objektu.

Vsakovací systém je potřeba pro případ přehlcení při extrémních srážkových úhrnech vybavit bezpečnostním přepadem, např. do kanalizace či přelivem na povrch. Vsakovací zařízení vyžaduje pravidelnou kontrolu a údržbu v intervalech, které udává norma ČSN 75 9010.



#### **4. Vliv na povrchové a podzemní vody včetně řešení jejich zneškodňování**

Realizací stavby a jejím užíváním nesmí dojít k znečištění podzemních ani povrchových vod ropnými látkami ani jinými nebezpečnými látkami a ke zhoršení odtokových poměrů na předmětné lokalitě.

Případná havárie na strojním zařízení dodavatelů stavby při realizaci stavby bude ihned eliminována a případná zemina kontaminovaná úniky ropných látek bude odvezena na dekontaminaci.

Veškeré případné manipulace s vodám závadnými látkami v době realizace záměru, musí být prováděny tak, aby bylo zabráněno nežádoucímu úniku závadných látek do půdy nebo jejich nežádoucímu smísení se srážkovými vodami.

#### **5. Ochrana dřevin při stavební činnosti**

Při stavební činnosti bude nutné postupovat v souladu s ČSN 83 9061 "Technologie vegetačních úprav v krajině – Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích". Veškerá zeleň (stromy, keře, zatravněné plochy) v okolí stavby, která nekoliduje s realizací stavby, nesmí být narušena a bude nutno ji chránit před poškozováním a ničením v nadzemní i podzemní části, např. dřevěným bedněním, sejmutím ornice apod. v souladu s výše uvedenou ČSN.

Dřeviny, nacházející se v blízkosti stavby, budou v souladu s ust. § 7 odst. 1 zákona č. 114/1992 Sb. chráněny před poškozováním a ničením (v nadzemní i podzemní části)

#### **6. Důsledky na životní prostředí a bezpečnost práce**

Stavební práce musí být během výstavby prováděny dle platných výnosů a předpisů o bezpečnosti při provádění prací na kanalizačním potrubí, pro zemní práce, pro práce v blízkosti nadzemních a podzemních vedení el. energie, inženýrských sítí a komunikací. Při zemních pracích musí být dodržena ustanovení nařízení vlády č. 591/2006 Sb. O bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích. Dále musí být respektována vyhláška ČÚBP č. 48/1982, kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení.

Stavba nemá negativní vliv na přírodu a okolní krajinu. Při stavební činnosti bude nutné postupovat v souladu s ČSN 83 9061 "Technologie vegetačních úprav v krajině – Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích". Veškerá zeleň (stromy, keře, zatravněné plochy) v okolí stavby, která nekoliduje s realizací stavby, nesmí být narušena a bude nutno ji chránit před poškozováním a ničením v nadzemní i podzemní části, např. dřevěným bedněním, sejmutím ornice apod. v souladu s výše uvedenou ČSN.

Před zahájením prací je nutno všechny pracovníky řádně proškolit a pro práci vybavit potřebnými ochrannými pomůckami. O seznámení pracovníků s bezpečnostními předpisy se provede prokazatelně zápis v knize hromadných školení. Staveniště bude dobře osvětleno, výkopy budou zajištěny proti pádu do výkopů. Na viditelných místech se umístí tabule s čísly první pomoci, požární ochrany, vedením stavby a výstražné tabule upozorňující na zákaz vstupu nepovolaným osobám do prostoru stavby.

Označení na vstupech, vjezdech a výjezdech ze staveniště bude dle ČSN ISO 3864 (01 8010) "Bezpečnostní barvy a bezpečnostní značky" ve smyslu nařízení vlády č.375/2017 Sb.

Při realizaci stavby bude dodavatel na staveništi dodržovat podmínky ochrany zdraví zaměstnanců při práci /dle nařízení vlády č. 361/2007 Sb. o ochraně zdraví a o změně některých souvisejících předpisů včetně změny č. 274/2003 a č. 68/2010 Sb., hygienické předpisy o hygienických požadavcích na pracovní prostředí a bude garantovat dodržení hlukových limitů v průběhu stavby ve venkovním prostoru /ve smyslu Nařízení vlády č.272/2011 Sb. o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací/. Dodavatel zajistí pro provádění prací taková zařízení /převážně kompresory, rýpadla, apod./, která při provozu nebudou překračovat povolenou hladinu hluku.

Dalšími všeobecnými předpisy, jejichž znění je třeba při výstavbě respektovat, jsou zákon č.174/68 Sb. o státním odborném dozoru nad bezpečností práce.

Při realizaci stavby bude dbáno bezpečnosti, aby nedošlo k sesunutí zeminy a zasypání osob ve výkopu, zvýšená opatrnost při sestupování po žebříku do výkopu, zachycení zemním strojem, pád předmětu do výkopu při práci ve výkopu, manipulace břemen ve výkopu (pád břemen), úraz el. proudem při zemních pracích v blízkosti el. vedení, pohyb v prostoru komunikací se silničním provozem.

Výkopy a staveniště musí být zabezpečené proti možnosti úrazu chodců. Dodavatel je povinen učinit na staveništi taková opatření, aby nemohlo dojít k ohrožení majetku a bezpečnosti cizích osob.

Vypracoval: Ing. Jiří Krasnovský

V Kroměříži 08/2024