

Architekt:	Ing. arch. L.Tecl			
Zodpovědný projektant:	Ing. R.Vrba			
Vypracoval:	Ing. R.Vrba			
Místo stavby: Popůvky				
Investor: POWERBRIDGE spol. s r.o., Vintrovna 262/9, 66441 Popůvky				
Název stavby: NOVOSTAVBA ADMINISTRATIVNĚ VÝROBNÍHO OBJEKTU POWERBRIDGE POPŮVKY, parcela č. 1624/59			Formát:	
			Datum:	23.4.2017
			Stupeň:	DPS
			Č.zakázky:	
Název:			Měřítko:	Č.přílohy:
S0500 PŘÍPRAVA ÚZEMÍ A HRUBÉ TERÉNNÍ ÚPRAVY (HTÚ)			-	SO 500

POŽADAVKY NA ZPRACOVÁNÍ A POUŽITÍ DOKUMENTACE

Veškerá navrhovaná řešení splňují platné normy. V případě jejich rozporu v hierarchii závaznosti – EN, ČSN EN, ČSN dále musí být dodrženy technologické předpisy a postupy dané jednotlivými výrobci/dodavateli.

Všechny citované normy v této PD jsou závaznými pro tuto stavbu.

- zákon č. 183/2006Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon)
- Vyhláška č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb.
- Nařízení vlády č. 361/2007 Sb. ze dne 28. 12. 2007, kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví zaměstnanců při práci
- Nařízení vlády č.272/2011 Sb., kterým se mění nařízení vlády č. 88/2004 Sb., o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- 268/2009 Sb O obecných technických požadavcích na výstavbu
- 383/2001 Sb.O podrobnostech nakládání s odpady
- 185/2001 Sb.O odpadech

ČSN 73 3050	Zemní práce
-------------	-------------

Textová, výkresová i tabulková část dokumentace PD tvoří jeden vzájemně se doplňující a provázený celek. V případě rozporů nebo nejasností mezi jednotlivými částmi PD musí být bezodkladně kontaktován zpracovatel PD, který poskytne vysvětlení/technickou pomoc.

PŘÍPRAVA ÚZEMÍ

Před zahájením stavby budou vytýčeny všechny inženýrské sítě a bude provedeno sejmutí humózní vrstvy hlíny tl. 200mm. Ornice bude deponována na sousedním pozemku parcela č. 1624/58. Část ornice bude použita k ohumusování ploch areálu určených k ozelenění.

HRUBÉ TERÉNNÍ ÚPRAVY (HTÚ)

Výchozí podklady pro objekt HTÚ:

- výsledky inženýrskogeologického průzkumu zpracovaného firmou Balun geo s.r.o. v září 2016

Geologické a hydrogeologické poměry staveniště:

Lokalita průzkumu je umístěna ve východní části obce Popůvky. Cca 50 m od posuzované plochy prochází dálnice D1, zbylé okolí je tvořeno halovými objekty. Západně od místa průzkumu začíná výstavba RD. Posuzovaná plocha je v současné době nezastavěná, zatravněná.

Terén je v těchto místech mírně svažité v celkovém sklonu směrem k jihu. Z hlediska geomorfologického členění ČR spadá daná oblast do okrsku Střelická kotlina, podcelku Lipovská pahorkatina, které jsou součástí celku Bobravská vrchovina a oblasti Brněnská vrchovina.

Geologické podloží nejstarší jednotky je tvořeno na posuzované lokalitě biotitickými granodiority z období neoproterozoika. Tyto vyvěřelé skalní horniny však budou uloženy výrazně hlouběji a budou překryty mladšími neogenními sedimenty. Velké mocnosti zde budou pravděpodobně dosahovat neogenní vysoce plastické jíly, které řadíme z hlediska klasifikace dle ČSN 73 1001 do třídy F8-CH, resp. CI nebo siCI dle ČSN EN ISO 14688. Zeminy dosahují převážně pevné

konzistence. V některých místech mohou zeminy obsahovat vyšší podíl písčité frakce, v takovém případě se jedná o třídu F4-CS, resp. saCl nebo sasiCl.

Kvartérní pokryv je tvořen jílovitoprachovými nebo přelavenými sprašovými až prachovými zeminami, které řadíme do třídy F6-Cl, resp. siCl a F5-ML, resp. Si. Jejich konzistence byla stanovena jako tuhá až pevná, ve svrchní poloze potom pevná.

Svrchní pokryvná vrstva je tvořena na celé ploše humusovou hlínou, která však dosahuje pouze minimální mocnosti a nebude mít tedy vliv na způsob založení, bude odstraněna stavebními výkopy před zahájením stavebních prací.

Hladina podzemní vody nebyla zastižena ani v jedné z nově provedených ani archivních sond. Je tedy možné konstatovat, že podzemní voda nebude mít vliv na způsob založení ani na geotechnické parametry základových půd.

Podzemní voda nebyla zastižena nově provedenými ani archivními sondami. V době vydatnějších srážek může dojít k vytváření mělkých podpovrchových horizontů podzemní vody na úrovni neogenního jílového podloží. Avšak v této úrovni by již neměla mít podzemní voda vliv na základové konstrukce.

V daných geologických podmínkách budou stavební výkopy hloubeny převážně ve středně těžce rozpojitelých zeminách třídy 3 podle klasifikace ČSN 73 3050, o vyšší třídu těžitelnosti 4 by se jednalo pouze v případě pevných vysoce plastických jílů.

Výkopy budou hloubeny v prachových až jílovitoprachových hlínách. Výkopy v těchto zeminách jsou poměrně stabilní a udrží krátkodobě i kolmé stěny. Hlubší výkopy však doporučuji svahovat z důvodu bezpečnosti ve sklonu 3 : 1. Případné výkopy v jílovitopísčitých zeminách je vhodné svahovat ve sklonu 1 : 1.

V daných geologických poměrech doporučuji dodržet krytí základové půdy zeminou mocnosti 1,1 m od upraveného terénu v místě prachových zemin, v místě kde se vyskytují jílovitoprachové hlíny je vhodné dodržet krytí základové spáry zeminou mocnosti 1,3 m od upraveného terénu, aby nedocházelo k projevům klimatických vlivů na základové půdy. Jedná se o zeminy jílovitého charakteru, které jsou citlivé na změnu vlhkostních poměrů.

Lokalita jako celek je stabilní, na Registru svahových nestabilit ČGS nebyly evidovány žádné svahové nestability. Je tedy možné konstatovat, že zde nehrozí nebezpečí pohybu zemního tělesa, který by mohl mít za následek poruchy stavby

Popis HTÚ:

Po sejmutí ornice bude proveden výkop a srovnání terénu do dvou hlavních figur v úrovni 700 a 850mm pod úroveň čisté podlahy spodního podlaží objektu. Ze tří stran bude výkop svahován ve sklonu 1:2. Z důvodu blízkosti sousedního pozemku bude strany severovýchodní před prováděním výkopových prací zrealizováno záporové pažení z válcovaných ocelových profilů, které budou do horniny osazeny buď do předhloubených vrtů, nebo budou zabírány (zavibrovány) pod úroveň budoucího dna stavební jámy. Jako záporny budou použity ocelové profily HEB. Zápora osazená do vrtu se fixuje betonem nižší pevnostní třídy v hloubce pod úrovní dna budoucí stavební jámy a zásypem stabilizovaného materiálu až do úrovně stávajícího terénu. Pažící funkce mezi ocelovými profily bude zajištěna výdřevou z dřevěných fošen. Zápora bude po skončení své funkce vytažena. V případě souhlasu majitele sousedního pozemku je možné pažení nahradit svahování také z této strany. Hloubka všech výkopů HTÚ bude menší než 3,0m oproti původnímu terénu.

Likvidace odpadů:

Při provádění HTÚ nedochází k žádným demoličním pracím. Při výkopech v rámci HTÚ se předpokládá vytěžení cca. 1800m³ zeminy, která bude odvezena na skládku.

Při nakládání s odpady bude respektován zákon č.185/2001Sb. a navazující právní předpisy jako vyhl. MŽP č.381/2001 Sb., kterou se vydává katalog odpadů a vyhl.č. 383/2001 sb. o podrobnostech nakládání s odpady.

Před uvedením do provozu předloží investor doklad o naložení s veškerými stavebními odpady a odvozu zeminy.

Inženýrské sítě:

Před zahájením výkopových prací je nutno všechny stávající inženýrské sítě vytýčit.

Bezpečnostní opatření:

Veškeré práce musí být prováděny v souladu s příslušnými ČSN a ostatními obecně závaznými předpisy, včetně platných vyhlášek o bezpečnosti práce. Kraje výkopových svahů musí být zajištěny proti pádu.

Bezpečnosti práce se týká i organizace a údržba staveniště, tj. řádné označení staveniště, jeho osvětlení, organizace skladování stavebního materiálu .

Za poučení svých zaměstnanců o bezpečnostních a požárních předpisech a o zásadách ochrany zdraví při práci je odpovědný dodavatel.