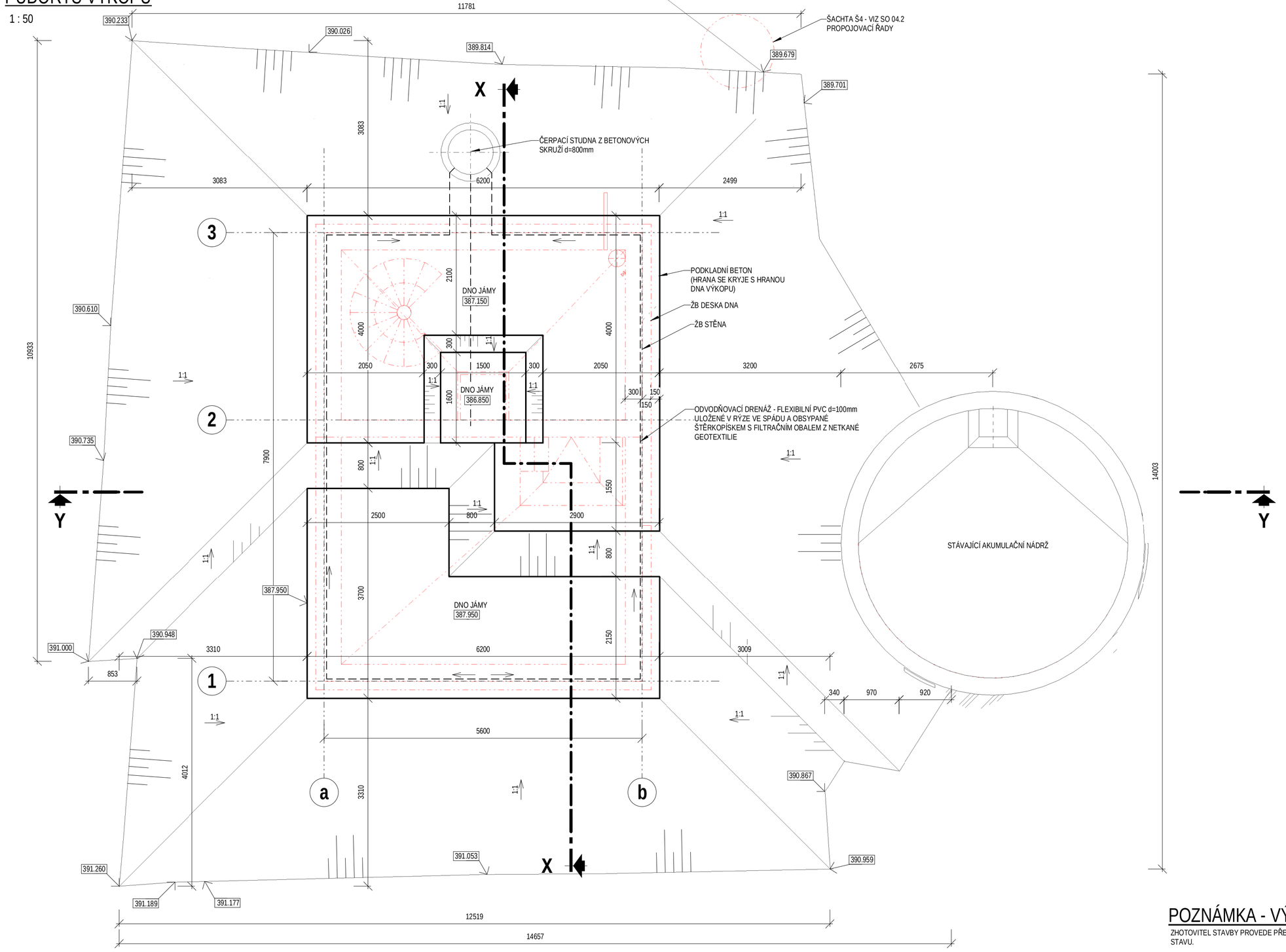
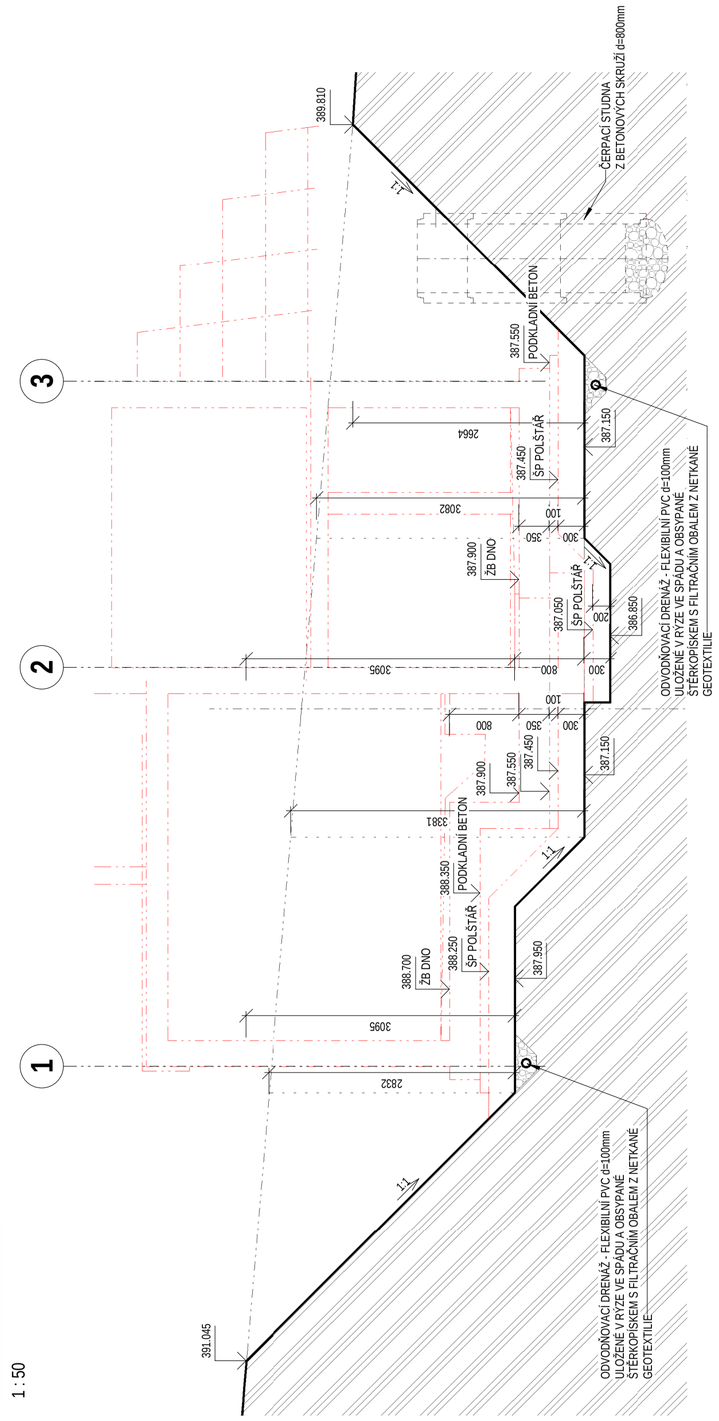
PŮDORYS VÝKOPŮ

1 : 50



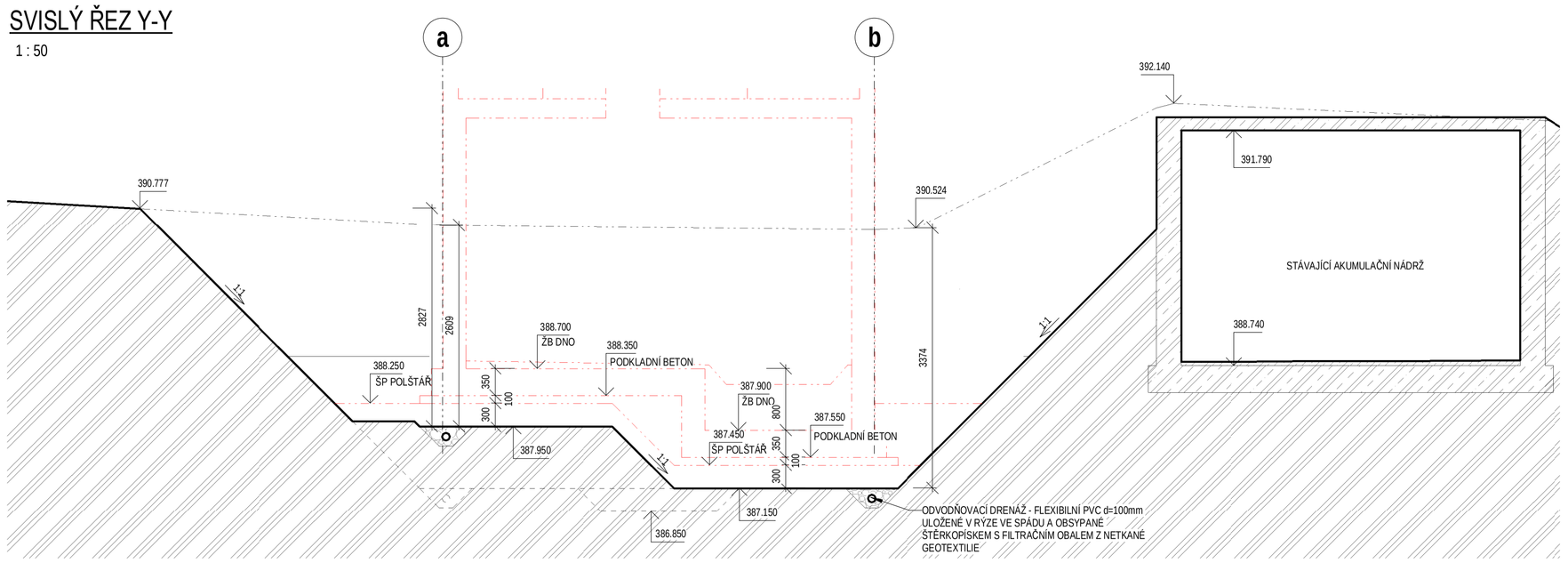
SVISLÝ ŘEZ X-X

1 : 50



SVISLÝ ŘEZ Y-Y

1 : 50



POZNÁMKA - VÝKOPY

ZHOTOVITEL STAVBY PROVEDE PŘEDEM PODROBNOU PASPORTIZACI KONSTRUKCÍ STÁVAJÍCÍHO SOUSEDNÍHO VODOJEMU A ZDOKUMENTOVÁNÍ JEJICH TECHNICKÉHO STAVU.

VÝSTAVBA NOVÉHO VODOJEMU BUDE PROBÍHAT ZA PROVOZU STÁVAJÍCÍHO VODOJEMU.

PŘED ZAHÁJENÍM ZEMNÍCH PRACÍ BUDE PROVEDENO VYTÝČENÍ VŠECH PODZEMNÍCH SÍTÍ NA STAVENIŠTI. ZAHÁJENÍ ZEMNÍCH PRACÍ JE NUTNO OHLÁSIT SPRÁVCŮM SÍTÍ A V PŘÍPADĚ JEJICH POŽADAVKU JE NUTNÉ UMOŽNIT JEJICH ZÁSTUPCŮM PROVÁDĚT DOZOR NA STAVENIŠTI.

STÁVAJÍCÍ VZROSTLÉ STROMY NA STAVENIŠTI BUDOU PŘEDEM POKÁCENY - VIZ PŘÍSLUŠNÝ VÝKRES KOORDINAČNÍ SITUACE.

STAVBA NOVÉHO VODOJEMU BUDE BUDOVÁNA V BLÍZKOSTI STÁVAJÍCÍHO VODOJEMU - PO CELOU DOBU VÝSTAVBY NUTNO CHRÁNIT STÁVAJÍCÍ OBJEKT PROTI POŠKOZENÍ.

VÝKOP BUDE PROVÁDĚN V NEZPEVNĚNÉ PLOŠE Z ÚROVNĚ HRUBÝCH TERÉNNÍCH ÚPRAV PO SEJMUTÍ ORNICE V TL. 300 MM (BUDE UPŘESNĚNO NA STAVBĚ).

PRŮZKUMNÝM VRTEM BYLO SKALNÍ PODLOŽÍ TVOŘENÉ STŘEDNĚ A HRUBĚ ZRNITÝMI ZVĚTRALÝMI GRANODIORITY ZASTIŽENO V HLOUBCE OD 2,6 M. S HLOUBKOU SE MÍRA ZVĚTRÁNÍ SNIŽUJE A OD CCA 3,3 M JSOU GRANODIORITY NAVĚTRALÉ. OD ÚROVNĚ 3,9 M POD TERÉNEM JSOU GRANODIORITY MÍRNĚ NAVĚTRALÉ A ZDRAVÉ.
SKALNÍ PODLOŽÍ JE PŘEKRYTO ELUVIÁLNÍMI A DELUVIÁLNÍMI SEDIMENTY NÁSLEDUJÍCÍHO CHARAKTERU :

- PÍSEK HLINITÝ, REZAVĚ HNĚDÉHO ZBARVENÍ, ULEHLÝ. PÍSČITÁ FRAKCE JE PŘEVÁŽNĚ HRUBĚ ZRNITÁ A OSTROHRANNÁ. POLOHA BYLA ZASTIŽENA V HLOUBCE OD 1,4 M DO 2,6 M.
- HLÍNA PÍSČITÁ, REZAVĚ HNĚDÉHO ZBARVENÍ, PEVNÉ KONZISTENCE. PÍSČITÁ FRAKCE JE STŘEDNĚ A HRUBĚ ZRNITÁ, OSTROHRANNÁ. POLOHA BYLA ZASTIŽENA V HLOUBCE OD 0,3 M DO 1,4 M.

SVRCHNÍ VRSTVU GEOLOGICKÉHO PROFILU TVOŘÍ PÍSČITÁ HLÍNA S HUMÓZNÍ PŘÍMĚSÍ O MOCNOSTI 0,3 M.
VÝKOPY DO HLOUBKY CCA 2,6 M BUDOU PROVÁDĚNY V ZEMINÁCH 3. TŘÍDY TĚŽITELNOSTI DLE DŘÍVE PLATNÉ ČSN 73 3050 ZEMNÍ PRÁCE. NÍŽE JIŽ BUDOU ZASTIŽENY OBTÍŽNĚ TĚŽITELNÉ SKALNÍ HORNINY, OD ÚROVNĚ CCA 4 M 6. - 7. TŘÍDY TĚŽITELNOSTI DLE DŘÍVE PLATNÉ ČSN 73 3050 ZEMNÍ PRÁCE.

SVISLÉ STĚNY VÝKOPU V KVARTÉRNÍM POKRYVU DOPORUČUJE ZPRACOVATEL GEOLOGICKÉHO PRŮZKUMU ZAJISTIT PŘILOŽNÝM PAŽENÍM PROVEDENÝM BEZPROSTŘEDNĚ PO VÝKOPU, PŘÍPADNĚ SVAHOVÁNÍM VÝKOPU SE SKLONEM SVAHU 1 : 0,75. VÝKOPY VE SKALNÍCH HORNINÁCH LZE PODLE GEOLOGICKÉHO PRŮZKUMU PROVÁDĚT SE ZHRUBA SVISLÝMI STĚNAMI BEZ PAŽENÍ.

HLADINA PODZEMNÍ VODY BYLA NARAŽENA V HLOUBCE 0,8 M POD TERÉNEM, RESP. OD TÉTO ÚROVNĚ DOCHÁZELO K DROBNÉMU PŘÍTOKU VODY ZE SVRCHNÍCH VRSTEV KVARTÉRNÍCH SEDIMENTŮ. PO 3 HODINÁCH PO ODVRTÁNÍ VŠAK K VYTVOŘENÍ HLADINY PODZEMNÍ VODY VE VRTU NEDOŠLO A NÁSLEDNĚ BYL VRT LIKVIDOVÁN ZÁHOZEM. PŘI OTVÍRCE STAVEBNÍ JÁMY TEDY MŮŽE DOCHÁZET K DROBNÝM PŘÍTOKŮM, KTERÉ BUDOU S VYČERPÁNÍM STATICKÉ ZÁSOBY VODY SLÁBNOUT.

VZHLEDEM K TOMU, ŽE GEOLOGICKÁ SONDA NEBYLA VRTÁNA PŘÍMO V MÍSTĚ BUDOVÁNÍ NOVÉHO VODOJEMU A TAKÉ NENÍ ZNÁM PŘESNÝ TVAR VÝKOPU PŮVODNÍ AKUMULAČNÍ NÁDRŽE, PŘEDPOKLÁDÁ SE, ŽE ZALOŽENÍ OBJEKTU NOVÉHO VODOJEMU BUDE PROVEDENO VE SVAHOVANÉ STAVEBNÍ JÁMĚ SE SKLONY STĚN 1:1 (HLOUBKA JÁMY CCA 2,9 AŽ 3,5 M). ZMĚNY ÚROVNĚ DNA STAVEBNÍ JÁMY BUDOU ŘEŠENY ROVNĚŽ SVAHOVÁNÍM, PŘEDPOKLÁDÁ SE SKLON SVAHŮ 1:1. SKLONY SVAHŮ BUDOU PO DOHODĚ S GEOLOGEM UPŘESNĚNY PŘI PROVÁDĚNÍ STAVBY NA ZÁKLADĚ SKUTEČNÝCH GEOLOGICKÝCH POMĚRŮ.

POKUD BUDE DO STAVEBNÍ JÁMY PŘITÉKAT PODZEMNÍ VODA, JE NUTNO TUTO PRŮBĚŽNĚ ODČERPÁVAT. ODVODNĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY SE PŘEDPOKLÁDÁ POVRCHOVĚ. POMOCÍ OBVODOVÉ DRENÁŽE Z FLEXIBILNÍHO PVC DRENÁŽNÍHO POTRUBÍ Ø100 MM OSAZENÉHO V RÝZE A OBSYPANÉHO DROBNÝM ŠTĚRKEM FRAKCE 8/16 MM CHRÁNĚNÝM OBALEM Z FILTRAČNÍ POLYPROPYLENOVÉ TECHNICKÉ TEXTILIE. DRENÁŽNÍ POTRUBÍ SE VYSPÁDUJE DO ČERPACÍ JÍMKY V VYSTROJENÉ BETONOVÝMI SKRUŽEMI, KTERÉ BUDOU PŘI ZASYPÁVÁNÍ PONECHÁNY. SKRUŽE ČERPACÍ JÍMKY BUDOU OBSYPÁNY DROBNÝM ŠTĚRKEM 8/16 MM. UMÍSTĚNÍ ČERPACÍ STUDNY UPŘESNIT PŘI PROVÁDĚNÍ STAVBY NA ZÁKLADĚ SKUTEČNÝCH POMĚRŮ. CYKLICKÉ ČERPÁNÍ PODZEMNÍ VODY MUSÍ BÝT ZAJIŠTĚNO I V PŘÍPADĚ VÝPADKU ELEKTRICKÉHO PROUDU. JE TŘEBA POČÍTAT S REZERVNÍM DIESELAGREGÁTEM S DOSTATEČNÝM VÝKONEM.

DNO ZÁKLADOVÉ SPÁRY BUDE SROVNÁNO HUTNĚNÝM ŠTĚRKOPÍSČITÝM POLŠTÁŘEM CELKOVÉ MOCNOSTI 300 MM.

NESMÍ DOJÍT K NAKYPŘENÍ, ROZBŘEDNUTÍ ANI NAMRZNUTÍ ROSTLÉ ZEMINY V PODLOŽÍ POD OBJEKTEM. POSLEDNÍ VRSTVU JE NUTNÉ ODTĚŽIT BAGREM S ROVNÝM BŘITEM. POŽADUJE SE PROTOKOLÁRNÍ PŘEVZETÍ ODVODNĚNÉ ZÁKLADOVÉ SPÁRY AUTORIZOVANÝM GEOLOGEM PŘED POLOŽENÍM ŠTĚRKOPÍSČITÉHO POLŠTÁŘE. ŠTĚRKOPÍSČITÝ POLŠTÁŘ JE NUTNO ROZPROSTŘÍT NA DNO NEPRODLENĚ PO VYHLOUBENÍ JÁMY, PO RUČNÍM ZAČIŠTĚNÍ DNA A VYBUDOVÁNÍ ODVODŇOVACÍ DRENÁŽE.

POLŠTÁŘ BUDE KLADEN PO SAMOSTATNÉ HUTNĚNÝCH VRSTVÁCH. SPODNÍ VRSTVY PO 200 MM Z ŘÍČNÍHO NEBO DRCENÉHO ŠTĚRKOPÍSKU FRAKCE MAX. DO 63 MM. NENÍ VHODNÉ POUŽÍVAT STEJNOZRNNÝ MATERIÁL (ZAVÁZÁNÍ ÚLOMKŮ MEZI SEBOU). FINÁLNÍ VRSTVA POD PODKLADNÍM BETONEM BUDE ZHOTOVENA ZE 100 MM ŠTĚRKODRTI 0/8/16 MM SE ZAHUTNĚNÍM DO SPODNÍCH VRSTEV. PŘED ULOŽENÍM TÉTO FINÁLNÍ VRSTVU PROVEST KONTROLU ZHUTNĚNÍ.

KONTROLU ZHUTNĚNÍ (KONTROLNÍ STATICKÉ ZATĚŽOVACÍ ZKOUŠKY) PROVÉST VE SMYSLU ČSN 72 1006 A POSOUDIT DOSAŽENÉ MÍRY ZHUTNĚNÍ. HODNOTA POMĚRU MODULŮ PŘETVÁRNOSTI Z DRUHÉHO A PRVNÍHO CYKLU MUSÍ VYHOVOVAT PODMÍNCE EDEF2/EDEF1 ≤ 2,5. VÝSLEDNÁ HODNOTA EDEF2 MUSÍ BÝT MINIMÁLNĚ 30 MPA.

V PRŮBĚHU VÝSTAVBY JE NUTNO ZAJISTIT STAVEBNÍ JÁMU PROTI VNIKÁNÍ POVRCHOVÝCH VOD POMOCÍ VYSPÁDOVANÉHO SBĚRNÉHO ŽLÁBKU EVENTUELNĚ HRÁZEK NA TERÉNU KOLEM STAVEBNÍ JÁMY. ZACHYCENÉ POVRCHOVÉ VODY ODVÉST MIMO STAVENIŠTĚ.

PŘÍPADNÝ VJEZD DO STAVEBNÍ JÁMY VYŘEŠÍ ZHOTOVITEL V ZÁVISLOSTI NA POUŽITÉ MECHANIZACI A ZPŮSOBU PROVÁDĚNÍ.

ZHOTOVITEL ZAJISTÍ ODBORNÝ GEOLOGICKÝ DOZOR PŘI HLOUBENÍ STAVEBNÍ JÁMY A PŘEVZETÍ ZÁKLADOVÉ SPÁRY AUTORIZOVANÝM GEOLOGEM. DÁLE ZHOTOVITEL ZAJISTÍ PRAVIDELNÉ STAVEBNĚ GEOLOGICKÉ SLEDOVÁNÍ STAVBY. PRAVIDELNĚ JE NUTNO KONTROLOVAT PŘEDEVŠÍM STAV STÁVAJÍCÍHO SOUSEDNÍHO OBJEKTU, PŘÍTOKY VODY A STAV SVAHŮ STAVEBNÍ JÁMY.

TĚŽENÍ ZEMINY BUDE PROBÍHAT SELEKTIVNĚ, MATERIÁL VHODNÝ PRO ZPĚTNÉ ZÁSYPY BUDE ULOŽEN V MEZIDEPONII NA STAVENIŠTI. NEVHODNÝ VYTĚŽENÝ MATERIÁL BUDE ODVEZEN NA SKLÁDKU A DLE POTŘEBY SE DOVEZE VHODNÝ ZÁSYPOVÝ MATERIÁL. VEŠKERÉ ZÁSYPY MUSEJÍ BÝT PROVÁDĚNY Z VHODNÝCH MATERIÁLŮ A MUSEJÍ BÝT ŘÁDNĚ HUTNĚNY. HUTNĚNÍ BUDE PROVÁDĚNO PO VRSTVÁCH.

V RÁMCI TOHOTO STAVEBNÍHO OBJEKTU BUDE PROVEDEN ZÁSYP DO ÚROVNĚ PŮVODNÍHO TERÉNU. NA ŽELEZOBETONOVÉ KONSTRUKCI NOVÉ AKUMULAČNÍ NÁDRŽE A KOLEM NÍ BUDE PROVEDEN ZEMNÍ NÁSYP, KTERÝ BUDE OHUMUSOVÁN A ZATRAVNĚN. NÁSYP KOLEM STÁVAJÍCÍ AKUMULAČNÍ NÁDRŽE BUDE PODLE POTŘEBY UPRAVEN.

AQUA PROCON s.r.o. Projektová a inženýrská společnost Palackého tř. 12, 612 00 Brno	AQUA PROCON	ŘEŠITEL	Daniela Adferová
		ODP. ZÁSTUPCE	Ing. Petr Baránek

Kreslil	Navrhl	Odp. projektant	Techn. kontrola	VRV VODOHOSPODÁŘSKÝ ROZVOJ A VÝSTAVBA a.s. Nábřežní 4 150 56 Praha 5	
Kraj STŘEDOČESKÝ		Obec CHOCERADY			
Investor OBEC CHOCERADY				Soubor	
VODOVOD CHOCERADY				Formát	8A4
				Datum	09/2017
D.1.3 - SO 02 VODOJEM KOMORNÍ HRÁDEK				Stupeň	DVZ
				Zakázka	3308/002
VÝKOPY				Měřítko 1:50	Č. výkresu D.1.3.3

Tento výkres a jeho přílohy jsou duševním vlastnictvím akciové společnosti Vodohospodářský rozvoj a výstavba, a.s.