




Datum	Zápis
24.11.14	<p>Prohlídka lokality, fotodokumentace (14:00) – zahájeno hloubení základové jámy, masivní přítoky podzemní vody nezaznamenány, drobná akumulace infiltrované srážkové vody dokumentována v sv. rohu stavební jámy. Pro infiltrované srážkové vody doporučujeme vybudovat gravitační drenáž a odvádět je mimo základovou jámu. Ve stěnách a dně základové jámy (aktuální hloubka do 1 m) byl dokumentován převážně materiál štěrkovitého charakteru - drobné hlinité štěrky a písky (G3-G5, S5). Tento materiál lze doporučit pro zpětné zásypy. V severozápadní stěně (v intervalu zhruba 0,7 - 1,0 m) převažuje jílovitý písek až písčité jíly (S5 - F4). Použití tohoto materiálu je podmíněno jeho optimální vlhkostí - v aktuálním stavu se jeví jako převlhčený a tudíž obtížně zhutnitelný až nezhutnitelný. Zjištěné geologické poměry jsou ve shodě s výsledky geologického průzkumu na lokalitě (Fulka J., 2014).</p> 
26.11.14	<p>Prohlídka lokality, fotodokumentace (10:30) – dokončeno hloubení základové jámy (do hl. cca 1 m), masivní přítoky podzemní vody nezaznamenány, drobné akumulace infiltrované srážkové vody lokálně v sv. části stavební jámy. V jv. části základové jámy byl dokumentován převážně materiál štěrkovitého charakteru - drobné hlinité štěrky a písky (G3-G5, S5). Tento materiál lze doporučit pro zpětné zásypy. V severozápadní části jámy převažuje písčité jíly až písčité hlíny (F4) s obsahem drobných úlomků cihel - jde tedy o antropogenní násyp, který do zpětných zásypů nedoporučujeme. Zjištěné geologické poměry jsou ve shodě s výsledky geologického průzkumu na lokalitě (Fulka J., 2014).</p>


Datum	Zápis
	
9.1.15	<p>Prohlídka lokality, fotodokumentace (15:30) – pokračuje hloubení základové jámy (v SZ části do hl. cca 1,5 m), masivní přítoky podzemní vody nezaznamenány, akumulace infiltrované srážkové vody v celé ploše stavební jámy. Severní část základové jámy je tvořena zpětným zásypem původní stavební jámy staveniště sousedního krytého bazénu. Tento zásypový materiál má převážně charakter písčitých jíílů až písčitých hlín F4-F3.</p> <p>Ve zbývajcí části staveniště převažuje materiál štěrkovitého charakteru - drobné hlinité štěrky a písky (G3-G5, S5).</p> <p>Veškeré dokumentované zeminy jsou vlivem klimatických poměrů silně rozmáčené. Aby nedošlo k zhoršování stavu zemin v základové jámě je nutno zajistit gravitační odvodnění výkopu.</p>

Datum	Zápis
	
14.1.15	<p>Prohlídka lokality, fotodokumentace (09:30) – budování drenážního systému (dokončení plánováno na 16.1.15).</p> <p>Vzhledem k vysoké vlhkosti zemín způsobené infiltrací srážkových vod lze předpokládat, že především zeminy v severní část základové jámy tvořené zpětným zásypem původní stavební jámy staveniště sousedního krytého bazénu (písčité jíly až písčité hlíny F4-F3) nebudou splňovat požadovaný modul přetvárnosti. Pro tuto část staveniště lze v celé ploše výskytu zásypových materiálů doporučit zlepšení zemín základové spáry vrstvou hutněné šterkodrté frakce 0-32 mm v tloušťce 30-40 cm s podložní separační geotextilií. Mocnost a skladbu zlepšující vrstvy doporučujeme konzultovat se zodpovědným projektantem. Účinky zlepšení je nutno ověřit zkouškami statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou. Doporučujeme min. 2 zkoušky statického modulu + další případné ověření rázovou zatěžovací zkouškou dle potřeby.</p> <p>Ve zbylé části staveniště, kde převažuje materiál šterkovitého charakteru (drobné hlinité šterky a písky G3-G5, S5) nelze vyloučit, že i přes zvýšenou vlhkost požadovanému modulu přetvárnosti tyto zeminy vyhoví. Doporučujeme proto nejprve provést ověřovací zkoušky statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou. Doporučujeme min. 3 zkoušky statického modulu + další případné ověření rázovou zatěžovací zkouškou dle potřeby. V případě nevyhovujících výsledků doporučujeme obdobný postup jako v severní části staveniště s tím, že tloušťka a skladba zlepšující vrstvy bude určena v závislosti na zjištěných modulech.</p> <p>Do zahájení budování základových konstrukcí doporučujeme věnovat pozornost maximální možné ochraně vlastní základové spáry před mechanickým porušením, promrznutím a promáčením. Srážkové vody je nutno důsledně odvádět tak, aby se zamezilo jejich hromadění a zasakování v základové jámě.</p>

Datum	Zápis
19.1.15	<p>Prohlídka staveniště, fotodokumentace (8:00) - dokončen drenážní systém, konzultace, příprava statických zkoušek deskou</p>
20.1.15	<p>Realizace zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou, fotodokumentace (14:00).</p> <p>Zkoušky modulu přetvárnosti byly provedeny na severní části staveniště, kde je základová spára tvořena zpětným zásypem původní stavební jámy staveniště sousedního krytého bazénu (zkoušky Z1, Z2, Z3) i na zbývající části staveniště, kde převažuje materiál štěrkovitého charakteru (zkoušky Z4, Z5, Z6).</p> <p>Zkouška Z1 byla provedena v projektované úrovni základové spáry základového pasu dle PD (s hutněnou štěrkostružkou 0-32 mm o mocnosti 10 cm). Zkouška Z2 byla provedena též v projektované úrovni základové spáry, ale s vylepšující vrstvou hutněné štěrkostružky 0-32 mm o mocnosti 30 cm a separační geotextilií. Zkouška Z3 byla realizována za stejných podmínek jako Z2, jen vrstva hutněné štěrkostružky byla v mocnosti 40 cm.</p> <p>Účelem zbývajících zkoušek Z4-Z6 bylo ověřit požadovaný modul přetvárnosti v prostoru mezi základovými pasy (přímé podloží bazénu).</p> <p>Výsledky zkoušek potvrzují značně sníženou únosnost vlivem silného promáčení základových púd. V severní části staveniště tvořené zpětným zásypem původní stavební jámy sousedního krytého bazénu první zkoušku Z1 (dle PD) nebylo vůbec možno dokončit (pokles desky byl větší než rozsah měřidla) a ani zbývající zkoušky Z2 a Z3 (+separační geotextilie + 30, resp 40 cm hutněné štěrkostružky) nedosáhly požadovaných výsledků. Zkoušky na zbývající části staveniště (Z4-Z6) taktéž nelze považovat za vyhovující, a to jak pro nízké moduly přetvárnosti, tak i pro velký rozptyl hodnot signalizující značnou nehomogenitu základových púd. Situace provedených zkoušek a výsledkové protokoly zkoušek jsou v samostatné příloze.</p>

Datum	Zápis
22.1.15	<p>Realizace rázových zatěžovacích zkoušek, fotodokumentace (8:30).</p> <p>Rázové zatěžovací zkoušky byly provedeny v ose budoucí opěrné zdi v úrovni základové spáry dle PD (tj. s 10 cm šterkodrtě).</p> <p>Výsledky zkoušek potvrzují značně sníženou únosnost vlivem silného promáčení základových půd a nelze je považovat za vyhovující. Výsledkové protokoly zkoušek jsou v samostatné příloze.</p>
23.2.15	<p>Prohlídka staveniště, fotodokumentace (11:00, 13:00, 16:00) - realizace zkušebního pásu č.1 - sanace dna jámy (v severní části základové jámy tvořené zpětným zásypem původní stavební jámy staveniště sousedního krytého bazénu - písčité jíly až písčité hlíny F4-F3)</p> <p>Před zahájením prací položen pás silničních panelů souběžně se zkušebním pásem aby nedocházelo k degradaci základové spáry pohybem mechanismů. V půdorysu zkušebního pásu č. 1 provedeno odtěžení zemin (-600 mm od stávající úrovně) + obvodová drenáž. Následně byly postupně rozprostřeny jednotlivé sanační vrstvy a jejich zhutnění opakovanými pojezdy silničního válce bez vibrace. Sanační vrstvy vycházejí z doplněné PD (zaválcování hrubého šterku frakce 63 - 125 (tl. 200 mm) + ochranná a vyrovnávací vrstva ŠP (tl. 50 mm) + netkaná geotextilie 500g/m<sup>2</sup> + huněný šterk frakce 32 - 63 (tl. 2×150 mm) + hutněný šterk frakce 0 - 32 mm (tl. 200 mm).</p> <p>Přítoky podzemní vody nezaznamenány ze stěn ani ze dna jámy. Ve stěně budované původním písčito-šterkovitým materiálem dokumentovány několikacentimetrové proplásky šterkovitých jílu šedých a okrových barev, které jsou vodou zcela nasycené (viz foto). Celkově ve stěnách i dně jámy převládají materiály s vysokou vlhkostí.</p>

Datum	Zápis
24.2.15	<p>Realizace zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou, realizace rázových zatěžovacích zkouškou, fotodokumentace, KD (9:00 - 12:30).</p> <p>Statické zkoušky modulu přetvárnosti byly provedeny na severní části staveniště na zkušebním pásu č.1 (zkoušky zk.č.1, 2, 3). Situace provedených zkoušek je uvedena ve výsledkových protokolech zkoušek, které jsou v samostatné příloze.</p> <p>Výsledky zkoušek nevyhověly požadovanému modulu přetvárnosti <math>E_{def2} &gt; 45</math> MPa (zk. č.1: <math>E_{def2} = 38,74</math> MPa, zk. č.2: <math>E_{def2} = 59,60</math> MPa, zk. č.3: <math>E_{def2} = 21,20</math> MPa).</p> <p>Doplňující rázové zatěžovací zkoušky provedené na zkušebním pásu č.1 (výsledky v samostatné příloze) korespondují s výsledky statických zkoušek a potvrzují značný rozptyl hodnot signalizující nehomogenitu základových půd.</p>
26.2.15	<p>Prohlídka staveniště, fotodokumentace (10:30) - sanace zkušebního pásu pod OP1 (v jižní části základové jámy)</p> <p>V půdorysu zkušebního pásu č. 2 pod OP1 provedeno odtěžení zemin. Následně byly</p>

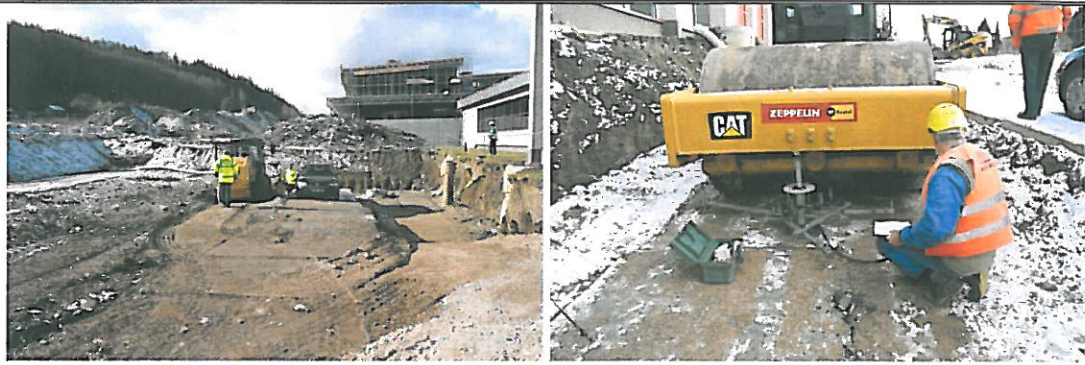
Datum	Zápis
	<p>postupně rozprostřeny jednotlivé sanační vrstvy a jejich zhutnění opakovanými pojezdy malého válce bez vibrace. (skladba sanačních vrstev - huněný štěrk frakce 32 - 63 (tl. 200 mm) + hutněný štěrk frakce 0 - 32 mm (tl. 100 mm). Následovalo provedení zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou, Statické zkoušky modulu přetvárnosti byly provedeny v ose zkušebního pásu č.2 (zkoušky zk.č.1 - 5). Situace provedených zkoušek je uvedena ve výsledkových protokolech zkoušek, které jsou v samostatné příloze.</p> <p>Výsledky zkoušek nevyhověly požadovanému modulu přetvárnosti pro pás pod opěrnou stěnou OP1 <math>E_{def2} &gt; 30</math> MPa (zk. č.1: <math>E_{def2} = 27,10</math> MPa, zk. č.2: <math>E_{def2} = 13,58</math> MPa, zk. č.3: <math>E_{def2} = 75,71</math> MPa, zk. č.4: mimo rozsah, zk. č.5: <math>E_{def2} = 18,60</math> MPa).</p> <p>Na povrchu dna a stěn stavební jámy je patrné postupné vysychání zemin vlivem příznivého počasí. Celkově ve stěnách i dně jámy však převládají materiály s vysokou vlhkostí. Přítoky podzemní vody nezaznamenány ze stěn ani ze dna jámy.</p> 
27.2.15	<p>Prohlídka staveniště, konzultace dalšího postupu s ext. geologem dodavatele (ing. mgr. David Zeman, ZEMAN - INGEO s.r.o. Praha).</p> <p>Realizace zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou jižně od zkušebního pásu 1 (na rostlém terénu). Sanační vrstvy vycházejí z doplněné PD (netkaná geotextilie 500g/m<sup>2</sup> + huněný štěrk frakce 32 - 63 (tl. 2×150 mm) + hutněný štěrk frakce 0 - 32 mm (tl. 200 mm). Situace provedených zkoušek je uvedena ve výsledkových protokolech zkoušek, které jsou v samostatné příloze.</p> <p>Výsledky zkoušek nevyhověly požadovanému modulu přetvárnosti <math>E_{def2} &gt; 45</math> MPa (prot.č. 33/15: <math>E_{def2} = 73,33</math> MPa, prot.č. 34/15: <math>E_{def2} = 21,02</math> MPa).</p>
2.3.15	<p>Na koordinační schůzce bylo prezentován návrh dodavatele na další možný postup prací (viz samostatná příloha). Konzultována možná rizika a nejistoty diskutovaných variant postupu. Dodavatel upozornil na chybné provedení statických zatěžovacích zkoušek (ty byly dosud prováděny dle Přílohy „A“ ČSN 72 1006) a též bylo diskutováno dodržení předepsané metodiky zkoušek (pokles desky při měření i přes 20 mm). Vzhledem k možnému zpochybnění výsledků dosud provedených zkoušek statického modulu přetvárnosti bylo rozhodnuto realizovat kontrolní zkoušky jinou nezávislou laboratoří a na základě jejich výsledků rozhodnout o dalším postupu prací.</p>
3.3.15	<p>Realizace kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou</p>

Datum	Zápis			
	<p>tuhou zatěžovací deskou, fotodokumentace, (8:30 - 12:30).</p> <p>Kontrolní zkoušky byly realizovány na všech třech zkušebních polích v souladu s metodikou ČSN 721006 Příloha „D“. Situace provedených zkoušek je uvedena na následujícím obrázku:</p> <p style="text-align: right;"> <span style="display: inline-block; width: 15px; height: 15px; background-color: yellow; border: 1px solid black; margin-right: 5px;"></span> zkušební pás 1  <span style="display: inline-block; width: 15px; height: 15px; background-color: lightblue; border: 1px solid black; margin-right: 5px;"></span> zkušební pás 2  <span style="display: inline-block; width: 15px; height: 15px; background-color: orange; border: 1px solid black; margin-right: 5px;"></span> zkušební pás pod OP1         </p> <p style="text-align: center;"><b>Situace provedených kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou</b></p>			
Zk. č.	Místo realizace	Skladba sanační vrstvy	Výsledek kontrolní zkoušky	
1	zkušební pás č. 1	ŠD 0-32 (200 mm)	$E_{def2}$ (požadavek PD >45 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD <2)
2	(severní část základové jámy tvořené zpětným zásypem stavební jámy sousedního krytého bazénu)	ŠD 32-63 (300 mm) geotextilie 500g/m <sup>2</sup> ochr. vrstva ŠP (50 mm) ŠD 63-125 (200 mm)	48,1 MPa	2,43
3	zkušební pás č. 2 (rostlý terén)	ŠD 0-32 (200 mm)	16,3 MPa	2,58
4		ŠD 32-63 (300 mm) geotextilie 500g/m <sup>2</sup>	49,2 MPa	3,26
5	zkušební pás pod OP1 (rostlý terén)	ŠD 0-32 (150 mm)	34,8 MPa	3,66
6		ŠD 0-32 (100 mm) ŠD 32-63 (200 mm)	42,7 MPa*	3,81
			50,3 MPa*	3,81

\*) Pozn. v prostoru pod OP1 dodatečně snížen požadavek  $E_{def2}$  na 30 MPa  
Červeně vyznačeny výsledky nevyhovující požadavku projektové dokumentace

Výsledky provedených kontrolních zkoušek odrážejí značnou nehomogenitu podloží jak v severní část základové jámy tvořené zpětným zásypem stavební jámy sousedního krytého bazénu, tak na zbývající části stavební jámy ("rostlý terén"). Je nutno konstatovat, že provedená sanační opatření nedávají předpoklad spolehlivého splnění parametrů podloží požadovaných projektovou dokumentací a zkoušky jako celek je tak nutno hodnotit jako nevyhovující.



Datum	Zápis
	
10.3.15	<p>Realizace zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou, KD 7, (9:00 - 11:45).</p> <p>Zkoušky byly realizovány na pásu pod OP1, kde byla v předchozích dnech sjednocena sanační vrstva (ŠD 32-63, 200 mm + ŠD 0-32 stabilizovaná cementem, 100 mm), a uvalcováno podloží. Zkoušky byly provedeny v souladu s metodikou ČSN 721006 Příloha „D“. Situace provedených zkoušek je uvedena v protokolech měření (samostatná příloha).</p> <p>Pro pás OP1 byl projektantem snížen požadavek na <math>E_{def2} &gt; 25</math> MPa a poměr <math>E_{def2}/E_{def1} &lt; 3,5</math>. Výsledky zkoušek požadovanému modulu přetvárnosti nevyhověly (prot.č. 44/15: neměřitelné, prot.č. 45/15: <math>E_{def2} = 43,71</math> MPa, poměr <math>E_{def2}/E_{def1} = 4,17</math>).</p> <p>V průběhu KD č.7 bylo vzhledem k negativním výsledkům zatěžovacích zkoušek operativně rozhodnuto východní část pásu OP1 přehutnit a západní část přetěžit a sanovat alternativním postupem (viz zápis ve stavebním deníku ze dne 10.3.2015).</p>
11.3.15	<p>V souladu se zápisem ve stavebním deníku ze dne 10.3.2015 zhotovitel v západní části pasu pod OP1 odtěžil stávající sanační vrstvu + zhruba 20-30 cm původního horninového horizontu (celkově cca 500 mm pod opěrnou zdí) a připravil základovou spáru k vrstvení sanační vrstvy. Ta však při ranní kontrole geologem vykazovala anomální chování (při pochozím zatížení dospělou osobou se houpe s amplitudou kolem 5 cm, její chování lze přirovnat k vodní matraci - viz video v příloze). Pro zjištění skladby zemin v podloží základové spáry byla vyhloubena zhruba 1 m hluboká sonda, v níž nebyla naražena hladina podzemní vody. Zeminy jsou však velmi vlhké, zejména jemnozrnná frakce je vodou zcela nasycena (při zvýšeném tlaku lze malé množství vody vytlačit, samovolně však ze stěn sondy nevytéká). Ústí sondy i její dno leží výrazně pod úrovní, ve které byla při geologickém průzkumu dokumentována ustálená hladina podzemní vody. Makroskopicky zeminy zjištěné v základové spáře i v průzkumné sondě odpovídají zeminám zjištěným při geologickém průzkumu (FULKA J., 2014). Jedná se o jílovité písky až šterky (pro zpřesnění zařazení byl odebrán vzorek na základní klasifikační rozbor - výsledek bude dodán dodatečně).</p> <p>V odpoledních hodinách byla provedena prohlídka lokality za účasti zástupců zhotovitele, objednatele, TDS, autora průzkumu ing. Fulky a hydrogeologického dozoru RNDr. Vylity. Ani s odstupem 7 hodin nasycené zeminy vodu neuvolnily - sonda zůstala suchá. Bylo konstatováno anomální chování zemin - po odlehčení dochází v krátkém čase k tomu, že zemina zcela ztrácí únosnost, houpe se a vlní. Dokumentované chování popsanych zemin nebylo v daných geologických podmínkách nikým ze zúčastněných dosud pozorováno. Orientačními penetračními vpichy bylo</p>

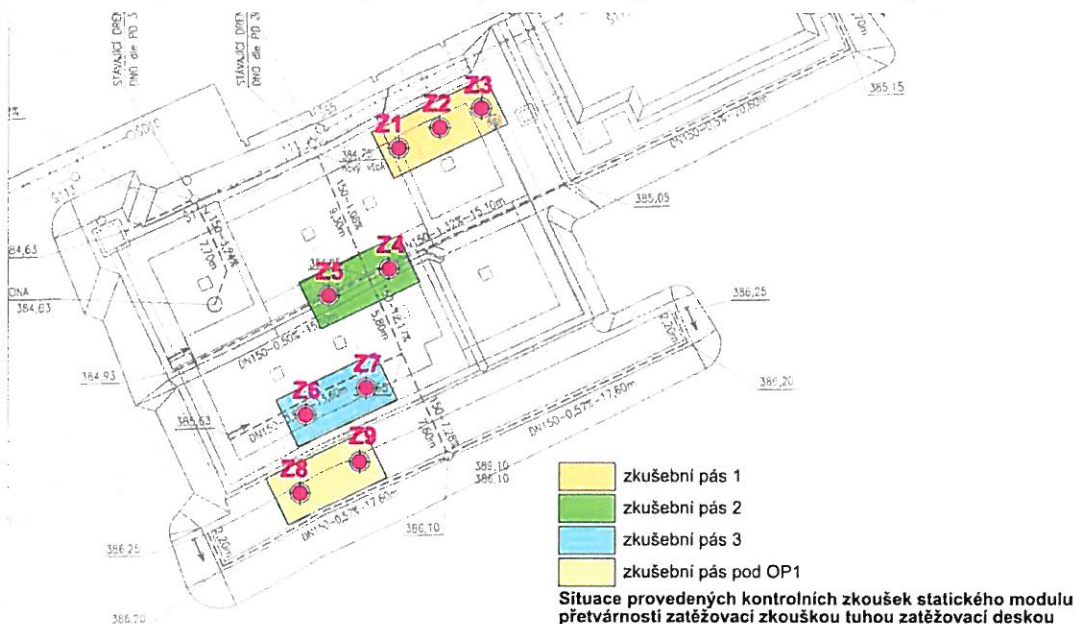
Datum	Zápis
	<p>zjištěno, že obdobný typ zemin zasahuje do hloubky min. 1,5 m pod stávající dno stavební jámy tj. v celém dosahu penetrační sondy. Při provádění penetračních vpichů byl z jejich stvolů zjištěn slabý výron plynu (RNDr. Vylita provedl ověření obsahu CO<sub>2</sub> - zjištěno 0,11%). Anomální chování zemin bylo diskutováno a byly zvažovány i možné příčiny (proplyněné prostředí, bobtnání jemnozrnné vulkanogenní frakce, napjatost hladiny podzemní vody). Jednoznačná příčina nebyla odhalena, problematika bude dále konzultována s externími experty.</p> <div data-bbox="368 640 1453 999" data-label="Image"> </div> <p><i>Hlubková úroveň ZS pasu pod OP1 (JZ roh jámy) Charakter zemin v sondě</i></p>
14.3.15	<p>Výsledek laboratorní zkoušky klasifikuje zeminu ve smyslu ČSN 73 6133 jako G3 G-F štěrk s příměsí jemnozrnné zeminy (výsledky laboratorní zkoušky v příloze).</p>
26.3.15	<p>Prohlídka staveniště – stav zemin v prostoru OP1 je příznivější, „houpání“ zaznamenané v minulých týdnech je výrazně menší, průzkumná sonda zůstává nadále bezvodá.</p>
8.4.15	<p>KD č. 9, prohlídka staveniště – stav zemin v prostoru OP1 odpovídá běžnému chování štěrků, „houpání“ zaznamenané v minulých týdnech již nebylo pozorováno, průzkumná sonda je po nedávných deštích zcela naplněna vodou.</p> <div data-bbox="368 1440 847 1798" data-label="Image"> </div>
14.4.15	<p>Prohlídka staveniště – stav zemin v prostoru OP1 již odpovídá běžnému chování štěrků, „houpání“ zaznamenané v minulých týdnech nebylo pozorováno, průzkumná sonda zůstává zcela naplněna vodou.</p>
15.4.15	<p>Koordinační schůzka na staveništi, příprava statických zatěžovacích zkoušek, vybrána místa pro zkoušky a stanoven jejich počet na celkem 9 (3 v zásypových zeminách bývalé jámy krytého bazénu, 2 v pásu pod OP1, 4 na zbývající ploše jámy). Doporučeno odčerpání vody z průzkumné sondy v pásu pod OP1. V odpoledních</p>

Datum	Zápis
	hodinách navštívil staveniště geolog RNDr. Petr Rojík, Ph.D. a provedl nezávislou prohlídku lokality a odběr vzorků.

20.4.15

Realizace kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou, fotodokumentace, (8:30 - 11:30).

V souladu se závěry rozhodnutí RM ze dne 14.4.2015 byly provedeny kontrolní zkoušky statického modulu přetvárnosti ve smyslu původní PD stavby. Cílem zkoušek bylo ověřit, zda po několikátýdenním příznivém (prakticky bezesrážkovém) období nedošlo k proschnutí základové spáry a není tak možno očekávat splnění parametrů umožňujících založení bazénu dle původní PD (tj.  $E_{def2} > 45$  MPa a poměr  $E_{def2}/E_{def1} < 2$ ). Kontrolní zkoušky byly realizovány na čtyřech zkušebních polích v souladu s metodikou ČSN 721006 Příloha „D“, protokoly o provedení zkoušek jsou součástí samostatné přílohy. Situace provedených zkoušek je uvedena na následujícím obrázku:



Zk. č.	Místo realizace	Skladba sanační vrstvy	Výsledek kontrolní zkoušky	
			$E_{def2}$ (požadavek PD >45 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD <2)
1	zkušební pás č. 1 (severní část základové jámy tvořené zpětným zásypem stavební jámy sousedního krytého bazénu)	Dle původní PD ŠD 0-32 (100 mm)	mimo rozsah měřidla	mimo rozsah měřidla
2			5,32	2,38
3			mimo rozsah měřidla	mimo rozsah měřidla
4	zkušební pás č. 2 (rostlý terén)		mimo rozsah měřidla	mimo rozsah měřidla
5			7,27	2,52
6	zkušební pás č. 3 (rostlý terén)		mimo rozsah měřidla	mimo rozsah měřidla
7			11,67	3,02
8	zkušební pás pod OP1 (rostlý terén)		mimo rozsah měřidla	mimo rozsah měřidla
9			11,93	3,91
			9,20	2,26
			7,37	2,88

Pozn. Červeně vyznačeny výsledky, kdy pokles desky byl větší než rozsah měřidla (neměřitelné) – konečné zatlačení desky bylo odhadnuto pro informativní výsledek zkoušky (viz protokoly zkoušek)

Výsledky provedených kontrolních zkoušek potvrzují, že vysychání zemin je pouze přípovrchové a v hloubkové úrovni cca 20-30 cm přetrvává zvýšená vlhkost zemin,

Datum	Zápis																																						
	<p>kteřá spolu se specifickými vlastnostmi jemnozrné frakce je s vysokou pravděpodobností příčinou jejich nízké únosnosti. Provedené kontrolní zkoušky statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou je podle jejich výsledků (viz tabulka výše) nutno hodnotit jako zcela nevyhovující.</p> <p>Výsledky zkoušek zároveň signalizují, že bez zlepšení zemin v základové spáře není možno očekávat splnění požadavku ani změněné PD tj. <math>E_{def2} &gt; 20</math> MPa a poměr <math>E_{def2}/E_{def1} &lt; 2</math>). Pro splnění tohoto požadavku bude třeba zeminy v základové spáře nahradit či zlepšit vhodnými hydraulickými pojivy. Volbu skladby a mocnosti sanační vrstvy či druhu pojiva a způsobu úpravy doporučuji prokonzultovat na širším fóru (projektant, investor, zhotovitel) z hlediska její očekávané účinnosti i ekonomické a časové náročnosti. Zvolenou variantu je poté nutno podrobit zatěžovacím zkouškám.</p>																																						
5.5.15	KD10, prohlídka staveniště za účasti ing. J. Malíka a ing. Petra Hrazdíry (ČGS, Praha), zahájeny sanační práce (příprava podloží pod ŽB desku) v sz. části stavební jámy.																																						
7.-10.5.	Prohlídka staveniště, probíhají sanační práce podloží pod ŽB desku (pokládka geotextilie, vrstvení a hutnění sanačních vrstev (300 mm ŠD 63-125, 200 mm ŠD 0-32 s vrchní vrstvou stabilizovanou cementem.																																						
11.5.15	<p>Realizace kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou, fotodokumentace (8:00 - 11:00). Cílem zkoušek bylo ověřit zda sanační opatření realizovaná v předchozích dnech splňují požadavky upravené PD (tj. <math>E_{def2} &gt; 20</math> MPa a poměr <math>E_{def2}/E_{def1} &lt; 2</math>). Počet a umístění kontrolních zkoušek vycházelo z požadavku GP. Zkoušky byly provedeny v souladu s metodikou ČSN 721006 Příloha „D“, protokoly o provedení zkoušek jsou součástí samostatné přílohy.</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">Zk. č.</th> <th rowspan="2">Skladba sanační vrstvy</th> <th colspan="2">Výsledek kontrolní zkoušky</th> </tr> <tr> <th><math>E_{def2}</math> (požadavek PD &gt;20 MPa)</th> <th>Poměr <math>E_{def2}/E_{def1}</math> (požadavek PD &lt;2)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>ŠD 0-32 (200 mm)+cement</td> <td>127,95 MPa</td> <td>1,76</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>ŠD 63-125 (300 mm)</td> <td>75,93 MPa</td> <td>2,46</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>geotextilie</td> <td>46,69 MPa</td> <td>3,81</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm) geotextilie původní ŠD 0-32 (200 mm)</td> <td>88,58 MPa</td> <td>3,72</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm)</td> <td>38,60 MPa</td> <td>3,15</td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>geotextilie</td> <td>71,97 MPa</td> <td>2,46</td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm)</td> <td>49,00 MPa</td> <td>2,50</td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>geotextilie původní ŠD 0-32 (0 - 300 mm)</td> <td>43,18 MPa</td> <td>1,94</td> </tr> </tbody> </table>	Zk. č.	Skladba sanační vrstvy	Výsledek kontrolní zkoušky		$E_{def2}$ (požadavek PD >20 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD <2)	1	ŠD 0-32 (200 mm)+cement	127,95 MPa	1,76	2	ŠD 63-125 (300 mm)	75,93 MPa	2,46	3	geotextilie	46,69 MPa	3,81	4	ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm) geotextilie původní ŠD 0-32 (200 mm)	88,58 MPa	3,72	5	ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm)	38,60 MPa	3,15	6	geotextilie	71,97 MPa	2,46	7	ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm)	49,00 MPa	2,50	8	geotextilie původní ŠD 0-32 (0 - 300 mm)	43,18 MPa	1,94
Zk. č.	Skladba sanační vrstvy			Výsledek kontrolní zkoušky																																			
		$E_{def2}$ (požadavek PD >20 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD <2)																																				
1	ŠD 0-32 (200 mm)+cement	127,95 MPa	1,76																																				
2	ŠD 63-125 (300 mm)	75,93 MPa	2,46																																				
3	geotextilie	46,69 MPa	3,81																																				
4	ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm) geotextilie původní ŠD 0-32 (200 mm)	88,58 MPa	3,72																																				
5	ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm)	38,60 MPa	3,15																																				
6	geotextilie	71,97 MPa	2,46																																				
7	ŠD 0-32 (200 mm)+cement ŠD 63-125 (300 mm)	49,00 MPa	2,50																																				
8	geotextilie původní ŠD 0-32 (0 - 300 mm)	43,18 MPa	1,94																																				

Datum	Zápis
	<p>Pozn. Červeně vyznačeny výsledky nevyhovující požadavku upravené PD.</p> <p>Situace provedených zkoušek je uvedena na následujícím obrázku.</p> <p>Hodnoty modulu přetvárnosti <math>E_{def2}</math> vyhověly u všech provedených zkoušek, hodnoty poměru <math>E_{def2}/E_{def1}</math> vyhověly u zkoušek č. 1 a 8. V souladu se závěru KD10 o dalším postupu rozhodne GP.</p>  <p style="text-align: right;"><b>Situace provedených kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou</b></p> 

12.5.15	<p>Realizace kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou v prostoru pod OP1. Cílem zkoušek bylo ověřit zda sanační opatření realizovaná v předchozích dnech splňují požadavky upravené PD (tj. <math>E_{def2} &gt; 20</math> MPa a poměr <math>E_{def2}/E_{def1} &lt; 2</math>). Zkoušky byly provedeny v souladu s metodikou ČSN 721006 Příloha „D“, protokoly o provedení zkoušek jsou součástí samostatné přílohy. Situace provedených zkoušek je uvedena na následujícím obrázku.</p>				
		Výsledek kontrolní zkoušky			
		Zk. č.	Skladba sanační vrstvy	$E_{def2}$ (požadavek PD > 20 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD < 2)
		9	ŠD 0-32 mm (100 mm), bez cementu	41,37 MPa	2,55
10	ŠD 63-125 mm, (400 mm)	64,58 MPa	2,42		

Datum	Zápis																	
	<p>Pozn. Červeně vyznačeny výsledky nevyhovující požadavku upravené PD.</p> <p style="text-align: right;"><b>Situace provedených kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou</b></p> <p>Hodnoty modulu přetvárnosti <math>E_{def2}</math> vyhověly u obou provedených zkoušek, hodnoty poměru <math>E_{def2}/E_{def1}</math> nevyhověly. V souladu se závěru KD10 o dalším postupu rozhodne GP.</p>																	
1.6.15	<p>Realizace kontrolních zkoušek statického modulu přetvárnosti zatěžovací zkouškou tuhou zatěžovací deskou v prostoru pod OP2. Cílem zkoušek bylo ověřit zda sanační opatření realizovaná v prostoru pod OP2 splňují požadavky upravené PD (tj. <math>E_{def2} &gt; 20</math> MPa a poměr <math>E_{def2}/E_{def1} &lt; 2</math>). Zkoušky byly provedeny v souladu s metodikou ČSN 721006 Příloha „D“, protokoly o provedení zkoušek jsou součástí samostatné přílohy.</p> <table border="1" data-bbox="368 1532 1453 1697"> <thead> <tr> <th rowspan="2">Zk. č.</th> <th rowspan="2">Skladba sanační vrstvy</th> <th colspan="2">Výsledek kontrolní zkoušky</th> </tr> <tr> <th><math>E_{def2}</math> (požadavek PD &gt;20 MPa)</th> <th>Poměr <math>E_{def2}/E_{def1}</math> (požadavek PD &lt;2)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>11</td> <td rowspan="2">ŠD 0-32 mm (100 mm), bez cementu</td> <td>46,69 MPa</td> <td>2,61</td> </tr> <tr> <td>12</td> <td>28,79 MPa</td> <td>2,60</td> </tr> <tr> <td>13</td> <td>ŠD 63-125 mm. (400 mm)</td> <td>7,69 MPa</td> <td>2,43</td> </tr> </tbody> </table> <p>Pozn. Červeně vyznačeny výsledky nevyhovující požadavku upravené PD.</p> <p>Hodnoty modulu přetvárnosti <math>E_{def2}</math> vyhověly u 2 zkoušek (č. 11, 12), u zkoušky č. 13 (v ose opěry, 3 m od východního čela opěry) nevyhověly. Příčinou je převlhčení zemin vlivem lokálního průsaku podzemní vody (viz foto). Průsak podzemní vody byl operativně řešen samostatným drénem. Hodnoty poměru <math>E_{def2}/E_{def1}</math> nevyhověly. V souladu se závěru KD10 o dalším postupu rozhodne GP.</p>	Zk. č.	Skladba sanační vrstvy	Výsledek kontrolní zkoušky		$E_{def2}$ (požadavek PD >20 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD <2)	11	ŠD 0-32 mm (100 mm), bez cementu	46,69 MPa	2,61	12	28,79 MPa	2,60	13	ŠD 63-125 mm. (400 mm)	7,69 MPa	2,43
Zk. č.	Skladba sanační vrstvy			Výsledek kontrolní zkoušky														
		$E_{def2}$ (požadavek PD >20 MPa)	Poměr $E_{def2}/E_{def1}$ (požadavek PD <2)															
11	ŠD 0-32 mm (100 mm), bez cementu	46,69 MPa	2,61															
12		28,79 MPa	2,60															
13	ŠD 63-125 mm. (400 mm)	7,69 MPa	2,43															

Datum	Zápis
	