

**INŽENÝRSKOGEOLOGICKÝ PRŮZKUM A NÁVRH
REKONSTRUKCE HRACÍ PLOCHY HŘIŠTĚ TJ SLAPY**

Zak.č. 2009 - 09 - 142

Základní údaje:

Název akce: IGP Slapy
Investor: -
Objednatel: Ing. Zdeněk Čejka, 147 00 Praha 4, Podolská 64
IČ/DIČ: Kancelář: 147 00, Praha 4 Branická 82, Tel. 602 354 250
Pozemky:
na kterých se nachází staveniště: parc. č. Viz. PD
pozemky dotčené sítěmi: na staveništi se nenacházely inženýrské sítě bránící
průzkumným pracím
Zpracovatel: CHALUPA GGS s.r.o.
Zástupce zpracovatele: RNDr. Soňa Chalupová
Subdodavatelé
technických prací: Sondáž CPT, Terratest s.r.o.
Zaměření sond: Technická nivelační viz. zpracovatel

Soňa Chalupová
RNDr. Soňa Chalupová
odpovědný řešitel geologických prací

RNDr. Jaroslav Chalupa
řešitel úkolu



Obsah:

1. Úvod	4
2. Inženýrskogeologické a hydrogeologické poměry na staveništi	4
3. Rozvrh sondovacích prací a zkoušek s výsledky geodetických prací a s údaji o systému zaměření	5
4. Výsledky sondážních prací	6
5. Téžitelnost dle ČSN 73 3050	9
6. Geomechanické vlastnosti zemin, propustnost, zpracovatelnost	10
7. Návrh výstavby	11
8. Závěr	13

Přílohy:

1. Přehledná situace lokality
2. Katastrální situace obce
3. Situace staveniště a sond s výškami zhlaví
 - 3.1 Základní dokumentace sondáže CPT dle provedených profilů sond
4. Požadavky na povrchové střechovité spády hríště, brankoviště, rozměry hrací plochy
5. Systém drenáží pod hrací plochou
6. Klimatické podmínky, srážkové úhrny
7. Nařízení vlády – bezpečnost výkopů

Literatura:

- J. Libalová a kol. (1990), redaktor listu základní geologické mapy 1 : 25 000, Štěchovice, č. mapy 12 - 441, ÚÚG Praha
- Hazdrová et al. (1983), Vysvětlivky k základní hydrogeologické mapě 1 : 200 000, list 12, Praha
- Bažant (1981), Zakládání staveb, SNTL Praha
- Záruba, Mencl (1974), Inženýrská geologie, Academia Praha
- ČSN 73 1001 Základová půda pod plošnými základy
- ČSN 72 1002 Klasifikace zemin pro dopravní stavby
- ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypání
- ČSN 73 6133 Navrhování a provádění zemního tělesa pozemních komunikací
- DIN 18 035 Sportplätze Rasenflächen

1. Úvod

Inženýrskogeologický průzkum hřiště v obci Slapy byl proveden za účelem získání podkladů pro vypracování prováděcího projektu především zemních stavebních úprav. Tyto zemní stavební úpravy jsou nutné, pokud má hřiště splňovat alespoň základní ustanovení UEFA- a UEFA- podmínky.

Současný výchozí stav hřiště v době provádění průzkumných prací ustanovení UEFA nesplňuje jak ve spodní stavbě vrstevnatého podloží zatravněné plochy, tak rozměry, tvarem a spády povrchu hřiště.

V minulosti byl v místě hřiště a nad hřištěm prostor cihelny. Těženy zde byly i písky. Z tohoto důvodu jsou zřejmě skrývkové zeminy v místech, kde bylo hřiště vyrovnané. Tím se vysvětluje vysoký podíl jemnozrných zemin o snížené propustnosti viz. kap. 6. Ve směru podzemního odtoku pod hřištěm se nalézají vodní zdroje pro obec, proto je třeba dbát na to, aby při stavebních úpravách (provoz stavebních strojů), ošetřování a údržbě travní plochy hnojivy nedošlo ke střetu zájmů s oprávněnou ochranou těchto zdrojů.

2. Inženýrskogeologické a hydrogeologické poměry na lokalitě a staveništi

Lokalita se nachází na podloží tvořeném pod kvartérním pokryvem středočeským plutonem. Ten je zastoupen podložními horninami, které patří k tzv. granodioritům sázavského typu. Na staveništi se jedná o horninu která je středně zrnitá – amfibol – biotitický a biotit – amfibolický granodiorit. U této horniny je typická odlučnost podle L, Q, S směrů.

Mocnost zvětralinového pláště středně zrnitého granodioritu je velmi nízká, omezuje se na svazích v okolí staveniště pouze na podorničí. V depresních polohách, což je případ fotbalového hřiště, kde byla právě taková svahová deprese vyrovnaná, dosahoval pokryv svahových sedimentů cca 1,50 m. Svahoviny jsou soliflukcí přemístěné zvětraliny z eluvia granodioritu. V místech tektonicky predisponovaných může eluvium charakteru stmelených ulehlých písčitých drobnozrných štěrků dosahovat mocnosti cca 2,0 m. Puklinová propustnost podložního skalního masivu, který může odvádět prosakující povrchovou vodu nebo vodu z drenážních systémů hřiště, je vázána na všechny výše uvedené systémy L, Q, S, přičemž více jsou tektonikou zvýrazněny prostorové směry ložní (honové) a směr usměrnění minerálních zrn.

V okrajových částech masivu jsou propustné všechny základní systémy. V místech většího otevření puklin Q a S může však dojít k negativnímu jevu, částečnému zajílování vertikálních systémů, zvláště v údolních partiích. V bocích údolí jsou systémy většinou otevřené.

Otázku propustnosti skalního masivu na lokalitě lze v případě zařezu ve svahu rešit pouze umělou drenážní vrstvou a systémem odvodnění v souladu s DIN 18 035, kde propustnost vrstev nad skalním podložím a propustnost skalního podloží jsou hlavními kritérii při volbě typu kostrukčních vrstev pod travnatou povrchovou vrstvou hřiště.

Propustnost kvartérních zemin a rovněž zemin v navážce, kterou byl vyrovnan terén a které byly zastiženy sondáží zejména na údolní straně, je uvedena zvlášť v kap. 4 a dále ve vyhodnocení zpracovatelnosti zemin v kap. 7.

3. Rozvrh sondovacích prací a zkoušek s výsledky geodetických prací a s údaji o systému zaměření

Sondážní práce byly započaty podle předaných požadavků o umístění sond. Podle výsledků prohlídky na lokalitě jsme očekávali v okraji hřiště, který je blíže klubovně a je v původním zářezu svahu, naražení zvětralého skalního podloží do cca 1 m. Tento odhad se potvrdil. Sondami SP-3 a SP-4 umístěnými v zářezu svahu bylo podloží ověřeno a tedy jsme přesunuli sondu plánovanou na půlicí čáře na protilehlou stranu hřiště, abychom ověřili propustnost a případnou stlačitelnost zde provedeného vyrovnání původního terénu.

Celkem jsme provedli 5 sond, aby bylo ověřeno zvětralé skalní podloží a jeho tvar napříč původní terénní deprese. Sondáž byla provedena soupravou CPT Gouda Holland 200 kN. Interpretace dat, která byla zaznamenána s krokem 0,20 m. Byla kontrolována přítomnost hladiny podzemní vody a to po vytažení sondy a cca 1 hod. po skončení sondáže. Zeminy a jejich zatřídění odpovídá systému ČSN 73 1001, který je rovněž užíván v ČSN 72 1002, ČSN 72 006 a normách souvisejících viz. seznam literatury.

Sondážní práce byly zaměřeny po provedení doplňující sondy SP-5 pásmem a technickou nivelačí od FIXu, který byl označen barvou. Schéma hřiště s umístěním $\text{FIX} \pm 100,00$ viz. příloha č. 3.

4. Výsledky sondážních prací

VRSTVA (m)	Sonda SP-1			ČSN 73 1001	Koefficient propustnosti k_f (m/s) ČSN 722410 ČSN 73 6850	E_{def} (MPa) POZN.	TŘÍDA TĚŽ. ČSN 73 3050
	Y(m)	X(m)	Z(m)				
0,00-0,40	navážka: povrchová vrstva z travněna, příměs humusu a vegetační vrstva do 0,10 m, níže písek s příměsi prachu, jílu, drobného štěrku, středně hutný, $I_D=0,5$	S-FY	$1 \cdot 10^{-7}$	29	2		
0,40-0,60	navážka: písek jílovitý, středně kyprý $I_D=0,4$	SCY	$1 \cdot 10^{-8}$	18	2/3		
0,60-0,80	navážka: písek s příměsi prachu a jílu, středně kyprý $I_D=0,5$	S-FY	$1 \cdot 10^{-7}$	29	2		
0,80-1,00	navážka: písek jílovitý až písčitý jíl, středně kyprý, $I_D=0,4$	SCY/ F4(CS)	$1 \cdot 10^{-6}$	18	3		
1,00-1,20	navážka: písek s příměsi prachu a jílu, příměsi drobného štěrku, středně kyprý, $I_D=0,55$	S-FY	$1 \cdot 10^{-7}$	30	2/3		
1,20-1,40	navážka: písek prachovitý a jílovitý, kyprý až středně kyprý, $I_D=0,33$	S4(SM)	$1 \cdot 10^{-7}$	16,5	2		
1,40-2,00	hlina a jíl se střední a nízkou plasticitou, na bázi vrstvy přechod do písčitého jílu, tuhá až pevná konzistence (původní orniční vrstva)	F5(ML)/ F6(CL)	$1 \cdot 10^{-8}$	8	3		
2,00-2,60	písek s příměsi prachu a jílu, příměsi drobného štěrku, na bázi vrstva prachovitá, středně kyprý, $I_D=0,5$	S3(S-F)/ S4(SM)	$1 \cdot 10^{-8}$	26	2		
2,60-2,80	eluvium žuly, charakteru jílovitého písku se štěrkovou příměsi až písčitého jílu, středně kyprého $I_D=0,55$, zvětralá žula zcela rozložená	R6	$1 \cdot 10^{-8}$	40	4		
2,80-3,00	zvětralá žula, písčité a úlomkovité rozpadavá na kameny až balvany	R6/R5	-	45	4.5.2 009		
Hl.p.v. naražena	Hladina podzemní vody naražena: nebyla 9.9. 2009						
Hl.p.v. ustálena	Hladina podzemní vody ustálena: -						
Vzorky zemin	Nebyly odebrány						
Poznámka							

VRSTVA (m)	Sonda SP-2			ČSN 73 1001	Koeficient propustnosti k_f (m/s) ČSN 722410 ČSN 73 6850	E_{def} (MPa) POZN.	TŘÍDA RÉZ. ČSN 73 3050
	Y(m)	X(m)	Z(m)				
0,00-0,20	navážka: povrchová vrstva zatrvaněna, příměs humusu a vegetační vrstva do 0,10 m, níže písek prachovitý s příměsi jílu, velmi kyprý, $I_b=0,15$	SMY	$1 \cdot 10^{-5}$	8,5	1		
0,20-0,40	navážka: jíl s nízkou plasticitou, prachovitou příměsí, tuhá konzistence	CLY	$1 \cdot 10^{-8}$	4,5	3		
0,40-1,00	navážka: jíl s nízkou plasticitou s prolohou jílu s vysokou plasticitou, měkká až tuhá konzistence	CLY/ CHY	$1 \cdot 10^{-10}$	3	3		
1,00-1,40	navážka: jíl písčitý a prachovitý, tuhá až pevná konzistence	CSY	$1 \cdot 10^{-6}$	10,5	3		
1,40-1,60	navážka: jíl se střední až nízkou plasticitou, tuhá konzistence	F6(C1)/ F6(CL)	$1 \cdot 10^{-8}$	4,5	3		
1,60-2,00	hlina a jíl se střední a nízkou plasticitou, na bázi vrstvy přechod do písčitého jílu, tuhá až pevná konzistence (původní orniční vrstva)	F5(ML)/ F6(CL)/ F4(CS)	$1 \cdot 10^{-9}$	8	3		
2,00-2,20	eluvium žuly, charakteru písčitého jílu až jílovitého písku se štěrkovou příměsí, středně kyprého $I_b=0,4$, žula zcela rozložená	R6	$1 \cdot 10^{-3}$	35	4		
2,20-2,60	zvětralá žula, písčité a úlomkovité rozpadavá na kameny	R5	-	75	4.5.20 09		
2,60-3,00	zvětralá žula, úlomkovité rozpadavá na kameny až balvany	R5	-	130	5		
Hl.p.v. naražena	Hladina podzemní vody naražena: nebyla 9.9. 2009						
Hl.p.v. ustálena	Hladina podzemní vody ustálena: -						
Vzorky zemin	Nebily odebrány						
Poznámka							

VRSTVA (m)	Sonda SP-3			ČSN 73 1001	Koefficient propustnosti k_f (m/s) ČSN 722410 ČSN 73 6850	E_{def} (MPa) POZN.	TŘÍDA TĚŽ. ČSN 73 3050
	Y(m)	X(m)	Z(m)				
0,00-0,20	navážka: povrchová vrstva zatravněna, příměs humusu a vegetační vrstva do 0,10 m, níže písek s příměsí drobného štěrku a prachu, středně kyprý, $I_D=0,5$	S-FY	$1 \cdot 10^{-6}$		29	2	
0,20-0,40	písek prachovitý s příměsí drobného štěrku, středně kyprý, $I_D=0,4$	S4(SM)	$1 \cdot 10^{-7}$		19,5	2	
0,40-0,80	písek jílovitý, kyprý až středně kyprý, s přechody do jílu písčitého, $I_D=0,33$	S5(SC)/ F4(CS)	$1 \cdot 10^{-8}$		16,5	2/3	
0,80-1,00	jíl s nízkou plasticitou, pevná konzistence	F6(CL)	$1 \cdot 10^{-9}$		12	3	
1,00-1,20	eluvium žuly, charakteru prachovitého a písčitého jílu se štěrkovou příměsí, tvrdé konzistence, žula ze zela rozložená	R6	-		30	4	
1,20-1,40	navětralá žula, rozpukaná na kameny až balvany	R4/R3	-		250	5/6	
Hl.p.v. naražena	Hladina podzemní vody naražena: nebyla 9.9. 2009						
Hl.p.v. ustálena	Hladina podzemní vody ustálena: -						
Vzorky zemin	Nebyly odebrány						
Poznámka							

VRSTVA (m)	Sonda SP-4			ČSN 73 1001	Koefficient propustnosti k_f (m/s) ČSN 722410 ČSN 73 6850	E_{def} (MPa) POZN.	TŘÍDA TĚŽ. ČSN 73 3050
	Y(m)	X(m)	Z(m)				
0,00-0,20	navážka: povrchová vrstva zatravněna, příměs humusu a vegetační vrstva do 0,10 m, níže písek s příměsí prachu a jílu, středně kyprý, $I_D=0,4$	S-FY	$1 \cdot 10^{-7}$		24	1-2	
0,20-0,40	písek jílovitý a prachovitý s příměsí drobného štěrku, velmi kyprý, $I_D=0,2$	S5(SC)	$1 \cdot 10^{-7}$		11	2 - 3	
0,40-0,60	jíl písčitý a prachovitý, tuhá konzistence	F4(CS)	$1 \cdot 10^{-8}$		7	3	
0,60-0,80	jíl nízké plasticity, tvrdé konzistence	F6(CL)	-		22	4	
0,80-1,20	zvětralá žula, rozpukaná, kamenitě rozpadavá	R5			105	5	
1,20-1,60	navětralá žula, rozpukaná na kameny až balvany	R4/R3	-		250	5 - 6	
Hl.p.v. naražena	Hladina podzemní vody naražena: nebyla 9.9. 2009						
Hl.p.v. ustálena	Hladina podzemní vody ustálena: -						
Vzorky zemin	Nebyly odebrány						
Poznámka							

VRSTVA (m)	Sonda SP- 5			ČSN 73 1001	Koefficient propustnosti k_1 (m/s) ČSN 722410 ČSN 73 6850	E_{def} (MPa) POZN.	TŘÍDA TĚŽ. ČSN 73 3050
	Y(m)	X(m)	Z(m)				
0,00-0,20	navážka: povrchová vrstva zatravněna, přiměs humusu a vegetační vrstva do 0,10 m , níže písek prachovitý, velmi kyprý až kyprý, $I_D=0,33$	SMY	$1 \cdot 10^{-7}$		16,5	1	
0,20-0,40	navážka: písek jílovitý a prachovitý s přiměsí drobného štěrku, velmi kyprý, $I_D=0,15$	SCY	$1 \cdot 10^{-7}$		7,5	1	
0,40-0,60	hlína s organickou přiměsí tuhé až měkké konzistence, na bázi vrstvy přechod do jílu, měkká až tuhá konzistence (původní orníční vrstva)	F7(MH)/	$1 \cdot 10^{-6}$		2,5	3	
0,60-1,00	jíl se střední plasticitou, tuhá konzistence	F6(CL)	$1 \cdot 10^{-8}$		4,5	3	
1,00-1,20	písek jílovitý, středně kyprý, $I_D=0,4$	S5(SC)	$1 \cdot 10^{-8}$		18	3	
1,20-2,60	zvětralá žula, rozpukaná, místy písčité rozložená charakteru velmi humných prachovitých písků se štěrkovou přiměsí, kamenitě rozpadavá	R5	-		75	4	
2,60-3,00	navětralá žula, rozpukaná na kameny až balvany	R5/R4	-		140	5	
Hl.p.v. naražena	Hladina podzemní vody naražena: nebyla 9.9. 2009						
Hl.p.v. ustálena	Hladina podzemní vody ustálena: -						
Vzorky zemin	Nebily odebírány						
Poznámka							

Poznámka:

Ve vyhodnocení je použit modul deformace, který vychází z měření in situ. Pro jemnozrnné zeminy lze považovat hodnotu 12 MPa za hodnotu odpovídající pevné konzistenci zeminy, zhotvené na 95% PCS, tedy nebude docházet k dodatečným sednutím vrstev. Pro ulehlosť podložních a dále i konstrukčních vrstev propustnějších písčitých zemin je pro hrací plochu dostačující $I_D=0,4$. Pokud budou během stavby navržena a prováděna měření statickou deskou dle ČSN 72 1006 je třeba přijmout kritéria odpovídající zhotvení při zajištění propustnosti spodní stavby hrací plochy. Propustnost je uvedena dle zrnitosti a uvedených ČSN s přihlédnutím na ulehlosť.

5. Těžitelnost

Těžitelnost je uvedena u každé vrstvy. Obecně lze považovat zeminy jemnozrnné, které mají konzistenci tuhou a pevnou za tř. těž. 3 a písčité zeminy rozlišovat podle prachovité a jílovité příměsi a ulehlosti od kyprých do středně kyprých tř. 1 až tř. 3. Eluvia a zcela zvětralá žula je ve 4. tř.

Obtíže lze očekávat při prohlubování zářezu při snaze o vyrovnané kubatury (zářez/ násyp) při zřejmém deficitu materiálu pro vyrovnání povrchu hřiště. Od hloubky zakončení sond ve zvětralé hornině (SP-3, SP-4) je nutno počítat při těžbě s těžkou mechanizací. Od hloubky ukončení sond se skalní frézou nebo pikováním horniny tř. těž. 5 a 6. Pikování má však seismické účinky na okolí, střelné práce poblíž zástavby nejsou přípustné (kromě povolení střelných prací by byl nutný pasport okolních staveb).

6. Geomechanické vlastnosti zemin, propustnost, zpracovatelnost

Geomechanické vlastnosti zemin podmiňující zpracovatelnost vycházejí z dostupné normy ČSN 72 1002. Pokud budou do násypu používány zeminy jemnozrnné, doporučená hodnota zhutnění a optimální vlhkost je přehledně zpracovaná v tab. B.1. Obecně lze při zemních pracích, při hutnění dosáhnout hodnoty 95% PCS, což rovněž odpovídá zhutnění jemnozrnných zemin na tuhou až pevnou konzistenci, která při dodržení w_{opt} zajistí stabilitu vrstvy. Při hutnění zemin písčitých se štěrkovitou příměsí, které zajistí propustnost postačí zhutnění na relativní ulehlosť $I_D=0,4$ až 0,65.

Za propustnou základovou půdu je dle výše uvedené DIN pokládána vrstva o mocnosti minimálně 0,50 m pod zemní plání kde je propustnost $k_f > 5 \cdot 10^{-6} \text{ m/s}$. Protože sondami bylo zjištěno, že tato podmínka v rámci hřiště splněna není a z neupravených zemin těžených v zářezu a v části zářezu, která bude dále snižována až nad skalní podloží, takto propustná zemina nevznikne (smíšené jemnozrnné a písčité zeminy), je třeba provést dále navržená opatření. Zpracovatelnost vyplývá z dále uvedené tabulky, kde je rovněž uveden rozsah propustnosti zastižených zemin.

Níže uvedené údaje jsou hodnoty přiřazené zastiženým zeminám z norem uvedených v seznamu literatury a ČSN 75 2410, ČSN 73 6850 pro propustnost sypaniny hrázi.

Označení zeminy	PSC(%)W _{opt}	Relativní propustnost	Rozsah propustnosti k _f (m/s)	Stlačitelnost po prosycení vodou	Zpracovatelnost	Stlačení % při zatížení 0,14 MPa
CL/CI	14 – 19	Nepropustná	1*10 ⁻⁷ až 1*10 ⁻¹⁰	Středně velká	Dobrá až ztížená	1,2 – 1,6
CS*						
SC	10 – 14,7	Nepropustná	1*10 ⁻⁷ až 1*10 ⁻¹⁰	Malá	Dobrá až ztížená	1 – 1,4
S – F	11,8 – 14,2	-	1*10 ⁻⁵ až 1*10 ⁻⁷	-	-	-
ML	14 – 25	Nepropustná	5*10 ⁻⁷ až 1*10 ⁻¹⁰	Středně velká	Ztížená až velmi obtížná	1,3 – 1,7
SM	9,1 – 15,9	Málo propustná až nepropustná	1*10 ⁻⁵ až 1*10 ⁻¹⁰	malá	Dobrá až ztížená	1,1 – 1,3
MH	33 – 35	Velmi nepropustná	8*10 ⁻⁹ až 1*10 ⁻¹⁰	Velká	Obtížná až velmi obtížná	
CH	19,5 – 30,5	Velmi nepropustná	4*10 ⁻⁷ až 2*10 ⁻¹⁰	velká	Velmi obtížná	

* nedostatek údajů – hodnoty se pohybují mezi výše a níže uvedenými zeminami

Svahování trvalých svahů v zárezu hráště je možné 1 : 1,5. Strmější svah je nutno pro zajištění dlouhodobé stability opřít některým propustným stabilizujícím prvkem

7. Návrh výstavby

Návrh výstavby je zpracován dle normy DIN 18 035-4 1991-07 Sportplätze , Rasenflächen. Tato norma předpokládá znalost inženýrskogeologických poměrů a předchozí historie výstavby tohoto sportovního zařízení.

Předpokládá se, že sportovní plocha (fotbalové hráště) bude provozováno jako otevřené, zatravněné. Nebude určeno pro hraní golfu nebo sportů spojených s jezdectvím. Postup výstavby je zpracován s přihlédnutím k místním inženýrskogeologickým poměrům, které byly zjištěny sondážním průzkumem.

Dále uvedený návrh se týká zemních úprav a vyhodnocení použitelnosti materiálu pro vrstevnatou konstrukci podloží travnaté hrací plochy. Geometrie povrchu a řešení spádů hrací plochy hráště a v detailu brankoviště viz. příloha č. 4.

Z výše citované normy byl zvolen postup výstavby konstrukčních vrstev, který odpovídá především propustnosti stavebního pozemku a místním klimatickým podmínkám viz. příloha č. 6.

Pro daný pozemek a základovou půdu, zeminy, které nesplňují v ploše hřiště (v zářezu těsně nad skalním podložím – po dalším snížení terénu v zářezu) kritérium propustnosti základové půdy, je třeba provést opatření podle oddílu A1.3 DIN:

- zemní plán na základové půdě z místního materiálu těženého v zářezu svahu a případně doplněného o odpovídající kubaturu zemní sypaniny dovezenou za účelem vyrovnání spodní zemní stavby pod travnatou nosnou vrstvou. Zemní plán má být vybudována se sklonky max. do 1% a s nerovnostmi do 30 mm měřené v délce 4 m latí. Stopy od vozidel stavby jsou přípustné do 10 mm.
- zřídit drenážní systém viz. příloha č. 5, kde max. vzdálenost hlavních trubkových drénů je 12 m a vzdálenost drenážních zářezů je max. 1,50 m. Trubková drenáž musí mít odpovídající tloušťku obsypu dle české normy Trubková drenáž ON 73 6933 nebo DIN. Drenážní zářezy mají mít šířku 50 -80 mm.
- hloubka drenážních zářezů je min. 250 mm a tak, aby mohly být napojeny na systém trubkové drenáže
- materiál pro výplň drenážních zářezů je štěrk frakce 2/8
- pro daný případ je třeba základovou půdu zpracovat výše uvedeným kombinovaným drenážním systémem
- vybudovat travnatou nosnou vrstvu o mocnosti 80 až 120 mm v závislosti na aktuální propustnosti základové půdy a odstupech drenáži (musí být použita vhodná zemina pro růst travnaté vrstvy – směs odpovídající zrnitosti např. Dle Bild 2 DIN 18 035) Sklonky nosné travnaté vrstvy by neměly být větší než 1%, při zachování rovinosti měřené 4 m latí. Odchylka pláně nosné travnaté vrstvy nesmí být větší než 20 mm.
- provést volné kypřící prořezání nosné travnaté vrstvy do základové půdy
- provedení svrchní pláně tak, aby bylo možno dodržet střechovité spády hrací plochy a brankoviště viz. příloha č. 4

Spády a výšky se měří nivelačí, rovinnost se měří 4 m latí při prohlídce pláně. Vzdálenost měřených míst nesmí být větší než 8 m. Zkoušení rovinnosti se dělá před provedením prořezání nebo kypření přes nosnou vrstvu.

Kritériem únosnosti jednotlivých vrstev postupně zpracovávaných plánů včetně nosné travnaté plochy je terénní pojazdová zkouška s nápravovým zatížením 5 t a tlakem v pneumatikách 3 bar. Pojazdová zkouška na pláni se dělá maximálně s odstupem 5 m s pojazdovou rychlosťí chůze. Měření spočívá v posouzení rovnoměrné stlačitelnosti pláně, která musí mít zajištěnu propustnost (na tomto pozemku vybudovanou drenážní síť). Měření se provádí za použití latě 1 m dlouhé, po odstranění vytlačené zeminy na okrajích a to od spodní hrany latě k úrovni vytlačené pojazdové stopy.

8. Závěr

Tato zpráva inženýrskogeologického průzkumu podává informace o podmínkách konstrukce spodní a vrchní stavby hrsti se zatravněnou hrací plochou, které poskytuje smíšená základová půda. Nosná travnatá vrstva musí být provedena dále s ohledem na druh travního porostu, hnojení, sekání etc.

Navržený způsob řešení spodní stavby hrsti vychází ze skutečnosti zjištěných sondážním průzkumem. Průzkum zjistil v podloží hrsti nesouměrnou terénní depresi, která byla v podstatě zarovnána nehomogenním zemním materiélem vzhledem k jednomu z hlavních kritérií – propustnosti. V podloží násypu byla ponechána původní orniční (drnová) vrstva, která společně s jemnozrnnými jílovitými zeminami tvoří z hlediska propustnosti izolátor. Zároveň byly tyto zeminy stlačitelné, proto došlo časem k ještě větším deformacím hrací plochy.

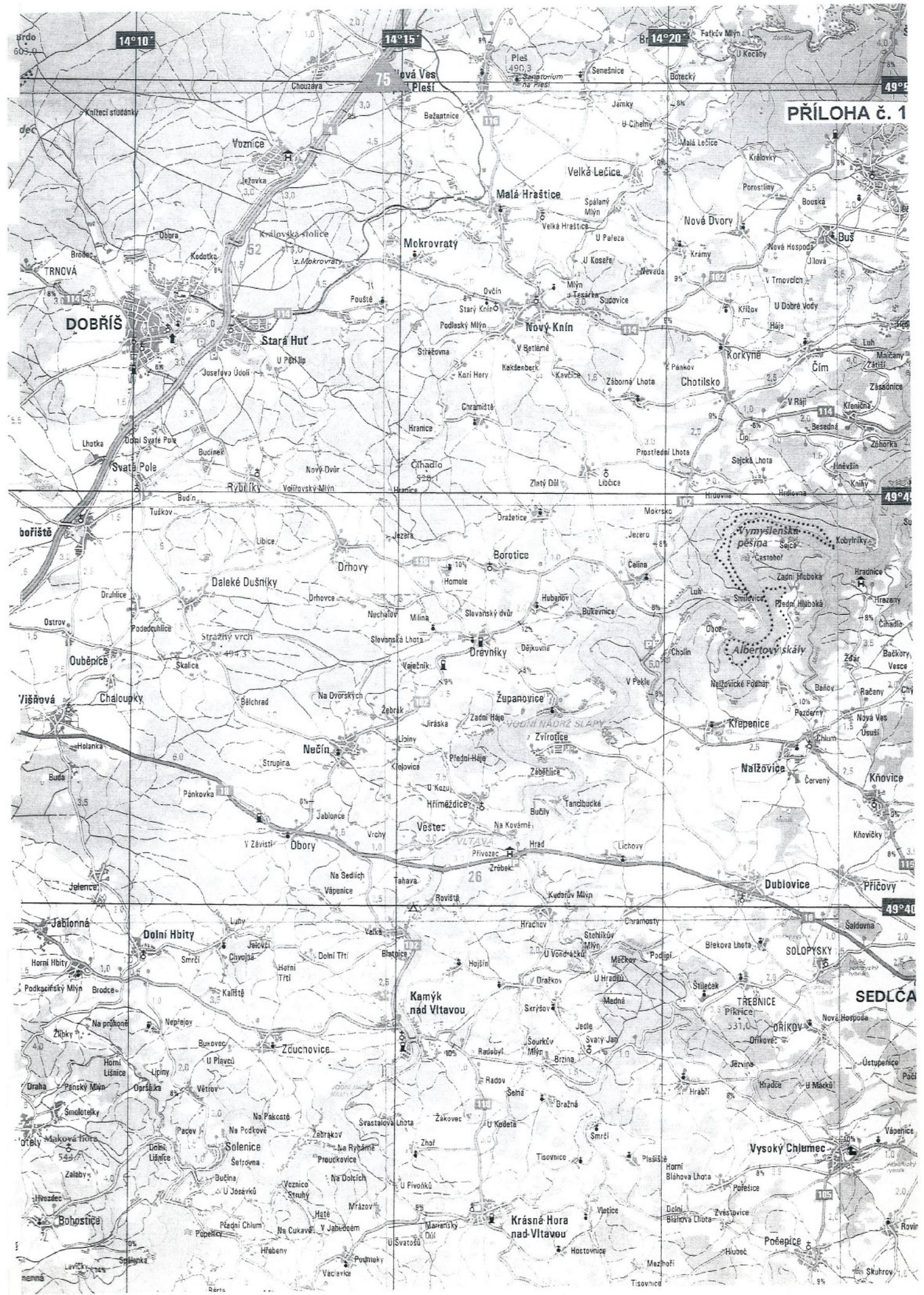
Při projekčních pracích HTÚ musí být konečné řešení výškových úrovní provedeno vzhledem k obtížné těžitelnosti zemin až k eluviu žuly zářezu svahu. Geometrie povrchu hrací plochy hrsti a požadavky na velikost plochy a okolí je uvedena v příloze č. 4.

Jako podklad pro projekční práce rekonstrukce hrsti zpracoval:

RNDr. J. Chalupa

Za CHALUPA GGS s.r.o.
17.9. 2009

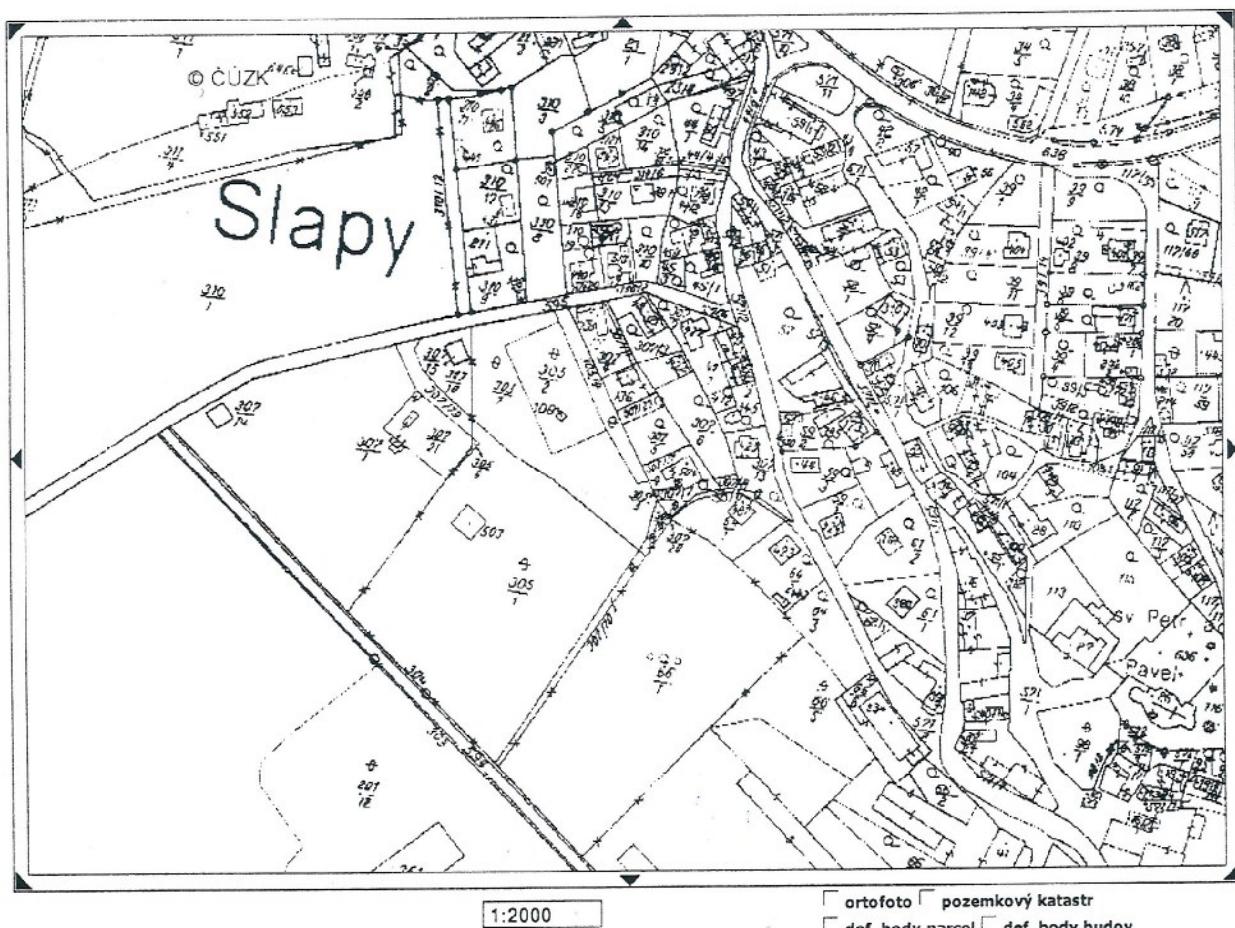
RNDr. S. Chalupová



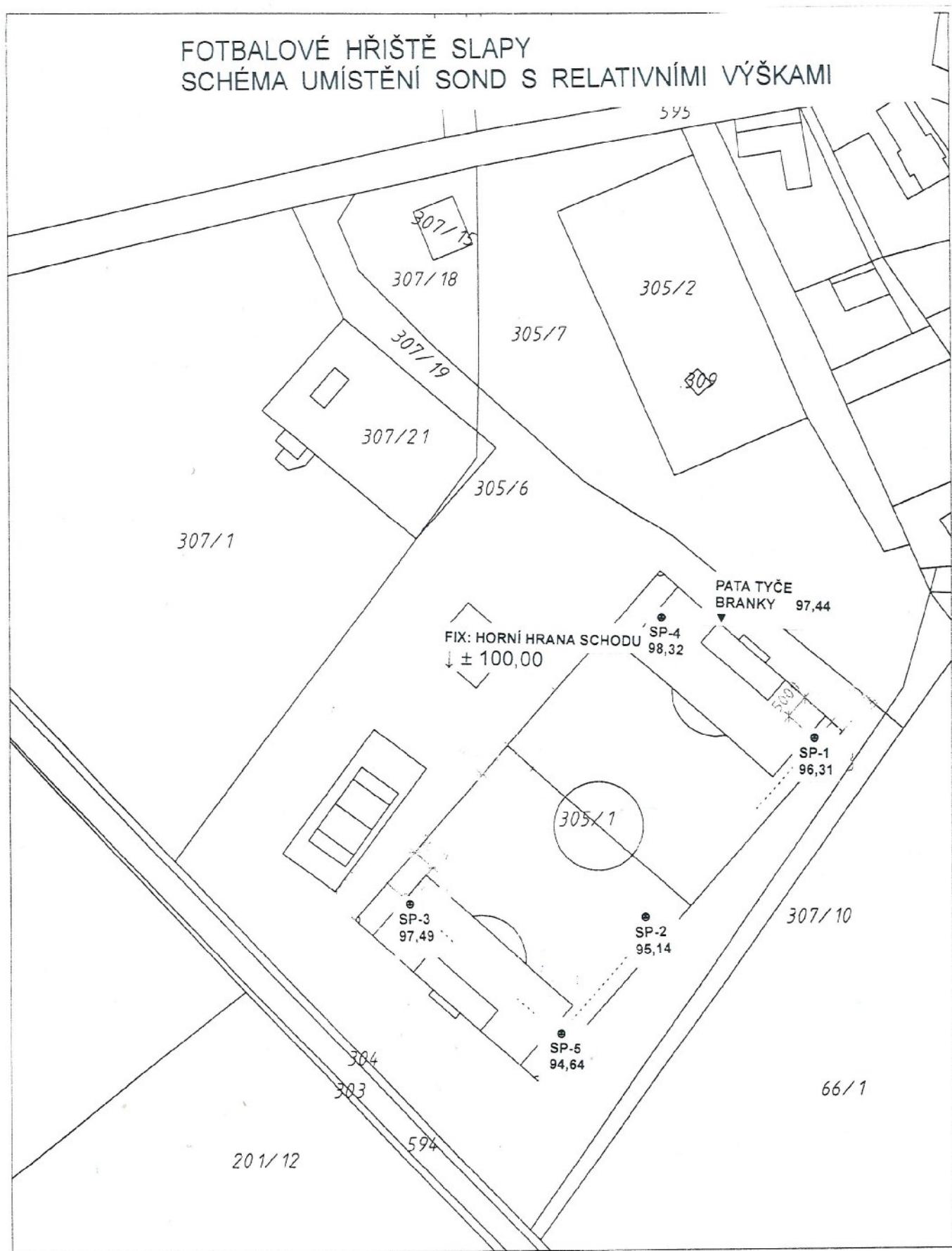
CHALUPA
GGS
S. R. O.

KONZULTAČNÍ KANCELÁŘ PRO ŘEŠENÍ PROBLEMATIKY V OBORECH:
- INŽENÝRSKÁ GEOLOGIE (ZAKLÁDÁNÍ STAVEB, STABILITA)
- PŘIPRAVNÉ PRŮZKUMNÉ PRÁCE PRO STAVBY
- HYDROGEOLOGIE (KONTAMINACE, SANACE)
- RADIOLÓGIE (RADONOVÝ INDEX)
- GEOFYZIKÁLNÍ MĚŘENÍ

KATASTRÁLNÍ SITUACE OBCE – ZMENŠENO DLE KAT.MAPY

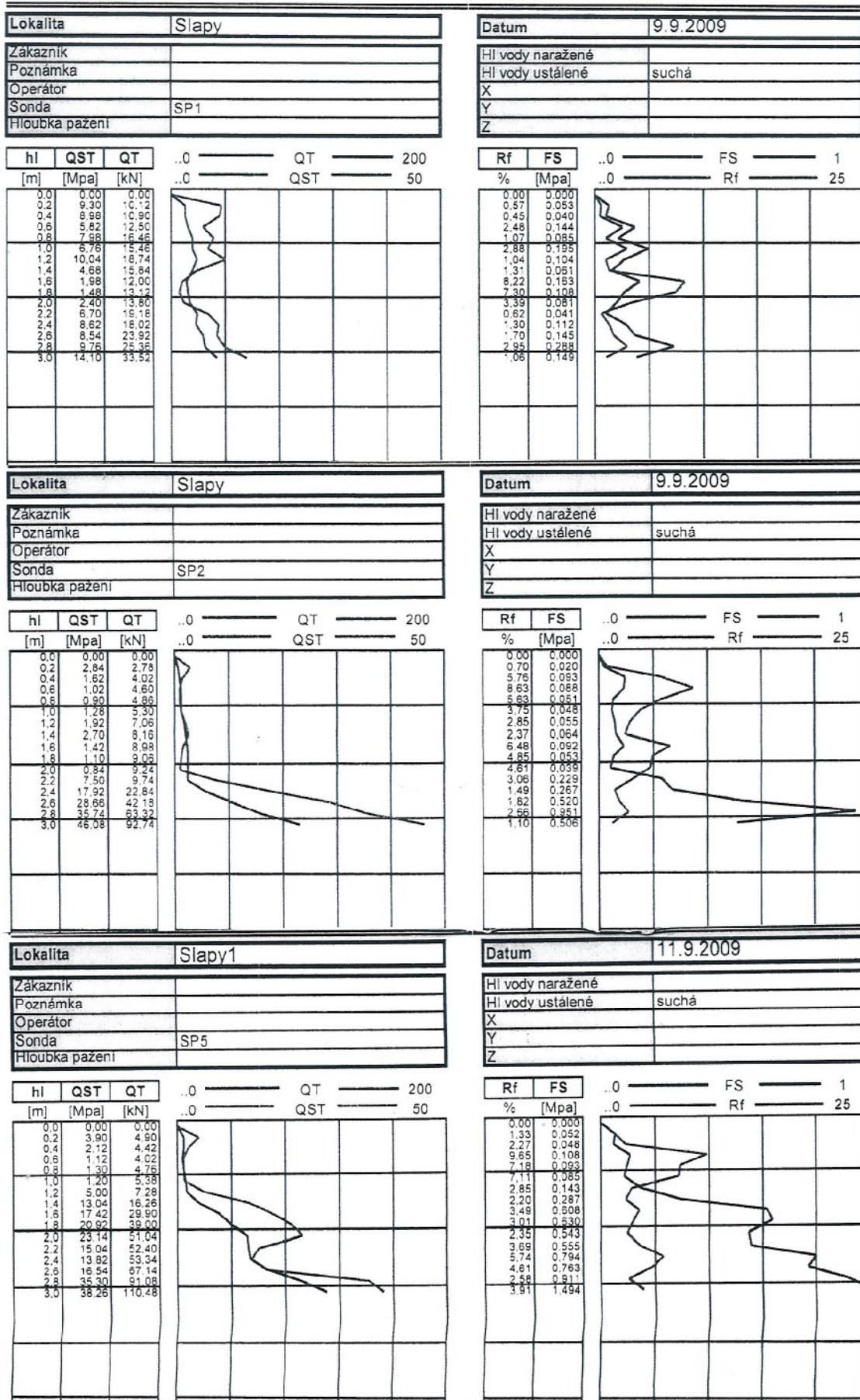


FOTBALOVÉ HŘIŠTĚ SLAPY
SCHÉMA UMÍSTĚNÍ SOND S RELATIVNÍMI VÝŠKAMI



TERRATEST s. r. o.

Za Školou 10, 25089 Lázně Toušen, tel / fax: 326 992 183, 602 312 337



TERRATEST s. r. o.

Za Školou 10, 25089 Lázně Toušeň, tel / fax: 326 992 183, 602 312 337



Datum	9.9.2009			
Hl vody naražené				
Hl vody ustálené	suchá			
X				
Y				
Z				
Rf	FS	.0	FS	1
%	[Mpa]	.0	Rf	25
0,00	0,000			
0,37	0,032			
1,93	0,128			
2,71	0,127			
2,84	0,104			
5,81	0,157			
5,55	0,331			
1,66	1,055			

Anhang A
(normativ)
Maße von Spielfeldern

Tabelle A.1 -- Großspielfelder^{a)}

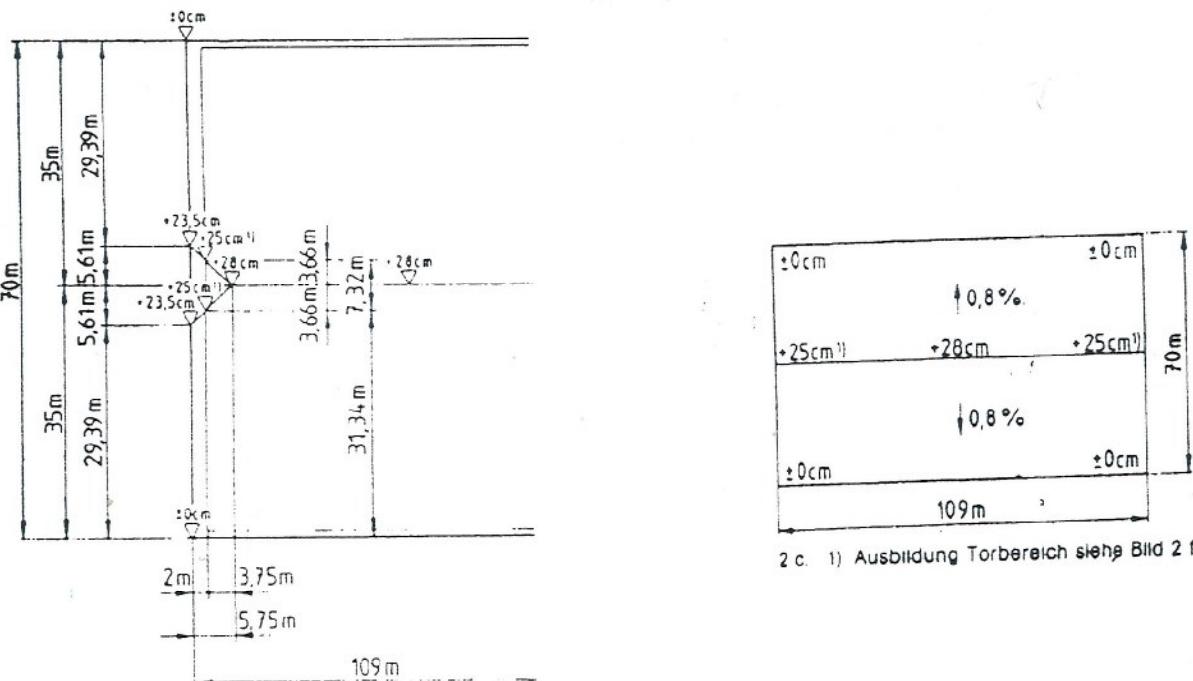
Spalte	1	2	3	4	5	6	7	8	9
Zeile	Sportart	Feldmaße	Regelmaße	Sicherheitsabstand		Nutzbare			
		Breite m	Länge m	Breite m	Länge m	Längs- seite m	Stim- seite m	Breite m	Länge m
1	American Football	48,80	109,75			1,00 ^{b)}	2,00 ^{b)}	50,80	113,75
2	Baseball, insbe- sondere Feldform, Spielrichtung diagonal	120,00	120,00	c)		in den Regelmaßen enthalten		120,00	120,00
3	Bogenschießen	4,00 bis 5,00	30,00 bis 50,00	5,00 bis 90,00	30,00 bis 90,00	150,00 vom Stand aus seitlich 10,00 bis 20,00			
4	Casting	50,00	100,00	c)				50,00	100,00
5	Eishockey	55,00	91,40		2,00	4,00	59,00	95,40	
6	Fußball	45,00 bis 90,00	90,00 bis 120,00	68,00 bis 105,00	1,00 ^{b, d)} 2,00 ^{b, d)}	7,00 bis 7,50 ^{e)}	70,00 bis 80,00	109,00 bis 120,00	
7	Fußball nach UEFA- und UEFAC- Bestimmungen								
8	Kricket	60,00				60,00		80,00	
9	Kricket speziell ovaler Form	70,00	80	c)		70,00		80,00	
10	Lacrosse	55,00 bis 65,00	137,00		1,00	1,00	57,00 bis 67,00	139,00	
11	Petota	10 bis 16	50 bis 70	16	70	in den Feldmaßen enthalten	16	/0	

POŽADAVKY NA STŘECHOVITÉ SPÁDY HŘIŠTĚ, BRANKOVÍSTĚ,
ROZMĚRY HRACÍ PLOCHY

- ^{a)} Die Spielfeldmaße der nationalen Fachverbände und internationalen Verbänden sind zu beachten
- ^{b)} Sofern Ballfänge notwendig sind, z. B. bei geringen Abständen zu Verkehrsflächen, Nachbargrundstücken, können folgende Höhen als Aufhalt dienen:
 - mindestens 6 m an der Sturzseite eines Spielfeldes;
 - mindestens 4 m an der Längsseite eines Spielfeldes.
- ^{c)} Regelmäße entsprechen den Feldmaßen.
- ^{d)} Zusätzlicher Sicherheitsabstand von 2 m an den Längsseiten bzw. 3 m an den Sturzseiten.
- ^{e)} Abstandslinie für Fotogitter, 6,00 m hinter dem Tor, 3,50 m am Schnittpunkt von Torlinie und Torraumlinie, 3 m am Schnittpunkt von Torlinie und Seitenlinie.

Bild 2. Prinzip der Gefallerichtung für die Oberflächen des Erdplanums sowie der einzelnen Schichten des Oberbaus von Tennisflächen, dargestellt an verschiedenen Sportflächen

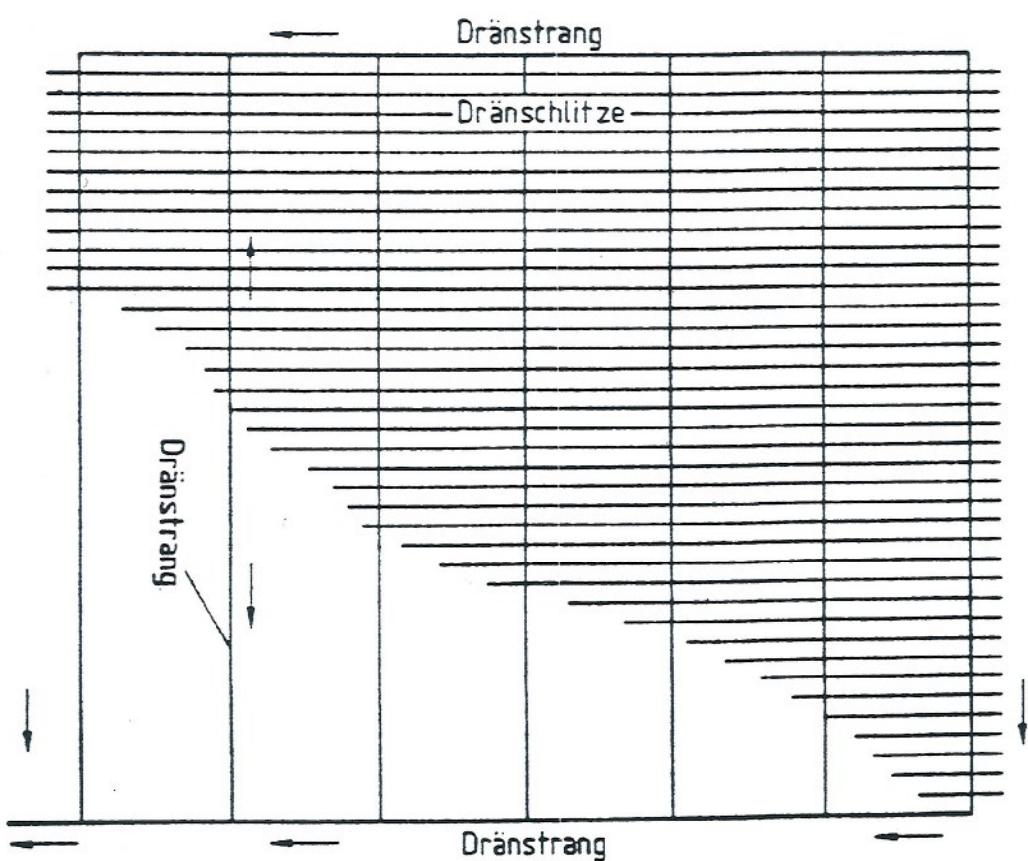
DIN 18 035 Teil 5 Seite 13



2 f 1) = UK Torpfosten

SYSTÉM DRENÁŽÍ POD HRACÍ PLOCHOU

Bild A.4. Kombinierte Rohr-, Schlitz-, und Dränentwässerung



Průměrné srážky v roce 2009 ve srovnání s dlouhodobým normálem 1961–1990 –
operativní dataMean Precipitation in the Year 2009 Compared with the Long-Term Normal
1961–1990 - raw data

S: Průměrný úhrn srážek – Mean Precipitation Amount (mm)

N: Dlouhodobý normál 1961–1990 – Long-Term Normal 1961–1990 (mm)

%: Průměrný úhrn srážek v procentech dlouhodobého normálu – Mean Precipitation Amount as Percentage of the
Long-Term Normal

Kraj Region		Měsíc – Month												Rok Year
		1.	2.	3.	4.	5.	6.	7.	8.	9.	10.	11.	12.	
Česká republika	Sr	25	61	76	23	87	113	112						
Czech Republic	N	42	38	40	47	74	84	79						
	%	58	161	191	50	118	135	142						
Středočeský, Praha	Sr	18	42	53	21	87	83	95						
Central Bohemia, Prague	N	32	30	36	43	70	75	72						
	%	56	141	148	49	124	111	132						
Jihočeský	Sr	14	62	70	31	101	165	120						
South Bohemia	N	34	33	39	49	75	94	83						
	%	41	189	180	62	135	175	145						
Plzeňský	Sr	22	48	58	73	94	102	114						
	N	41	38	44	50	70	78	77						
	%	55	126	132	145	134	130	148						
Karlovarský	Sr	30	74	74	68	81	69	105						
	N	56	44	47	47	61	75	67						
	%	54	169	158	145	132	91	157						
Ústecký	Sr	22	51	64	21	100	78	94						
	N	42	36	38	44	61	68	68						
	%	52	142	168	48	164	115	139						
Liberecký	Sr	42	87	95	4	129	111	120						
	N	69	54	56	56	79	83	89						
	%	61	162	169	8	163	134	135						
Královéhradecký	Sr	34	54	77	8	89	88	117						
	N	60	47	49	48	76	86	83						
	%	56	115	157	16	118	102	141						
Pardubický	Sr	28	71	81	11	75	100	118						
	N	47	40	42	46	77	87	82						

	%	59	178	192	25	97	115	144				
Vysočina	Sr	19	70	83	14	78	122	127				
	N	42	37	37	42	76	82	75				
	%	46	190	225	34	103	148	169				
Jihomoravský	Sr	23	60	80	6	60	112	120				
	N	30	30	29	38	65	75	64				
	%	75	201	275	15	92	150	187				
Olomoucký	Sr	32	64	90	12	75	138	106				
	N	42	40	40	49	80	94	90				
	%	76	161	225	24	94	147	117				
Zlínský	Sr	36	88	111	10	73	108	106				
	N	47	46	44	56	82	102	89				
	%	76	191	252	17	90	106	119				
Moravskoslezský	Sr	34	68	111	13	93	164	117				
	N	42	44	43	59	94	108	105				
	%	80	153	259	21	99	152	111				

Hlavní stránka Úseku meteorologie a klimatologie ČHMÚ

Copyright (c) 1997-2009 Český hydrometeorologický ústav. Všechna práva vyhrazena.

Poslední úpravy: 31. 8. 2009, klima@chmi.cz



Úhrn srážek – Total Precipitation (mm)

Brno, Tuřany	20,8	56,9	72,9	3,4	37,5	99,5	120,1
České Budějovice	10,2	52,1	56,0	24,3	111,0	197,8	128,2
Doksany	12,8	14,6	37,9	9,0	72,5	64,4	116,8
Holešov	33,4	59,4	72,7	5,0	65,5	102,8	77,7
Hradec Králové	27,3	49,4	57,0	8,9	69,4	63,9	73,0
Cheb	25,7	39,0	37,0	82,5	55,4	49,2	81,6
Churáňov	27,8	113,4	135,0	56,7	183,1	243,2	202,0
Klatovy	13,3	32,2	36,5	51,4	121,0	139,2	138,8
Kobylí	26,9	57,8	90,3	5,3	42,4	121,8	166,2
Kuchařovice	18,4	36,6	77,3	10,2	69,0	153,1	55,3
Liberec	47,4	84,0	92,7	3,5	143,8	106,9	102,9
Lysá hora	55,2	184,2	241,8	10,2	111,4	164,3	142,4
Milešovka	19,3	26,9	45,1	14,6	106,0	65,2	91,0
Mošnov	19,5	34,0	83,4	9,4	79,0	150,6	112,9
Olomouc	27,7	50,1	67,9	6,5	44,5	93,6	80,9
Praha, Karlov	12,5	19,2	31,2	20,4	90,4	71,2	73,9
Praha, Ruzyně	12,3	15,1	36,1	21,0	83,5	89,9	64,5
Přibyslav	23,8	76,6	84,2	12,7	117,9	116,8	119,0
Semčice	25,4	47,3	57,3	4,9	87,9	97,5	119,5
Svratouch	13,3	55,1	89,2	7,9	89,7	123,5	117,7
Tábor	13,5	59,5	64,1	25,1	61,1	70,0	115,0
Velké Meziříčí	19,2	61,7	84,6	7,6	70,6	133,3	144,7

PŘÍLOHA Č. 7

NAŘÍZENÍ VLÁDY č. 591/2006 Sb.

V. Zajištění stability stěn výkopů

1. Stěny výkopu musí být zajištěny proti sesutí.
2. Svislé boční stěny ručně kopaných výkopů musí být zajištěny pažením při hloubce výkopu větší než 1,3 m v zastavěném území a 1,5 m v nezastavěném území. V zeminách nesoudržných, podmáčených nebo jinak náhylných k sesutí a v místech, kde je nutno počítat s opakoványmi otřesy, musí být stěny těchto výkopů zabezpečeny podle stanoveného technologického postupu i při hloubkách menších, než je stanoveno ve větě první.
3. Pažení stěn výkopu musí být navrženo a provedeno tak, aby spolehlivě zachytilo tlak zeminy a zajišťovalo tak bezpečnost fyzických osob ve výkopech, zabránilo poklesu okolního terénu a sesouvání stěn výkopu, popřípadě vyloučilo nebezpečí ohrožení stability staveb v sousedství výkopu.
4. Do strojem vyhloubených nezapažených výkopů se nesmí vstupovat, pokud jejich stěny nejsou zajištěny proti sesutí ochranným rámem, bezpečnostní kleci, rozpěrnou konstrukcí nebo jinou technickou konstrukcí. Strojně hloubené příkopy a jámy se svislými nezajištěnými stěnami, do kterých nebudou v souladu s technologickým postupem vstupovat fyzické osoby, lze ponechat nezapažené po dobu stanovenou technologickým postupem.
5. Nejmenší světlá šířka výkopů se svislými stěnami, do kterých vstupují fyzické osoby, činí 0,8 m. Rozměry výkopů musí být voleny tak, aby umožňovaly bezpečné provedení všech návazných montážních prací spojených zejména s uložením potrubí, osazením tvarovek a armatur, napojením přípojek, provedením spojů nebo svařováním.
6. Při ručním odstraňování pažení stěn výkopu se musí postupovat zespodu současněho zasypávání odpaženého výkopu tak, aby byla zajištěna bezpečnost práce.
7. Hrozí-li při přepažování nebo odstraňování pažení nebezpečí sesutí stěn výkopu nebo poškození staveb v jeho blízkosti, musí být pažení ponecháno v potřebné výšce ve výkopu.