



BALUN geo s.r.o.
Gromešova 3
621 00 BRNO

Tel.: 541218478
Mobil: 603 427413
E-mail: dbalun@balun.cz
WWW: www.balun.cz



Zpráva IG a HG průzkumu

Akce: Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory
Zak. č.: 22289
Regist. Geofond: 2890/2022
Odběratel: Jihomoravský kraj
Zpracovatel: Mgr. Markéta Tkadlecová
Kontroloval: Ing. Dan Balun

V Brně dne 18. července 2022



Obsah

	strana
1. Úvod	3
2. Terénní práce	5
3. Geologické a hydrogeologické poměry	7
4. Laboratorní rozborů zemin	8
5. Nálevová vsakovací zkouška	9
6. Základové poměry a technický závěr	10
7. Vsakovací poměry	13

Přílohy

1. Geologické profily vrtanými sondami
2. Podélné geologické profily
3. Průběh vsakovací zkoušky
4. Výsledky rozborů zemin
5. Křivky zrnitosti
6. Situace sondáže
7. Dokumentace archivní sondáže

1. Úvod

Na základě objednávky číslo JMK013209/22/OINV/OBJ, která byla uzavřena mezi Jihomoravským krajem jako objednatelem a naší firmou jako zhotovitelem, se uskutečnil tento IG a HG průzkum pro akci s názvem Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory. Tato akce byla zpracována naší firmou pod zakázkovým číslem 22289 a dále byla evidována v archivu České geologické služby Geofond Praha pod evidenčním číslem akce 2890/2022.

Jako podklad pro zpracování tohoto průzkumu jsme od zástupce objednatele obdrželi v elektronické podobě následující podklady:

- Situace posuzované plochy s geodetickým zaměřením a se zakreslením projektovaného objektu (DZR_Rohatec_Ověřovací Studie_2022-02-25.dwg)
- Situace (situace.pdf)
- Vyjádření energetických společností o (ne)existenci inženýrských sítí (sítě.zip)

Do dodaného situačního podkladu ve formátu dwg bylo zakresleno skutečné umístění nově provedených průzkumných sond na lokalitě. Následně byla celá tato situace převedena do měřítko 1 : 500 a jako situace sond je vyobrazena na příloze 6 této zprávy.

V daném případě se jedná o projektovanou výstavbu domova pro seniory. Projektovaný objekt je navržen se třemi nadzemními patry a s jedním podzemním podlažím. Způsob založení tohoto objektu bude záviset na výsledcích následujícího IG průzkumu, předpokládá se však založení na plošných základových konstrukcích – tak byl i koncipován hloubkový rozsah vrtných prací na lokalitě. Součástí tohoto průzkumu byl také řešen způsob likvidace srážkových vod ze střech a zpevněných ploch do zemního prostředí. V rámci tohoto průzkumu byly tedy realizovány celkem tři průzkumné vrtané sondy, z nichž jedna byla následně využita pro uskutečnění vsakovací nálevové zkoušky.

Přímo na posuzované lokalitě ani v její těsné blízkosti nejsou známy žádné starší průzkumné práce z archivu České geologické služby Geofond Praha ani

v archivu naší firmy. Veškeré archivní sondy jsou pak výrazněji vzdáleny a neměly by s ohledem na proměnlivost geologického profilu pro účely tohoto průzkumu žádný význam.

Účelem tohoto průzkumu je stanovení geologických a základových poměrů v místech projektované výstavby domova pro seniory. Výsledkem jsou geotechnické vlastnosti základových půd vyjádřené smykovými a přetvárnými charakteristikami, na základě kterých bude možné navrhnout vhodný, bezpečný a hospodárný způsob založení objektu. Součástí tohoto průzkumu bylo rovněž ověření hydrogeologických poměrů, především v souvislosti se svrchním horizontem podzemní vody, který může podstatně ovlivnit geotechnické vlastnosti základových půd a mohl by tak mít značný vliv na způsob založení. Součástí tohoto průzkumu bylo také experimentální ověření vsakovacích schopností zemin, vyskytujících se na posuzované lokalitě. Dále byly vykresleny dva podélné geologické řezy provedenými sondami VV-1 – V-2 a V-2 – V-3. Tyto podélné profily jsou vykresleny na příloze 2 této zprávy. Vzhledem k velké vzdálenosti a malé hloubce sond jsou profily značně zkresleny a je nutné je brát pouze orientačně.

S ohledem na malý rozsah průzkumu a potřebu urychleného zpracování nebyl pro tuto akci předem zpracován projekt průzkumných prací. Veškeré práce a vyhodnocení se uskutečnily na základě těchto norem:

ČSN P 73 1005	Inženýrskogeologický průzkum
ČSN 73 1214	Betonové konstrukce. Základní ustanovení pro navrhování ochrany proti korozi
ČSN 73 1215	Betonové konstrukce. Klasifikace agresivity zemního prostředí
ČSN 73 3050	Zemní práce
ČSN 73 6133	Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací
ČSN CEN ISO/TS 17892	Geotechnický průzkum a zkoušení - Laboratorní zkoušky zemin
ČSN 75 9010	Vsakovací zařízení srážkových vod
ČSN EN 1997	Navrhování geotechnických konstrukcí

Geologické podloží bylo hodnoceno s použitím Základní geologické mapy ČR v měřítku 1 : 50 000, která byla získána z internetové aplikace www.geology.cz. Její výřez je v měřítku 1 : 15 000 vyobrazen na příloze 7 této zprávy. Geomorfologie terénu širšího okolí byla posouzena za použití mapy v měřítku 1 : 25 000.

2. Terénní práce

Pro daný účel průzkumu byly v souladu s požadavkem zadavatele realizovány celkem tři průzkumné vrtané sondy, z nichž jedna byla následně využita pro uskutečnění vsakovací nálevové zkoušky. Hloubka sondážních vrtů byla předem zadána objednatelem a na místě byla dodržena. Umístění sond bylo námi voleno tak, aby byla co nejlépe vystižena celá posuzovaná plocha. Skutečná místa sond jsou zaznačena v situaci na příloze 6.

Vlastní sondážní práce se uskutečnily dne 13. 7. 2022. Pro vrty, které byly označeny jako VV-1, V-2 a V-3 (podle pořadí, ve kterém byly prováděny), bylo použito strojní pojízdné hydraulické soupravy typu UVS 15 na podvozku lehkého terénního automobilu IVECO Daily 4x4. Vrtáno bylo jádrovým způsobem nářadím o profilu 137 mm s dovrtem spirálovým vrtákem profilu 150 mm. Konečná hloubka všech vrtů činila 4,0 m pod stávajícím terénem podle uzavřené smlouvy. Celková metráž vrtných prací na této akci tedy činí 12,0 m vrtů.

Při sondážních pracích byl přímo na místě přítomen geolog, který vytěžený materiál získaný ze sond vizuálně makroskopicky hodnotil a podle tohoto hodnocení rozdělil geologický profil do vrstev zhruba stejně hodnotných (z geotechnického hlediska) základových půd. Jednotlivé vrstvy byly na základě

příslušných fyzikálně-indexových vlastností zařazeny do tříd podle klasifikace ČSN P 73 1005, resp. ČSN EN ISO 14688-2. Pro každou vrstvu pak byla stanovena tabulková výpočtová únosnost, která má však za účel pouze lepší orientaci v geotechnických vlastnostech zemin a nedá se bez příslušných úprav (vliv podzemní vody, hloubky založení, rozměr základu atd.) použít pro posouzení únosnosti základové půdy. Pro případné výkopové práce byla dále hodnocena třída těžitelnosti jednotlivých vrstev, která vychází z klasifikace ČSN 73 3050 a ČSN 73 6133. Všechny tyto údaje jsou uvedeny v geologických profilech sondami na příloze 1 spolu se stručným petrografickým popisem.

Po ukončení sondážních prací byl vrt s označením VV-1 zapažen PVC pažnicí profilu 110 mm z důvodu uskutečnění vsakovací zkoušky. Ta byla provedena také dne 13. 7. 2022. Celý vrt byl zapažen PVC pažnicí s perforací v celé své délce, aby bylo možné provést vsakovací zkoušku pro stanovení koeficientu vsaku. Do zapaženého vrtu byla poté nalita voda až po povrch terénu a průběžně byl odečítán pokles její hladiny. Průběh této zkoušky je dokumentován tabulkou na příloze 3 této zprávy.

Ze nově provedených sond VV-1 a V-2 byly odebrány celkem dva poloporušené vzorky zeminy, z každé z výše uvedených sond po jednom vzorku rostlé základové půdy. Tyto vzorky byly předány do laboratoře mechaniky zemin, kde se uskutečnily základní klasifikační rozborů zaměřené na zatřídění základových půd podle jednotlivých norem. Metodický postup a výsledné protokoly zkoušek jsou předmětem samostatné kapitoly této zprávy a příslušných příloh.

Hladina podzemní vody nebyla při provádění vrtných prací zastižena a ani nedošlo k jejímu nastoupání po vytažení vrtného nářadí. K nástupu podzemní vody nedošlo ani s dvouhodinovým časovým odstupem. Je tedy možné konstatovat, že přirozený horizont podzemní vody se na lokalitě nachází hlouběji pod terénem. Dále zmiňuji, že dle dostupných údajů, které poskytuje portál ČHMÚ se v daný týdenní časový úsek na lokalitě jednalo o silně podnormální stav hladiny podzemní vody v mělkých vrtech.

Po ukončení sondážních a vzorkovacích prací na lokalitě byla pažnice ze vsakovacího vrtu vytažena a všechny sondy byly zlikvidovány zasypaním

vytěženého materiálu, aby nemohlo dojít ke zranění osob či zvířat na volně přístupné ploše.

Umístění všech nově provedených průzkumných sond bylo zaměřeno pomocí geodetické stanice GNSS Magellan, kterou byly odečteny souřadnice sond v S-JTSK souřadnicích, ty byly následně převedeny do globálního souřadnicového systému WGS-84. GNSS stanicí bylo také stanoveno výškové zaměření těchto sond. Následně byla místa sond vynesena do dodaného geodetického zaměření. Všechny tyto údaje jsou vypsány níže v tabulce společně s výškami, které jsou uvedeny v systému Balt po vyrovnání.

sonda	JTSK (m)		globální souřadnice		výška terénu (Bpv)
	X	Y	severní šířka	východní délka	
VV-1	1199475.43	559840.04	48°53'04.20"	17°11'03.45"	184.9
V-2	1199420.27	559806.79	48°53'06.08"	17°11'04.80"	185.8
V-3	1199447.98	559771.58	48°53'05.31"	17°11'06.66"	184.6

3. Geologické a hydrogeologické poměry

Lokalita průzkumu se nachází v severní části obce Rohatec na p. č. 38/3. V současné době se jedná o nezastavěnou zatravněnou plochu podél hlavní komunikace Nové řádky. Na stávající louce má dojít k výstavbě nového domova pro seniory. Okolí posuzované plochy je tvořeno především rodinnými domy se zahradami a zalesněnou či zemědělsky obdělávanou plochou. Přibližně 180 m východně od posuzované plochy protéká bezejmenný vodní tok.

Terén posuzované plochy je rovinný a nečlenitý. Místa jsou přirozené nerovnosti terénu srovnány terénními úpravami jako navážky. Z hlediska geomorfologického členění ČR se jedná o okrsek Ratíškovická pahorkatina, podcelek Dyjsko-moravská pahorkatina a celek Dolnomoravský úval, které jsou součástí oblasti Jihomoravská pánev a subprovincie Vídeňská pánev.

Geologické podloží předkvartérního stáří je v posuzované oblasti i širším okolí budováno fluviolakustrinními sedimenty moravské části vídeňské pánve. Ty zastupují především jíly, prachové jíly, prachy, prachovce, písky, místy s polohami štěrků bzeneckého souvrství, které dosahují miocenního stáří (stupeň pannon). Dané miocenní jílové podloží však nebylo nově provedenými poměrně mělkými sondami ověřeno a jeho výskyt se předpokládá hlouběji pod terénem.

Kvartérní pokryv na lokalitě vytváří eolické a fluvialní sedimenty pleistocenního stáří. Ty na lokalitě reprezentují zejména váte písky a říční písčité sedimenty. Z hlediska granulometrického složení se jedná o prachy až písky zahliněné s proměnlivým podílem štěrkové frakce, které dle ČSN P 73 1005 řadíme do třídy S4-SM a dle názvosloví ČSN EN ISO 14688-2 je označujeme jako sigrSa, siGrSa a siSa. Konzistence výplně fluvialních i eolických materiálů byla jako pevná až pevná až tvrdá.

Svrchní vrstva je v místě sondy VV-1 tvořena vrstvou nehomogenní navážky se štěrkovým posypem. V místech sond V-2 a V-3 tvoří svrchní pokryvnou vrstvu drn.

Ustálená hladina podzemní vody nebyla do hloubky žádné z nově provedených sond zastižena a její výskyt se předpokládá hlouběji pod terénem. Podzemní voda se v daném hydrogeologickém rajonu Dolnomoravského úvalu – severní části váže na terciérní a křídové pánevní sedimenty. Je tedy možné konstatovat, že podzemní voda nebude nepříznivě ovlivňovat způsob založení projektovaného objektu. V období vydatnějších srážek se však podzemní voda může vyskytovat na dně nově provedených sond.

4. Laboratorní rozbor zemin

Z nově provedených sond VV-1 a V-2 byly odebrány celkem dva poloporušené vzorky rostlé základové půdy. Tyto vzorky byly předány do laboratoře mechaniky zemin, kde se uskutečnily základní klasifikační rozbor pro

možnost přesnějšího zatřídění podle kritérií normy než poskytuje makroskopický popis.

Na obou vzorcích byl zaznamenán nezanedbatelný podíl jemnozrnné frakce, proto se na nich uskutečnil základní granulometrický rozbor kombinací síťovací a hustoměrné metody. Pro vyhodnocení hustoměrné zkoušky bylo nutné rovněž zjištění měrné hmotnosti pevných částic vzorků.

Na těchto vzorcích se dále uskutečnilo stanovení přirozené vlhkosti a vlhkosti na mezi plasticity a tekutosti. Tyto hodnoty společně se stanovenou penetrační laboratorní pevností jsou podkladem pro výpočet indexu plasticity a konzistence.

Všechny číselné výsledné hodnoty jsou uvedeny v protokolu na příloze 4. Výsledné křivky zrnitosti jsou vykresleny v semilogaritmickém tvaru na příloze 5. Metodika laboratorních rozborů mechaniky zemin odpovídá požadavkům platné normy ČSN CEN ISO/TS 17892.

5. Vsakovací nálevová zkouška

V sondě s označením VV-1 byla uskutečněna krátkodobá vsakovací nálevová zkouška. Ta se uskutečnila také dne 13. 7. 2022. Do vsakovacího vrtu byla nalita voda a měřil se pokles hladiny v závislosti na čase. Průběh zkoušky je patrný z tabulky na příloze 3. Na základě naměřených hodnot poklesu hladiny v závislosti na čase byla vyčíslena následující hodnota koeficientu vsaku:

sonda	koeficient vsaku k_v m/s
VV-1	$3 \cdot 10^{-5}$

Vsakovací zkouškou, která byla uskutečněna ve vrtu VV-1, byla zjištěna příznivá hodnota koeficientu vsaku $k_v = 3 \cdot 10^{-5}$ m/s, což odpovídá vrstvám nesoudržných zahliněných písků se šterky. Tyto materiály jsou charakteristické

průlinovou propustností a schopnost zasakování závisí především na podílu jemnozrnné frakce. V daném případě se jedná o tzv. hydrogeologické kolektory, neboť zrnitostním složením tyto materiály balancují na rozhraní třídy S4-SM/S3-S-F. Vsakovací poměry na lokalitě budou poměrně homogenní, a to jak v horizontálním, tak vertikálním směru.

Hladina podzemní vody nebyla do hloubky vsakovací sondy zastižena. Je tedy možné konstatovat, že podzemní voda nebude ovlivňovat zasakování dešťových vod do zemního prostředí.

6. Základové poměry a technický závěr

Ve smyslu přílohy E ČSN P 73 1005, E.1.2.2 jde na dané lokalitě o základové poměry **jednoduché**. Základová půda se v rozsahu stavebního objektu nemění, jednotlivé vrstvy jsou uloženy téměř vodorovně, dále je morfologie terénu jednoduchá bez výraznějšího převýšení ve vztahu ke konstrukci a podzemní voda nebude nepříznivě ovlivňovat způsob založení projektovaného objektu. V daném případě se jedná o výstavbu domova pro seniory se třemi nadzemními podlažími a jedním podzemním podlažím, tudíž se bude jednat ze statického hlediska o konstrukci **náročnou** ve smyslu E.1.3.3. Z výše uvedených předpokladů vyplývá, že dle normy ČSN P 73 1005 se jedná o **2. geotechnickou kategorii** podle E.1.4.2 normy.

Vzhledem k tomu, že se nepředpokládá provádění výkopů pod hladinou podzemní vody, a bude se jednat o obvyklé typy konstrukcí a základů s běžným rizikem, můžeme vycházet i dle platné normy **ČSN EN 1997-1** z postupů pro **1. geotechnickou kategorii**.

Proto je nutný výpočet obou mezních stavů základových půd pro předpokládané zatížení na základě smykových a přetvárných parametrů, které jsou uvedeny pro příslušné typy půd v následujícím přehledu.

Petrogr. popis	Písek zahliněný s drobnými štěrky; Prach až písek zahliněný
----------------	---

Třída zákl. půd dle

- | | |
|--------------------|---------------|
| - ČSN 73 1005 | S4-SM |
| - ČSN EN ISO 14688 | sifgrSa; siSa |

Konzistence	pevná až tvrdá
-------------	----------------

Tab.výp.únosnost R_{dt}	275 kPa
---------------------------	---------

Objemová tíha	18,0 kNm ⁻³
---------------	------------------------

Úhel vnitřního tření

- | | |
|-------------|------|
| - efektivní | 30 ° |
|-------------|------|

Koheze

- | | |
|-------------|--------|
| - efektivní | 10 kPa |
|-------------|--------|

Modul deformace E_{def}	15 MPa
---------------------------	--------

Přev. součinitel β	0,74
--------------------------	------

Opr. souč.přetížení m	0,3
-------------------------	-----

Petrogr. popis	Písek zahliněný s drobnými štěrky
----------------	-----------------------------------

Třída zákl. půd dle

- | | |
|--------------------|---------|
| - ČSN 73 1005 | S4-SM |
| - ČSN EN ISO 14688 | sifgrSa |

Konzistence	pevná
-------------	-------

Tab.výp.únosnost R_{dt}	250 kPa
---------------------------	---------

Objemová tíha	18,0 kNm ⁻³
---------------	------------------------

Úhel vnitřního tření

- | | |
|-------------|------|
| - efektivní | 30 ° |
|-------------|------|

Koheze

- | | |
|-------------|-------|
| - efektivní | 9 kPa |
|-------------|-------|

Modul deformace E_{def}	14 MPa
---------------------------	--------

Přev. součinitel β	0,74
--------------------------	------

Opr. souč.přetížení m	0,3
-------------------------	-----

Posuzovanou lokalitu lze hodnotit jako staveniště použitelné pro projektovaný záměr výstavby domova pro seniory. Lokalita je vhodná pro výstavbu nepodsklepených i podsklepených objektů.

Projektovaný objekt je možné založit plošně do úrovně svrchních kvartérních sedimentů. Tyto materiály svými parametry pravděpodobně vyhoví pro předpokládané zatížení horní stavbou bez dalších nutných úprav.

V místě sondy VV-1 byla zastižena vrstva nehomogenní navážky o mocnosti 0,6 m. Nehomogenní navážky jsou materiály nevhodné pro zakládání, neboť jsou objemově nestálé. Přesto je možné konstatovat, že vrstva navážky nedosahuje značných mocností, a nebude tedy ovlivňovat způsob založení objektu.

V den provádění vrtných prací nebyla ustálená hladina podzemní vody do hloubky žádné z nově provedených sond zastižena a její výskyt se předpokládá hlouběji pod terénem. Je tedy možné konstatovat, že podzemní voda nebude nepříznivě ovlivňovat způsob založení projektovaného objektu. V období vydatnějších srážek se však podzemní voda může vyskytovat na dně nově provedených sond.

V daných geologických podmínkách postačí dodržet minimální krytí základové spáry zeminou mocnosti 1,0 m od upraveného terénu, neboť zastižené zeminy nejsou náchylné na změny klimatických poměrů. Vzhledem k projektovanému zahloubení objektu bude podmínka minimálního krytí základové spáry bez problému splněna.

V daných geologických podmínkách budou stavební výkopy hloubeny v lehce až středně těžce rozpojitelných navážkách a organických zeminách třídy 2 podle klasifikace zrušené normy ČSN 73 3050. S vyšší třídou těžitelnosti je pak nutné počítat zejména v případě všech zastižených rostlých zemin, kde se jedná o těžce rozpojitelné zeminy třídy těžitelnosti 4. Dle klasifikace platné normy ČSN 73 6133 půjde v případě všech sedimentů, navážek a organických zemin výhradně o třídu těžitelnosti I.

Výkopy budou hloubeny v navážkách a nesoudržných písčitých zeminách. Zajištění výkopů v navážkách je třeba volit individuálně dle charakteru navážky. V tomto případě se však jednalo o nehomogenní nesoudržné navážky, u kterých je nutné provádět výkopy ve velmi mírném sklonu (1 : 1) nebo pažit. Ve stejném

sklonu je nutné provádět výkopy ve všech rostlých zeminách, které se na posuzované lokalitě nacházejí.

Posuzovaná lokalita je jako celek stabilní a nehrozí zde nebezpečí svahových pohybů, které by mohly mít vliv na statickou stabilitu nosné konstrukce projektovaného objektu. V registru svahových nestabilit ČGS nejsou v daném místě evidovány žádné svahové nestability.

Vzhledem k tomu, že projektovaný objekt bude realizován v zastavěné lokalitě, kde se mohou vyskytovat nepravidelně uložené navážky či jiné anomálie, doporučuji spolupracovat při provádění zemních a základových prací s geologem, který by posoudil zeminy v základové spáře po provedení stavebních výkopů. V případě, že by byla zjištěna nějaká lokální odchylka, byla by provedena úprava projektové dokumentace, která by reagovala na zjištěné změny v základových poměrech.

7. Vsakovací poměry

Na základě normy ČSN 75 9010 odst. 4.3. b) je nutné označit přírodní poměry v dané lokalitě jako **složitě**. Důvodem je nejen skutečnost, že se zde nachází zeminy náležící do skupiny V.2, ale také se posuzovaná lokalita nachází v ochranném pásmu vodních zdrojů. Hladina podzemní vody se vyskytuje hlouběji pod terénem a nebude mít vliv na zasakování dešťových vod. Na základě zmíněné normy vztahu 6.2.2 označujeme posuzovanou stavbu jako **náročnou**. Z daného důvodu byl proveden podrobný průzkum podle čl. 4.7 uvedené normy.

Posuzovanou lokalitu je nutné hodnotit jako podmíněčně vhodnou pro zasakování dešťových vod do zemního prostředí, přestože ze vsakovací nálevové zkoušky vyšla velmi příznivá hodnota koeficientu vsaku. Důvodem je, že se zájmová lokalita nachází v ochranném pásmu vodních zdrojů. Ze vsakovací nálevové zkoušky byla zjištěna vysoká hodnota koeficientu vsaku $k_v = 3 \cdot 10^{-5}$ m/s. Tato hodnota odpovídá vrstvám nesoudržných písčitých materiálů, které se v místě vsakovací sondy nacházejí pod navážkou v celé jeho hloubce.

Lokalita je vhodná pro výstavbu plošných nebo liniových vsakovacích zařízení osazených do úrovně výše zmíněných nesoudržných písčitých sedimentů. Doporučuji tedy provedení rýhy nebo vrtu do úrovně nesoudržných písčitých vrstev a tuto rýhu zasypat dobře propustným štěrkovým materiálem. Do této úrovně je pak možné osadit vsakovací zařízení a pro výpočet je možné využít zjištěné hodnoty koeficientu vsaku $k_v = 3 \cdot 10^{-5}$ m/s.

Podzemní voda nebyla do hloubky vsakovací sondy zastižena, a je tedy možné konstatovat, že nebude mít vliv na zasakování dešťových vod. Směr proudění podzemních vod se předpokládá po sklonu terénu, tedy směrem do údolnice, avšak s ohledem na velkou hloubku hladiny podzemní vody je tato skutečnost irelevantní.

Podle Hydrogeologického informačního systému VÚV TGM leží posuzovaná lokalita v prostoru ochranného pásma vodního zdroje. Jedná se o následující:

Identifikátor ochranného pásma:	00049311
Název akce, popř. lokality, k níž se váže vydané rozhodnutí:	Rohatec Gebhard-Perunské-Zásada prameniště
Vodoprávní úřad, který vyhlásil rozhodnutí:	ONV Hodonín
Číslo rozhodnutí o stanovení nebo změně ochranného pásma:	Vod-1298-85/89/Ku-235
Datum rozhodnutí o stanovení nebo změně ochranného pásma:	18.04.1989
Žadatel o vyhlášení ochranného pásma:	Jm. VaK Brno
Stupeň OPVZ:	2b
Typ vodního zdroje:	podzemní zdroj
Ověření na vodoprávním úřadě v rámci aktualizace:	ano
Platnost OPVZ:	ano
Datum aktualizace reprezentace ochranného	

pásma v evidenci:	21.01.2016
Existence vodoprávního rozhodnutí:	ano
Název obce, která je z vodního zdroje zásobována:	Rohatec
Kód obce s rozšířenou působností:	1 473
Název obce s rozšířenou působností:	Hodonín
Název okresu, kam vodní zdroj náleží:	Hodonín
Kód kraje pro přidělení OBJ_GID:	11
Název kraje:	Jihomoravský
Rozloha pásma:	14 591 510,397 m ²

Předpokládaným zasakováním dešťových vod tedy hrozí riziko ovlivnění kvality vody ve vodním zdroji.

Zasakováním srážkových vod pomocí vsakovacího zařízení nebudou ovlivněny hydrogeologické poměry v posuzované lokalitě. Na daném území se neprojeví změna hladiny podzemní vody v případných jímacích objektech spádově pod místem vsaku. Celková bilance vsakovaných vod zůstane zachována jako při současném stavu.

Zasakováním srážkové vody do zemního prostředí nedojde k ovlivnění základových poměrů u sousedních stavebních objektů v případě, že bude dodržen minimální půdorysný odstup, který je daný přílohou „C“ ČSN 75 9010.

Posuzovanou lokalitu je z hydrogeologického hlediska nutné hodnotit jako podmíněčně vhodnou pro vsakování dešťových vod ze střech a zpevněných ploch do zemního prostředí, přestože ze vsakovací nálevové zkoušky vyšla vysoká hodnota koeficientu vsaku. Důvodem tohoto stanoviska je skutečnost, že se zájmové území nachází v ochranném pásmu vodních zdrojů.

Kóta terénu: 184,9 m

Měřítko 1 : 50

Datum: 13.7.2022

Hloubka (m)	Grafická značka	Petrografický a geotechnický popis základových půd	Klasifikace ČSN 73 1005 ČSN EN ISO 14688	R _{dt} (kPa)	Těžitelnost ČSN 73 3050 ČSN 73 6133
0,1		Štěrk	Y,Mg	-	4, I
0,6		Navážka - hlína, písek, štěrky, škvára - ulehlá	Y,Mg	-	3, I
3,6		Písek zahliněný, rezavě hnědý, s drobnými štěrky, výplň pevná až tvrdá	S4-SM sifgrSa	275	4 I
4,0		Dtto, výplň pevná	S4-SM fgrsiSa	250	4 I

Hladina podzemní vody - navrtná: -



ustálená: -



Vrtná souprava - profil: UVS 15, profil 150 mm, jádrově, spirál

Zpracoval: Zlata Balunová

Vyhodnotil: Mgr. Markéta Tkadlecová

Zak. číslo: 22289

Příloha: 1/1

Kóta terénu: 185,8 m

Měřítko 1 : 50

Datum: 13.7.2022

Hloubka (m)	Grafická značka	Petrografický a geotechnický popis základových půd	Klasifikace ČSN 73 1005 ČSN EN ISO 14688	R _{dt} (kPa)	Těžitelnost ČSN 73 3050 ČSN 73 6133
0,15		Drn	O,Or	-	2, I
1,5		Prach až písek zahliněný, s ojedinělými drobnými šterky, světle rezavý, výplň pevná až tvrdá	S4-SM siSa	275	4 I
4,0		Písek zahliněný, rezavě hnědý, s drobnými šterky, výplň pevná až tvrdá	S4-SM siSa	275	4 I

Hladina podzemní vody - navrtná: -



ustálená: -



Vrtná souprava - profil: UVS 15, profil 150 mm, jádrově, spirál

Zpracoval: Zlata Balunová

Vyhodnotil: Mgr. Markéta Tkadlecová

Zak. číslo: 22289

Příloha: 1/2

Kóta terénu: 184,6 m

Měřítko 1 : 50

Datum: 13.7.2022

Hloubka (m)	Grafická značka	Petrografický a geotechnický popis základových půd	Klasifikace ČSN 73 1005 ČSN EN ISO 14688	R _{dt} (kPa)	Těžitelnost ČSN 73 3050 ČSN 73 6133
0,15		Drn	O, Or	-	2, I
0,3		Písek zahliněný, rezavě hnědý, se šterky, výplň pevná až tvrdá	S4-SM sigrSa	275	4 I
4,0		Písek zahliněný, rezavě hnědý, s drobnými šterky, výplň pevná až tvrdá	S4-SM sifgrSa	275	4 I

Hladina podzemní vody - navrtaná: -



ustálená: -



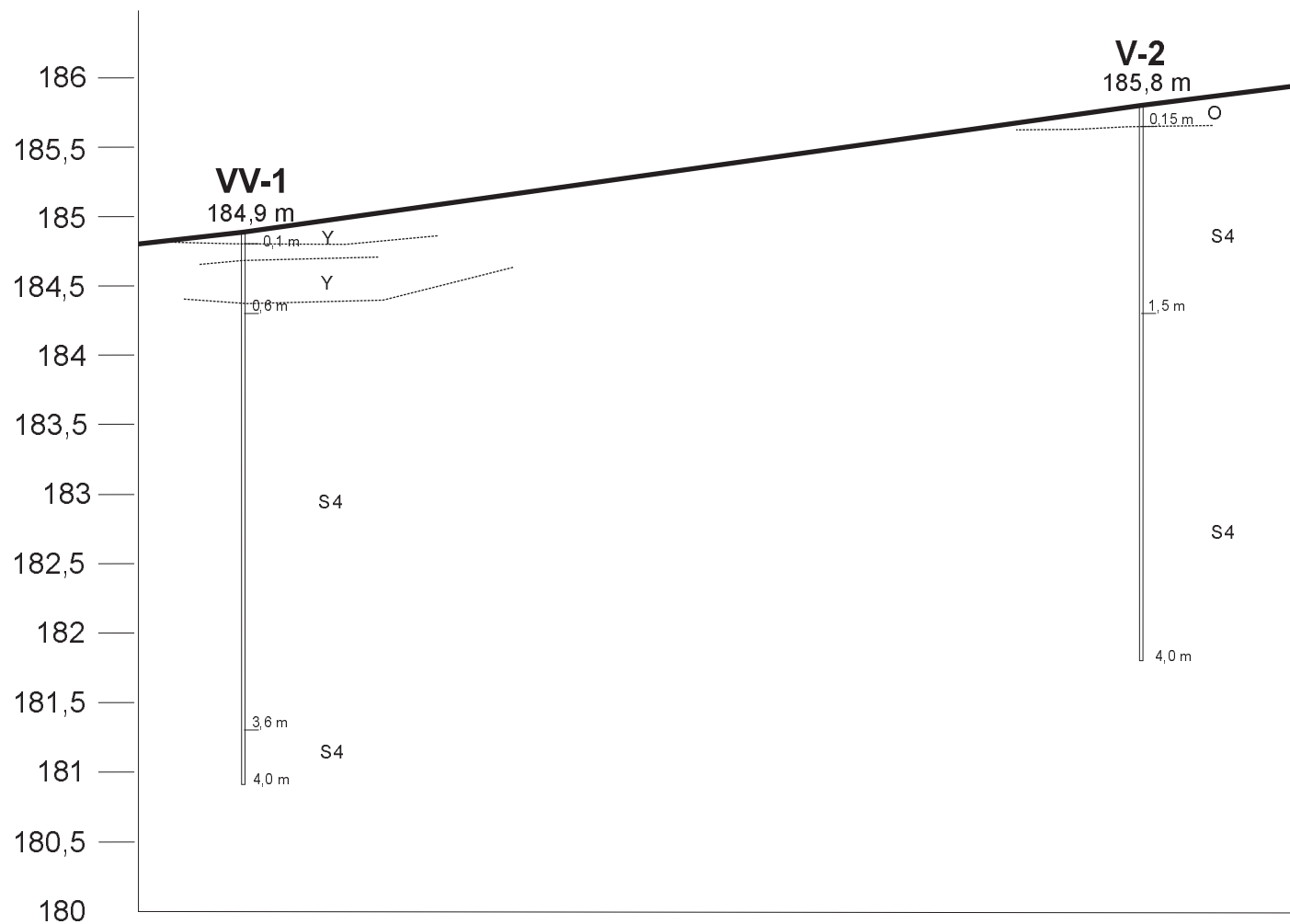
Vrtná souprava - profil: UVS 15, profil 150 mm, jádrově, spirál

Zpracoval: Zlata Balunová

Vyhodnotil: Mgr. Markéta Tkadlecová

Zak. číslo: 22289

Příloha: 1/3



Podélný řez VV-1 - V-2
Měřítko 1 : 50/500

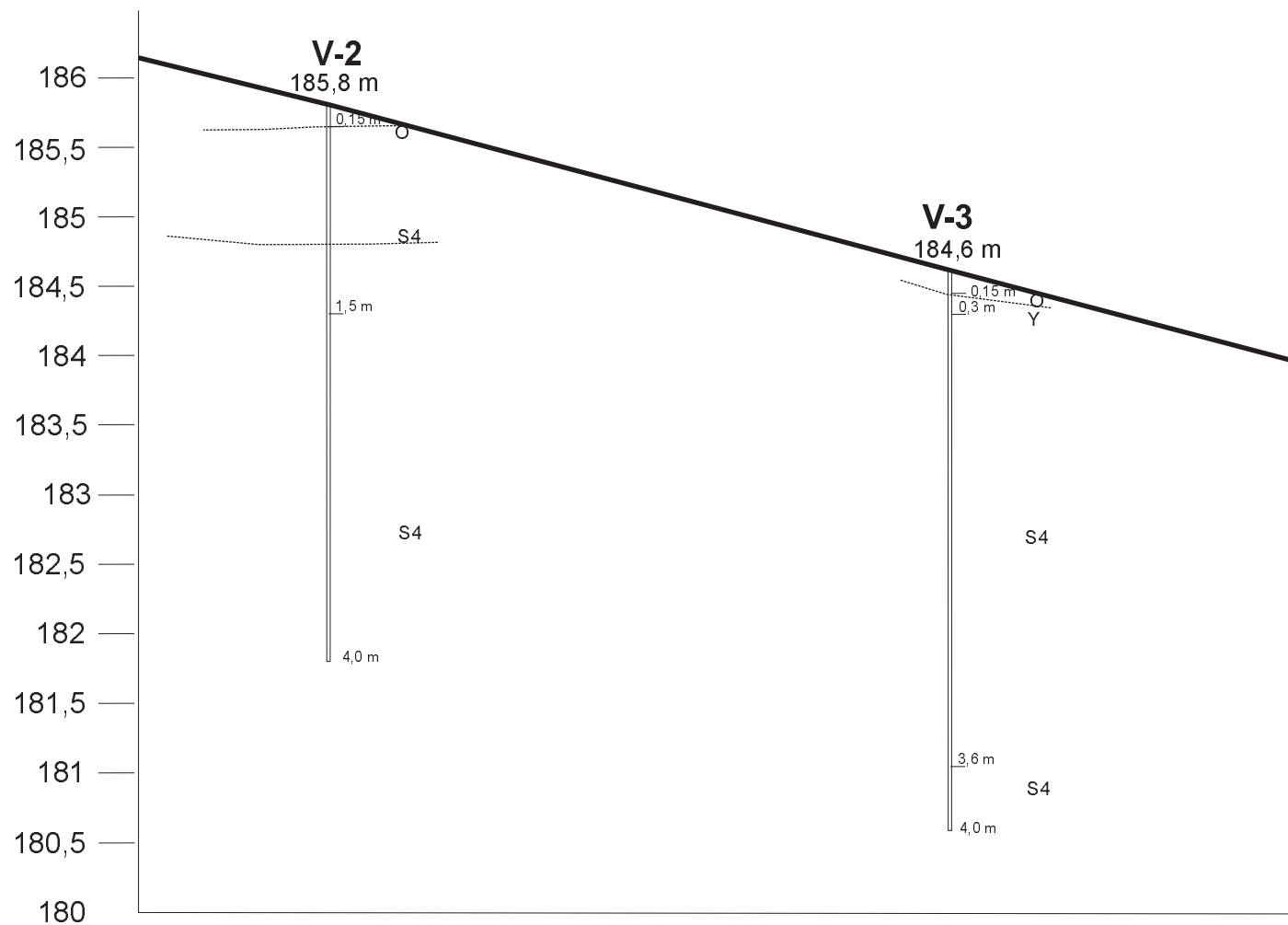
Srovnávací rovina 180.0 m

LEGENDA:

Svrchní vrstvy:
- navážka Y
- ornice O

..... Přechod mezi kvartérními vrstvami

Kvartérní zeminy:
- písečitohlinité S4



Podélný řez V-2 - V-3
Měřítko 1 : 50/500

LEGENDA:

Svrchní vrstvy:
- navážka Y
- ornice O

----- Přechod mezi kvartérními vrstvami

Kvartérní zeminy:
- písčitohlinité S4

Vsakovací zkouška

Název akce: Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory
Datum: 13.07.2022
Měř. objekt: VV-1

Datum	Čas	Hladina (cm)
13.7.	10:24:00	139,00
	10:24:40	146,00
	10:25:00	150,00
	10:25:30	154,00
	10:26:10	158,00
	10:27:00	164,00
	10:48:00	216,00
	11:33:00	259,00

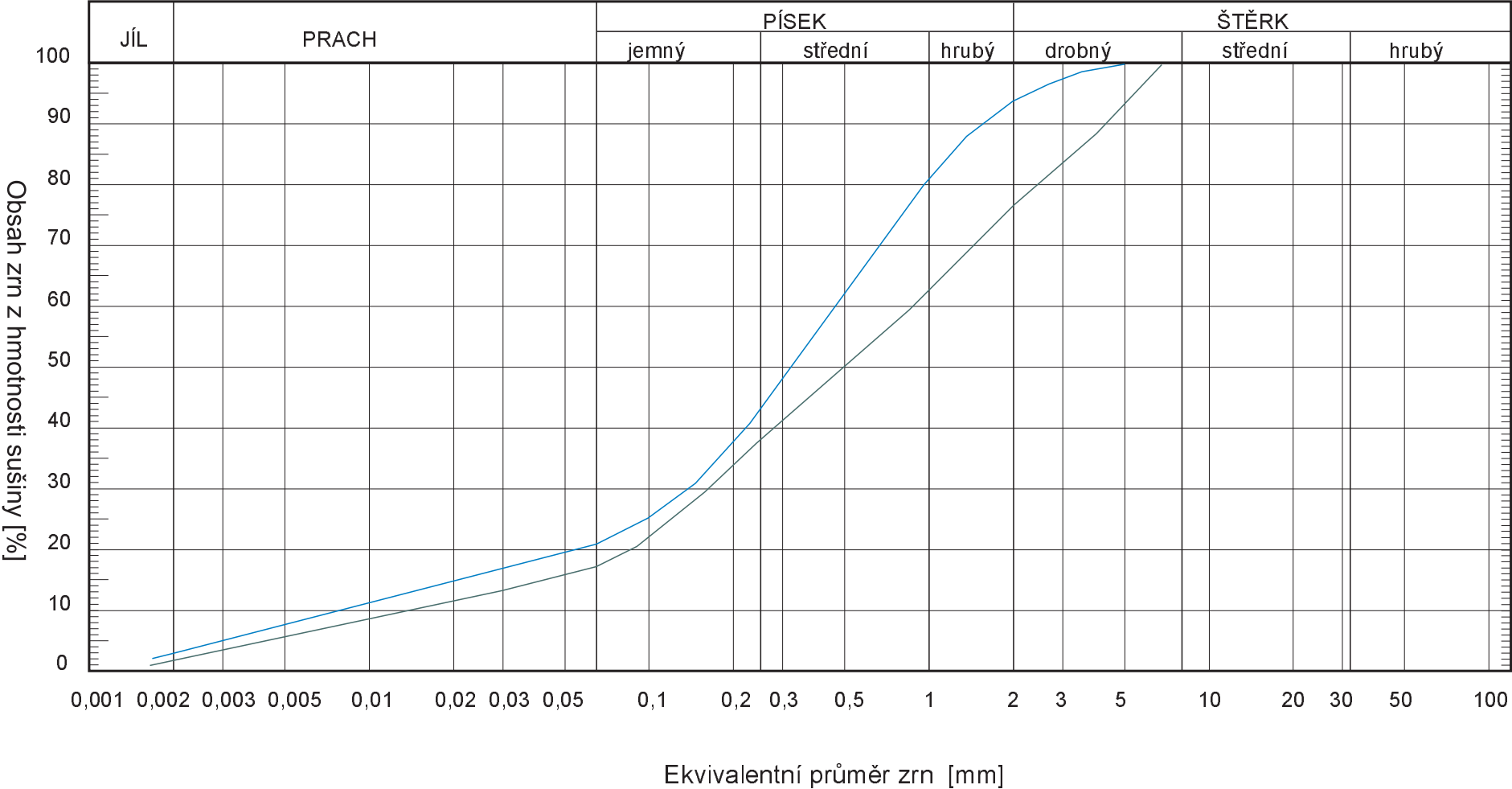
Výsledky laboratorních rozborů zemin

Akce	Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory
Dodavatel	BALUN geo s.r.o.
Odběratel	Jihomoravský kraj
Datum	červenec 2022
Číslo zak.	22289

Číslo sondy		VV-1	V-2
Hloubka odběru	m	2,5 - 3,0	0,5 - 1,0
Číslo vzorku		1	2
Druh vzorku		PP	PP
Měrná hmotnost	kg.m ⁻³	2680	2680
Vlhkost v přir. stavu	%	20,3	21,7
Vlhkost na mezi			
- tekutosti	%	26,9	28,3
- plasticity	%	22,3	23,6
Index plasticity	%	4,6	4,7
Index konzistence		1,43	1,40
Konzistence			
dle ČSN 73 1005		pevná-tvrdá	pevná-tvrdá
dle ČSN EN ISO 14688		velmi pevná	velmi pevná
Zatřídění			
dle ČSN 73 1005		S4-SM	S4-SM
dle ČSN EN ISO 14688		sifgrSa	siSa

ZRNITOST

Název akce	Zak. číslo	Sonda	Hloubka (m)	Označení
Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory	22289	VV-1	2,5 - 3,0	
Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory	22289	V-2	0,5 - 1,0	



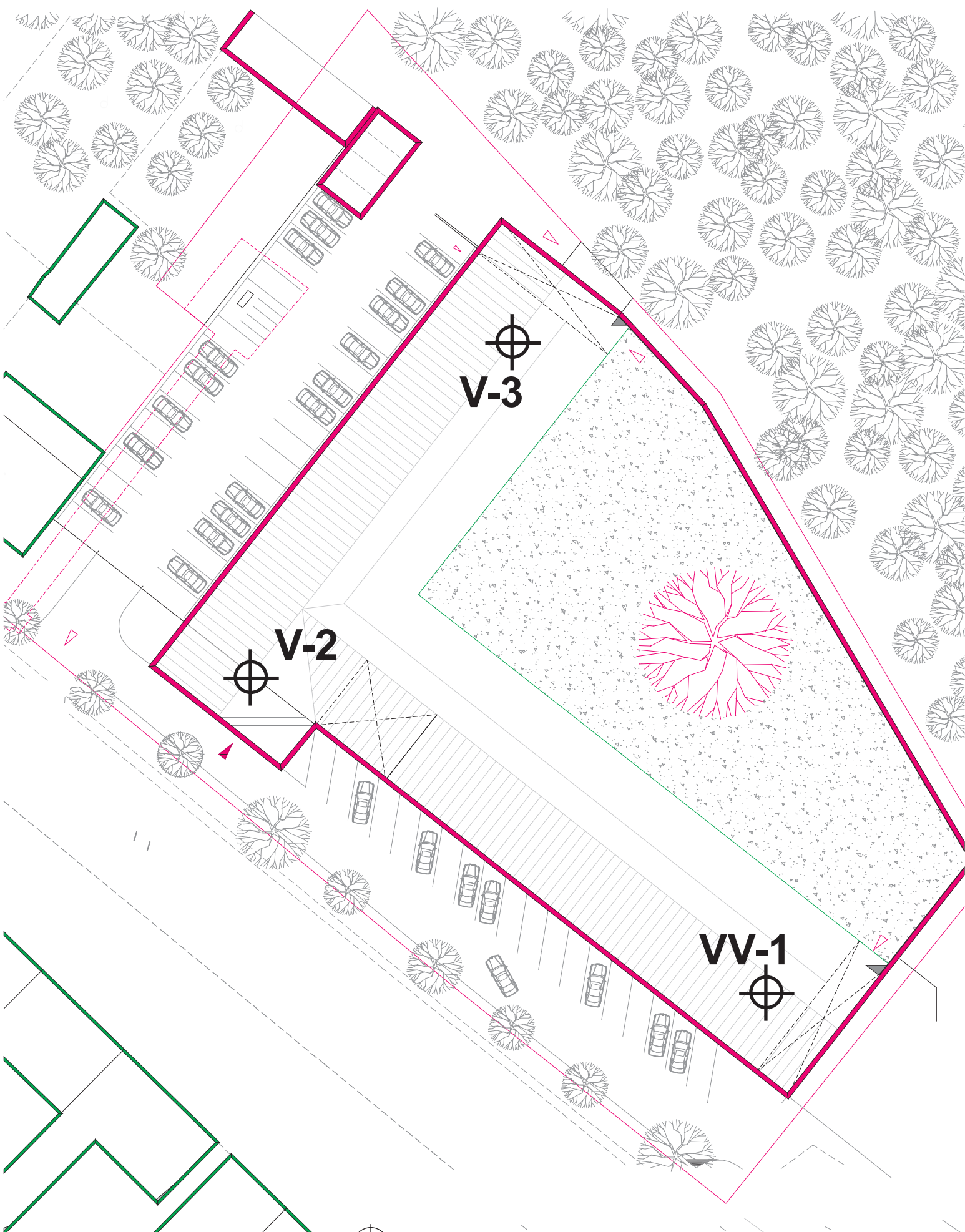
SITUACE SOND M 1 : 500



Akce: Rohatec - p.č. 38/3 - domov pro seniory

Zak.č.: 22289

Příloha 6





0 0,15 0,3 0,45 0,6 km

S

Příloha 7/1
© Česká geologická služba

Klad listů ZM50

Klad listů ZM 50



Geologická mapa 1 : 50 000

Tektonické linie GeoČR50

— zlom zakrytý

Hranice hornin GeoČR50





— hranice zjištěná

Horniny GeoČR50

kvartér

KENOZOIKUM

KVARTÉR

	6	nivní sediment
	7	smíšený sediment
	9	slatina, rašelina, hnílokal
	15	navátý písek

Geologická mapa 1 : 50 000 - doplňky

Značky v mapě - body GeoČR50

~ hliniště opuštěné

Geologická mapa 1 : 50 000 - indexy

Index GeoČR50