

REVIZE:	PŘEDMĚT ZMĚNY:	VYPRACOVAL:	DATUM:
1			
2			
3			

OBJEDNATEL:  Královéhradecký kraj Pivovarské náměstí 1245 500 03 Hradec Králové	NÁZEV AKCE: III/29920 Kuks - Stanovice, rekonstrukce komunikace						
	ČÁST / STAVEBNÍ OBJEKT: S0 201 - OPĚRNÁ ZEĎ						
	PŘÍLOHA: TECHNICKÁ ZPRÁVA						
ZHOTOVITEL:  M - PROJEKCE s.r.o. Resslova 956 500 02 Hradec Králové www.m-projekce.cz	ZODP. PROJEKTANT: Ing. M. STEJSKAL			PARÉ:			
	VYPRACOVAL: Ing. J. HERYNEK						
	KONTROLA: Ing. D. JAREŠ						
	MĚŘÍTKO:	Č. ZAKÁZKY:	STUPEŇ:		DATUM:	ČÁST:	PŘÍLOHA:
		19-063-03	DUSP		12/2019	D.1.7	1

Obsah:

1. ZÁKLADNÍ ÚDAJE O OBJEKTU.....	3
1.1. Charakteristika objektu	3
2. VŠEOBECNÝ POPIS	3
2.1. Stavba a její zvláštnosti	3
2.1.1. Popis.....	3
2.1.2. Zhotovení stavby	3
2.1.3. Přejímka	4
2.2. Objekt stavby a vztah k území	4
2.2.1. Přeložky (směrové a výškové vedení, příčné uspořádání)	4
2.2.2. Vztah k území (inženýrské sítě, ochranná pásma, omezení provozu)..	4
2.3. Rozsah výkonů	4
3. POPIS PRACÍ	4
3.1. Všeobecné a přípravné práce.....	4
3.2. Návrh opěrné zdi a souvisejících ploch	4
3.2.1. Uvolnění staveniště a demolice	4
3.2.2. Skrývka ornice	4
3.2.3. Zemní práce a výkopové práce	5
3.2.4. Rozsah bouracích prací.....	5
3.2.5. Stavební jámy.....	5
3.2.6. Zakládání	5
3.2.7. Dřík opěrné zdi	5
3.2.8. Římsy.....	5
3.2.9. Odvodnění za opěrami	5
3.2.10. Přechodové oblasti, zásyp	5
3.2.11. Vozovka	6
3.2.12. Zábradlí	6
3.3. Související práce	6
4. PŘÍPRAVNÉ PRÁCE	6
4.1. Vytyčení (souřadný systém, pevné body)	6
4.2. Zemní práce	6
5. POPIS MÍSTNÍCH PODMÍNEK.....	7
5.1. Poloha staveniště	7
5.2. Stávající veřejné komunikace	7
5.3. Příjezdy a přístupy	7
5.4. Skladovací a pracovní plochy	7
5.5. Možnosti připojení na napájecí a odpadní vedení a sítě.....	7
5.6. Odvodnění staveniště	7
5.7. Ochrana díla	7
5.8. ZÁKLADOVÉ POMĚRY.....	7
5.8.1. Geologické poměry.....	7
5.8.2. Podzemní voda.....	7
5.8.3. Geotechnické a hydrotechnické průzkumy	7
5.9. Zemníky a deponie	7
6. POMOCNÉ KONSTRUKCE A PRÁCE	7
6.1. Lešení.....	7
6.2. Pažení stavebních jam	7
7. MATERIÁL PRO STAVBU	7

7.1.	Materiál pro zásyp a obsyp	7
7.2.	Bednění pro betonáž	8
7.3.	Betonářská a přepínací výztuž	8
7.4.	Beton	8
7.5.	Dilatační a pracovní spáry a těsnění	8
7.6.	Konstrukční ocel	8
7.7.	Izolace	8
7.8.	Zábradlí a svodidla	8
7.9.	Kámen	8
8.	PŘEHLED PROVEDENÝCH VÝPOČTŮ	8
8.1.	Statické řešení nosné konstrukce	8
8.2.	Hydrotechnické posouzení	8
8.3.	Podklady pro projektování	8
9.	BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI	8
	Veškeré práce na tomto objektu musí respektovat:	8
-	Zákoník práce č. 262/2006 Sb.	8
-	Nařízení vlády č. 591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích včetně příloh č. 1-5.	9
-	Zákon č. 309/2006 Sb. o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci.	9
10.	PODKLADY PRO ZHOTOVENÍ STAVBY	9
	PŘÍLOHA 1 – DOPLŇKOVÉ INFORMACE O GEOLOGII Z GEOFONDU	10

1. ZÁKLADNÍ ÚDAJE O OBJEKTU

1.1. Charakteristika objektu

Popis rozsahu obnovy komunikace a souvisejících staveb:
Silnice III/29920 je poškozena, proto bude rekonstruována. V úseku 0,292 00 – 0,337 63 je třeba zpevnit svah.

SO 201 - Opěrná zeď v km 0,292 00 - 0,337 63

Tato projektová dokumentace zpracovává návrh na provedení opěrné zdi.

Popis zájmového území:

Navrhovaná akce se nachází v zastavěné části Kuks, v katastrálním území Kuks.
Zájmová oblast se nachází v chráněném území.
Zájmová oblast se nachází na hranici památkové rezervace Kuks -Betlém.
Zájmová oblast se nachází v ochranném pásmu památkové rezervace Kuks -Betlém.
Zájmová oblast se nachází v pásmu hygienické ochrany podzemních vod 2. stupně

2. VŠEOBECNÝ POPIS

2.1. Stavba a její zvláštnosti

2.1.1. Popis

2.1.1.1. Popis návrhu opěrné zdi

Po dohodě se správcem komunikace byla navržena úhlová železobetonová obložená zeď délky 42m. Zeď bude vystavěna ze dvou základních profilů:

- 1) vyšší zeď, její výška je od 2,5 do 3m. Nachází se v úseku od staničení 0,298 00 do 0,323 91. Základ zdi bude ze železobetonu C 25/30 XA1. Šířka základu je 1,8 m, výška základu je 0,5 m a základ je opatřen smykovým ozubem 0,5 x 0,3 m. Dřík zdi bude ze železobetonu C 25/30 XF3, ocel B500.
- 2) nižší zeď, výška je menší než 2,5m. Nachází se v úseku od staničení 0,292 00 do 0,298 00 a od 0,323 91 do 0,337 63. Základ zdi bude ze železobetonu C 25/30 XA1. Šířka základu je 1,6 m, výška základu je 0,5m. Dřík zdi bude ze železobetonu C 25/30 XF3, ocel B500.

Obě stěny mají kamenný obklad, který bude proveden z pískovce. Pata zdi bude zasypána stávajícím terénem. Začátek a konec zdi bude plynule navázán na nově navržený obrubník. Rub opěrné zdi bude opatřen rubovou drenáží Ø 160 mm vyspádovanou v 5% sklonu v úseku od 0,292 00 do 0,306 00 a v 3% od 0,306 00 do 0,337 63 k začátku zdi vyústěná skrz dřík opěrné zdi. Opěrná zeď v celé délce bude opatřena železobetonovou římsou z betonu C30/37 XF4 a ocelovým zábradlím se svislou výplní.

2.1.2. Zhotovení stavby

Zhotovení stavebních prací se uvažuje v jedné stavební sezoně. Pro provedení opravy opěrné zdi v daném rozsahu je nutné provedení souvisejících prací:

- zajištění a vytyčení stávajících inženýrských sítí
- zajištění výkopů pro realizaci obnovy objektu
- zajištění podmínek plánu protihavarijních opatření

2.1.3. Přejímka

Přejímka objektu bude provedena po dokončení stavebních prací objektu a po provedení prohlídky objektu s odstraněním všech nedodělků.

2.2. Objekt stavby a vztah k území

Navržená obnova opěrné zdi je navržena na místě původního zatravněného svahu plynulým navázáním na stávající komunikaci.

Objekt je umístěn v intravilánu katastru obce Kuks.

2.2.1. Přeložky (směrové a výškové vedení, příčné uspořádání)

V akci III/29920 Kuks - Stanovice - se s žádnými přeložkami neuvažuje.

2.2.2. Vztah k území (inženýrské sítě, ochranná pásma, omezení provozu)

Před započítáním prací je nutné požádat správce jednotlivých sítí o jejich vytyčení.

V zájmovém území jsou uvedeny stávající funkční podzemní a vzdušné inženýrské sítě, jejichž průběh byl poskytnut investorem a potvrzen u jejich správců.

vodovod a kanalizace : ve správě Vodohospodářské služby RT, s.r.o.

elektrický kabel NN : ve správě ČEZ Distribuce, a.s.

plynovod : ve správě RWE Distribuční služby, s.r.o.

elektrický kabel V.O.: ve správě obce Kuks

sdělovací vedení: ve správě společnosti Telefónica

Vyjádření o existenci stávajících inženýrských sítí jsou obsahem dokladové části. Práce v ochranných pásmech jednotlivých vedení se budou řídit příslušnými předpisy a pokyny správců dle vyjádření.

Zákres inženýrských sítí je proveden pouze orientačně a není tedy podkladem pro jejich vytyčení. Před zahájením zemních prací budou všechny inženýrské sítě v ploše staveniště vytyčeny jejich správci! Při stavbě se budou dodržovat podmínky správců inž. sítí uvedené v příloze "Doklady – vyjádření k projektové dokumentaci".

2.3. Rozsah výkonů

- Vytyčení stávajících inženýrských sítí a jejich zajištění
- Odstranění křovin a sejmutí ornice
- Zhotovení provizorního oplocení – zajištění staveniště
- Výkop pro základy opěrné zdi
- Vybetonování opěrné zdi s navázáním na stávající stav
- Zasyp za opěrami
- Nová konstrukce vozovky
- Osazení říms
- Osazení zábradlí
- Úprava dotčených ploch a pozemků do původního stavu (vyčištění, ohumusování, zatravnění).

3. POPIS PRACÍ

3.1. Všeobecné a přípravné práce

Před zahájením stavebních prací bude provedeno vytyčení dočasného záboru stavby. Vlastní dočasný zábor stavby reprezentuje zároveň i obvod staveniště.

3.2. Návrh opěrné zdi a souvisejících ploch

3.2.1. Uvolnění staveniště a demolice

Uvolnění staveniště a provádění prací je závislé na postupu stavby opěrné zdi a přípravných pracích.

3.2.2. Skrývka ornice

Skrývka ornice je navržena na vyznačených plochách. Ornice bude po dokončení stavby vrácena na původní místo.

3.2.3. Zemní práce a výkopové práce

Bude použita štětová pažící stěna o délce 45 m.

3.2.4. Rozsah bouracích prací

Nejsou.

3.2.5. Stavební jámy

Budou v minimálním rozsahu pro zhotovení opěrné zdi. Svahy výkopu budou ve sklonu 1:1. Bude použita štětová pažící stěna o délce 45 m.

3.2.6. Zakládání

Založení opěrné zdi se uvažuje plošné ze železobetonového základového pásu. Bude použito dvou typů základových pásů. První typ je klasický základ šířky 1,6m a výšky 0,5 a bude použit pro opěrnou zeď do výšky 2,3m. Druhý typ je základ šířky 1,8 m a výšky 0,5 m se ŽB ozubem 0,5x0,3 m a bude použit pro opěrnou zeď výšky do 3,0 m. Konstrukce základu je navržena z monolitického železobetonu – beton **C25/30-XA1** vyztuženého betonářskou výztuží **10 505 (R), B500B**.

3.2.7. Dřík opěrné zdi

Konstrukce opěrné zdi je navržena z monolitického železobetonu – beton **C25/30-XF3** vyztuženého betonářskou výztuží **10 505 (R), B500B**. Tloušťka zdi je 350mm, výška je 1,95 - 2,14 m a celková délka je 42,0 m. Zeď je rozdělena na dilatační celky o délce 6,0 m.

Povrch betonu konstrukce zdi bude opatřen na místech trvale umístěných pod terénem izolačními nátěry a nátěry proti stékající vodě v podobě Np+2xNa.

Povrchová úprava betonových konstrukcí bude provedena v těchto kategoriích:

Aa - všechny neviditelné plochy

Bd - viditelné plochy (pohledové plochy).

3.2.8. Římsy

Římsa na opěrné zdi je navržena ze železobetonu - beton **C 30/37 – XF4** vyztuženy ocelí **10 505 (R), B500B**. Povrch římsy bude opatřen ochranným nátěrem hydrofobním S4. Římsa je k opěrné zdi přikotvena betonářskou výztuží vyčnívající z opěrné zdi. Betonářská výztuž je opatřena protikorozií ochranou.

Celková šířka římsy je 1050 mm, přesahující část je široká 250 mm a 550 mm vysoká. Všechny hrany budou zkoseny 30/30 mm. V římsové části na spodní hraně bude provedena okapnička 15/15mm.

Povrchová úprava betonových konstrukcí bude provedena v těchto kategoriích:

Cd - viditelné plochy (pohledové plochy říms)

3.2.9. Odvodnění za opěrami

Rub zdi je odvodněn rubovou drenáží DN min 150mm. Rubová drenáž bude obsypána filtrační štěrkokotrlí. Je navržena v 5% sklonu v úseku od 0,292 00 do 0,306 00 a v 3% od 0,306 00 do 0,337 63. Jsou navržena celkem 2 příčná vyústění po 14m a na konci zdi je vyústění na terén. Vyústění jsou ve výšce min 200mm na terén skrz dřík opěrné zdi ve sklonu 3%.

3.2.10. Přechodové oblasti, zásyp

Zásyp za opěrami je navržen z vhodné zeminy pro násyp dle ČSN 72 1002 a provede se tak, jak je zakresleno ve výkresové dokumentaci. Bezprostředně za opěrou bude použit materiál nenamrzavý a dále vhodný materiál do zásypů. Hutnění bude provedeno po vrstvách 300mm.

3.2.11. Vozovka

Skladba vozovky skládaný povrch na předmostích (kompletní výměna komunikace):

- dlažba z žulových drobných kostek (žlutá)	DL	100 mm	ČSN 736131
- postřík živичný spojovací	L	40	ČSN 736131
- mechanicky zpevněné kamenivo	MZK	200 mm	ČSN 736126-1
- šterkodrt'	ŠDa	200 mm	ČSN 736126-1

(celková předpokládaná tloušťka je 540 mm)

3.2.12. Zábradlí

Bude použito ocelové zábradlí s svislou výplní výšky 1,1 m. V celkové délce 42 m.

Přípevnění zábradlí do konstrukce římsy se uvažuje ocelovými kotvami ϕ 12mm vlepenými do předvrtaných otvorů. Pod patní deskou bude provedeno vyrovnaní povrchu z plastmalty tl. 20mm s těsněním z tmele.

PKO ocelových ploch zábradlí je navržena dle TKP 19.

Celková tloušťka kombinovaného povlaku je navržena dle tabulky I. a II. přílohy 19.B.P5 TKP 19 – Část B.

Požadavek na minimální životnost PKO je **30r** ochranného povlaku ČSN EN 12944-2 **30 (VV)**

Stupeň korozní agresivity podle ČSN EN 12944-1 je **C4 + K8** (Speciální)

Plán údržby (Čištění a vytí ocelové konstrukce) se uvažuje 1x ročně po zimě

Ochranný povlak dle tabulky II. TKP se uvažuje **III A, III B.**

Celá plocha ocelové konstrukce zábradlí bude opatřena PKO vyjma korozivzdorné oceli na stupeň povrchové úpravy C4 + K8:

• očištění povrchu a úprava povrchu Be (dle ČSN ISO 8501-1)	
• žárově zinkování ponorem – minimální tl 70 μ m ve smyslu TKP 19	80 μ m
• počet vrstev	1
• tloušťka vrstvy NDFT pro nátěr	70 μ m
• celkový počet vrstev	3-4
• celková tloušťka vrstvy NDFT – 70 μ m min. průměrná tl. Zn 70+210 = 280 μ m	
• vrchní nátěr polyuretanový (barevný odstín - určí objednatelem akce po dohodě se zástupci z památkové péče)	

Celková tloušťka metalizace	70 (80) μ m
Celková tloušťka nátěrů	210 μ m

Celková tloušťka ochranného systému	280 μ m
-------------------------------------	-------------

Konkrétní skladba bude navržena a doložena dodavatelem dle TKP 19 – Část B.

S ohledem na metalizaci uzavřených profilů bude z technologického hlediska nutné provést odvětrávací otvory v patě dílce (nad patní deskou) a v horní ploše madla zábradlí. Velikost otvoru se uvažuje min. 8 mm.

3.3. **Související práce**

S tímto stavebním objektem souvisí uvedení dotčených ploch do původního stavu.

4. **PŘÍPRAVNÉ PRÁCE**4.1. **Vytyčení (souřadný systém, pevné body)**

V projektové dokumentaci je použit výškový systém BALT PO VYROVNÁNÍ (BpV), a souřadný systém S-JTSK. V těchto systémech je provedeno jak polohopisné umístění objektu ale i výškové osazení objektu v prostoru.

4.2. **Zemní práce**

Zemní práce budou probíhat z povrchu souvisejícího terénu.

5. POPIS MÍSTNÍCH PODMÍNEK

5.1. Poloha staveniště

Staveniště se nachází v intravilánu obce Kuks. Rozsah staveniště je patrný z koordinační situace.

5.2. Stávající veřejné komunikace

Stávající veřejnou komunikací silnice III/29920.

5.3. Příjezdy a přístupy

Přístup na staveniště bude zabezpečen po komunikaci III/29920 v obou směrech.

5.4. Skladovací a pracovní plochy

Skladovací a pracovní plochy je možno umístit v těsné blízkosti opravovaného objektu, a to na uzavřené komunikaci III/29920.

5.5. Možnosti připojení na napájecí a odpadní vedení a sítě

Připojení na tyto potřebné sítě bude zajištěno z vlastních zdrojů dodavatelské firmy.

5.6. Odvodnění staveniště

Odvodnění staveniště je provedeno gravitačně.

5.7. Ochrana díla

Před zahájením stavebních prací bude dodavatelem objektu vyhotoven a doplněn plán protihavarijních opatření.

5.8. ZÁKLADOVÉ POMĚRY

5.8.1. Geologické poměry

Byla provedena kopaná sonda pro ověření základových a geologických poměrů. Výsledky geologického průzkumu jsou uvedeny v příloze H.1. *Inženýrsko-geologický průzkum* a v příloze 1 této TZ.

5.8.2. Podzemní voda

Nebyla zjištěna.

5.8.3. Geotechnické a hydrotechnické průzkumy

Geologický profil a vlastnosti jednotlivých zemin a vody jsou uvedeny v příloze H.1. *Inženýrsko-geologický průzkum* a v příloze 1 této TZ.

5.9. Zemníky a deponie

Dočasná skládka stavby je navržena v prostoru staveniště. Řešení uložení přebytků materiálu a jeho nedostatku bude v režii dodavatelské firmy s registrací uložení a vytěžení materiálu s udáním jasného původu získání materiálu a jasného místa uložení přebytku materiálu.

6. POMOCNÉ KONSTRUKCE A PRÁCE

6.1. Lešení

Konstrukce lešení není nutné. Lešení se případně použije z inventáře dodavatelské firmy.

6.2. Pažení stavebních jam

Bude použita štětová pažící stěna o délce 45 m – nutno doplnit v RDS o statický výpočet.

7. MATERIÁL PRO STAVBU

7.1. Materiál pro zásyp a obsyp

Stávající zemina a štěrkodrt.

7.2. Bednění pro betonáž

Systémové bednění.

7.3. Betonářská a přepínací výztuž

Betonářská výztuž: B505,

Přepínací výztuž: nepoužito

7.4. Beton

C 8/10-XA0

C25/30-XA1

C25/30-XF3

C30/37-XF4

7.5. Dilatační a pracovní spáry a těsnění

Budou provedeny dle vzorových listů a k těsnění bude použit trvale pružný tmel UV stabilní.

7.6. Konstrukční ocel

Neuvažuje se.

7.7. Izolace

Penetrační a 2x asfaltový nátěr rubu dříku zdi

7.8. Zábradlí a svodidla

Z oceli S 235

7.9. Kámen

Bude použit opracovaný žulový kámen na obklad opěrné zdi.

8. PŘEHLED PROVEDENÝCH VÝPOČTŮ

V projektové dokumentaci DSP + PDPS je proveden statický výpočet zděné opěrné zdi.

8.1. Statické řešení nosné konstrukce

Byl proveden statický výpočet opěrné zdi.

8.2. Hydrotechnické posouzení

Neuvažuje se.

8.3. Podklady pro projektování

ČSN 73 1001	Základová půda pod plošnými základy
ČSN 73 1002	Hlubinné zakládání
ČSN EN 1990	Zásady navrhování konstrukcí
ČSN EN 1991-1	Zatížení konstrukcí
ČSN EN 1996-1	Navrhování zděných konstrukcí
ČSN EN 1997-1	Navrhování geotechnických konstrukcí
ČSN EN 1997-2	Navrhování geotechnických konstrukcí – průzkum a zkoušky

9. BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI

Při realizaci je nutné seznámení všech zúčastněných osob s bezpečnostními zákony, vyhláškami, nařízeními vlády a souvisejícími platnými normami v oblasti bezpečnosti a ochrany zdraví při práci.

Veškeré práce na tomto objektu musí respektovat:

- Zákoník práce č. 262/2006 Sb.

- Nařízení vlády č. 591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích včetně příloh č. 1-5.
- Zákon č. 309/2006 Sb. o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci.

Na stavbě musí být jmenován koordinátor BOZP dle Zákona č. 309/2006 Sb.

10. PODKLADY PRO ZHOTOVENÍ STAVBY

Provedení opravy opěrné zdi je nutné provést v souladu s projektovou dokumentací DSP + PDPD upřesněnou o dokumentaci RDS.

Případné změny oproti projektové dokumentaci je nutné konzultovat s projektantem.

Při všech pracích, které budou prováděny v rámci stavby, musí být dodrženy bezpečnostní vyhlášky a předpisy, zejména vyhláška o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích č. 309 / 2006 Sb.

Zvláště je nutno dbát bezpečnosti práce na zavěšených plošinách a lešeních.

Stavební práce a postup stavby bude realizován v souladu s těmito normami a předpisy:

- Technické a kvalitativní podmínky staveb pozemních komunikací
- Vzorové listy staveb pozemních komunikací VL-4 Mosty a VL-0 Vzorové listy oprav mostních objektů pozemních komunikací
- ČSN 73 6242 Navrhování a provádění vozovek na mostech pozemních komunikací
- ZTKP této projektové dokumentace

Před zahájením stavebních prací je nutné, aby zhotovitel opravy předložil technologické postupy pro jednotlivé stavební činnosti a doložil certifikáty jednotlivých materiálů a prvků.

Před zahájením zemních prací je nutné:

- **požádat správce podzemních vedení o jejich vytyčení. Práce v blízkosti těchto inženýrských sítí musí probíhat dle podmínek vyjádřených správci a majitelů sítí a dle ČSN 73 6005.**

Projektant objektu žádá, aby s ním byly včas projednány případné změny vůči odsouhlasené projektové dokumentaci. V rozhodujících situacích a fázích výstavby mostu bude na vyžádání prováděn autorský dozor.

PŘÍLOHA 1 – DOPLŇKOVÉ INFORMACE O GEOLOGII Z GEOFONDU**Vrt - základní informace**

Stát	Česká republika
Jazyk	česky
Název databáze	GDO
ID	632959
Původní název	V-4
Zkrácený název	V-4
Rok vzniku objektu	2000
Poskytovatel dat	Česká geologická služba - Geofond
Hloubka vrtu (m)	2.50
Primární dokumentace	GF P098413
Souřadnice X - JTSK [m]	1021569
Souřadnice Y - JTSK [m]	634885
Způsob zaměření X,Y	odečteno z mapy
Výškový systém	Balt po vyrovnání
Nadmořská výška - souřadnice Z	287.60
Inklinometrie (Y/N)	N
Účel	inženýrsko-geologický
Hydrogeologické údaje (Y/N)	N
Hloubka hladiny podzemní vody [m]	
Druh hladiny podzemní vody	suchý vrt
Karotáž (Y/N)	N
Provedené zkoušky	
Hmotná dokumentace (Y/N)	N
Druh objektu	vrt svislý
Geologický profil (Y/N)	Y
Organizace provádějící	Studnařství - geovrty společnost s ručením omezeným (spol. s r.o.), Pardubice
Organizace blokující	
Blokováno do	

Vrt - geologický profil

Hloubka (m)	Stratigrafie	Popis
0 - 0.15	Kvartér	hlína pevný humózní tmavá hnědá
0.15 - 0.70	Kvartér	hlína pevný světlá hnědá
0.70 - 1.40	Turon	slín pevný šedá
		slínovec v ostrohranných úlomcích zastoupení horniny - 20 %
1.40 - 2	Turon	slínovec silně zvětralý rozložený šedá
2 - 2.50	Turon	slínovec zvětralý navětralý rozpukaný šedá

Vrt - základní informace

Stát	Česká republika
Jazyk	česky
Název databáze	GDO
ID	632957
Původní název	V-2
Zkrácený název	V-2
Rok vzniku objektu	2000
Poskytovatel dat	Česká geologická služba - Geofond
Hloubka vrtu (m)	3
Primární dokumentace	GF P098413
Souřadnice X - JTSK [m]	1021531
Souřadnice Y - JTSK [m]	634894
Způsob zaměření X,Y	odečteno z mapy
Výškový systém	Balt po vyrovnání
Nadmořská výška - souřadnice Z	290.50
Inklinometrie (Y/N)	N
Účel	inženýrsko-geologický
Hydrogeologické údaje (Y/N)	N
Hloubka hladiny podzemní vody [m]	
Druh hladiny podzemní vody	suchý vrt
Karotáž (Y/N)	N
Provedené zkoušky	
Hmotná dokumentace (Y/N)	N
Druh objektu	vrt svislý
Geologický profil (Y/N)	Y
Organizace provádějící	Studnařství - geovrty společnost s ručením omezeným (spol. s r.o.), Pardubice
Organizace blokující	
Blokováno do	

Vrt - geologický profil

Hloubka (m)	Stratigrafie	Popis
0 - 0.15	Kvartér	hlína pevný humózní tmavá hnědá
0.15 - 0.50	Kvartér	hlína pevný světlá hnědá
0.50 - 0.90	Turon	slín pevný šedá
0.90 - 1.10	Turon	slínovec v ostrohranných úlomcích zastoupení horniny - 40 %
1.10 - 1.30	Turon	slínovec silně zvětralý rozložený šedá
1.30 - 1.80	Turon	slínovec zvětralý rozpukaný šedá
1.80 - 2.30	Turon	slínovec zvětralý rozpukaný šedá
2.30 - 3	Turon	slínovec zvětralý navětralý rozpukaný šedá