

ZEMPOLA - sdružení

RNDr. Miroslav KONEČNÝ, CSc.

739 53 Hnojník č. 136

tel: 558 696 416, 603 825 875

m.konecny@zempola.cz, www.zempola.cz

Posouzení hydrogeologických poměrů pro možné zasakování srážkových vod do půdních vrstev podloží.

Akce:

**Stavba společného pásu pro chodce a cyklisty
na ulici Mikoláše Alše I. a III .etapa a
pozemcích v k.ú. Krásno n.Bečvou.**

Investor:

Město Valašské Meziříčí

Městský úřad

757 01 Valašské Meziříčí

Kontakt:

tel: 602 777 929 - vyřizuje Ing. Čunek

Řešitel:

RNDr.Miroslav KONEČNÝ,CSc.

znalec – vodní hospodářství, hydrogeolog



Červenec

2017

Odborný HG posudek

Počet výtisků: 3 + 1

Výtisk číslo: 3

Počet stran: 4+10 příl

ZEMPOLA - sdružení

RNDr. Miroslav KONEČNÝ, CSc.

739 53 Hnojník č. 136

tel: 558 696 416, 603 825 875

m.konecny@zempola.cz, www.zempola.cz

Akce: STANOVISKO hydrogeologa – k návrhu utrácení dešťových vod jejich zasakováním do půdních vrstev geologického podloží.
Stavba společného pásu pro chodce a cyklisty na ulici Mikoláše Alše I. a III. etapa v k.ú. Krásno n. Bečvou, obec Valašské Meziříčí.

Investor: Město Valašské Meziříčí
Městský úřad, 757 01 Valašské Meziříčí

Kontakt: tel: 602 777 929 (vyřizuje Ing. Čunek)

Pozemek: p.č., dle technické zprávy projektu
okres Vsetín, obec Valašské Meziříčí, k.ú. Krásno nad Bečvou.

I. ÚVOD

Požadavkem zástupce objednatele, pana Ing. Čunka bylo posouzení hydrogeologických poměrů lokality v k.ú. Krásno nad Bečvou a pozemcích na ulici Mikoláše Alše, pro možnost utrácení srážkových vod svedených ze zpevněné plochy společného pásu pro cyklisty a chodce zasakováním do půdních vrstev zeminového prostředí.

II. PŘÍRODNÍ A HG POMĚRY LOKALITY

Lokalita se nachází v obci Valašské Meziříčí a k.ú. Krásno nad Bečvou, v soustředěné zástavbě, lokalita ul. Mikoláše Alše (300 m n.m.). Uvedené pozemky je nachází téměř na rovině a vedou podél řeky Bečvy.

Dle geomorfologického členění je lokalita součástí Alpsko-himalájského systému, provincie Západní Karpaty, subprovincie Vnější Západní Karpaty IX, oblasti Západní Beskydy IXE, celku Rožnovská brázda IXE-2 (bez podcelku) a okrsku Zašovská pahorkatina IXE-2-b.

Z regionálně-geologického hlediska leží podloží zájmového území v oblasti paleogenních až neogenních sedimentů flyšového pásma Karpat. Jde o region vnější skupiny příkrovů slezské jednotky vnějších západních Karpat. Tyto zpevněné sedimenty jsou zde zastoupeny vrstvami krosněnského souvrství, které tvoří pískovce a jílovce. Nadloží tvoří kvartérní sedimenty Českého masivu. Jde především o náplavové sedimenty řeky Bečvy. Ty jsou tvořeny šterkovitými hlínami F1 a níže pak i šterky G4, převážně středně propustné pro vodu.

Dle hydrogeologické mapy (č. 25-14) se zde jedná o podloží převážně se střední až s dobrou propustností v nivě řeky Bečvy.

Zájmová oblast spadá do hydrogeologického rajonu podzemních vod č. 3221 - Flyš v povodí Bečvy a útvaru podzemních vod č. 32210 - Flyš v povodí Bečvy.

Z hydrologického hlediska náleží tato zájmová oblast do povodí 4. řádu toku řeka Bečva 4-11-01-1200-0-00 (3,66 km²).

Předpokládaná úroveň hladiny podzemní vody průlino-puklinového systému prvního průlínového zvodnění je v této lokalitě min. 4 m p.t. s volnou, až mírně napjatou hladinou. Mocnost zvodněné struktury předpokládáme min. cca 1 m. Směr proudění podzemní vody předpokládáme jihozápadním směrem k vodoteči. Propustnost kolektoru je odhadem $k_f = 1 \cdot 10^{-5}$ až $5 \cdot 10^{-5} \text{ m.s}^{-1}$. Tyto nadložní nezvodněné šterkovitojílovité vrstvy jsou vhodné pro zasakování srážkové vody ze zpevněného pásu pro cyklisty a chodce.

III. NÁVRH ŘEŠENÍ VSAKOVÁNÍ SRÁŽKOVÝCH VOD- I. ETAPA

Návrh utrácení srážkových vod je v souladu s programem pro hospodaření s povrchovými vodami. Vycházíme zde z české technické normy ČSN 75 9010 - Vsakovací zařízení srážkových vod.

Půdorys **zpevněného pásu plochy pro I. etapu** bude činit cca $A_1 = 1401 \text{ m}^2$. Součinitel odtoku pro zp. plochu $\psi_1 = \text{až } 0,9$. Redukovaný půdorysný průmět odvodňované plochy je $A_{\text{red}} = \Sigma (A_i \cdot \psi_i) = 1261 \text{ m}^2$.

Odvodňovanou plochou bude zpevněná plocha pásu pro chodce. Předpokládá se zde proto podmíněně přípustné znečištění podzemních vod. Proto půjde z kvalitativního hlediska o srážkové povrchové vody přípustné a je zde proto dovoleno vsakování s lapačem nečistot.

Vzhledem ke zjištěné orientační propustnosti horninového prostředí - koeficient filtrace $k_v = 1,0 \cdot 10^{-5} \text{ m.s}^{-1}$, je vhodné navrhnout jednak akumulaci jímané vody a pak její plošné zasakování.

Velikost vsakovací plochy navrženého zasakovacího zařízení:

Orientační propustnosti horninového prostředí - koeficient vsaku je $k_v = 1 \cdot 10^{-5} \text{ m.s}^{-1}$,

Vsakovaný odtok ze vsakovacího zařízení $Q_{\text{vsak}} = 1/f \cdot k_v \cdot A_{\text{vsak}} = 0,537 \text{ l/s}$

Z přiloženého výpočtu v uvedené tabulce vyplývá, že největší uvažovaný retenční objem pro návrh vsakovacího zařízení $V_{\text{vz}} = 49,7 \text{ m}^3$.

Pro zasakování jsou navrženy v komunikaci **zasakovací bloky** typu AS-NIDAFLOW o celkové délce min. 14,4 m šířce 7,2 m a výšce 0,5 m a umístěné pod povrchem terénu min. 1 m.

Celkový retenční objem navrženého zasakovacího zařízení je min. 51,9 m³, což vyhovuje.

Doba prázdnění vsakovacího zařízení $T_{\text{pr}} = V_{\text{vz}}/Q_{\text{vsak}} =$ je dle výpočtu **26 hodin**.

Navržené zasakovací zařízení by se dle požadavků mělo vyprázdnit do 72 hodin, což tento návrh splňuje.

Závěr šetření: Navrhované řešení zde za běžných podmínek vyloučí případné riziko trvalého zamokření pozemků i níže pod zájmovou plochou. Jelikož toto řešení nezhorší hydrogeologické poměry na tomto stanovišti, ani na vedle sousedících pozemcích, lze vsakování vod ze zpevněného pásu pro chodce a výše uvedených podmínek doporučit.

V Hnojníku 5. července 2017

Příloha : situace + výpočet vsakovacího zařízení

III. NÁVRH ŘEŠENÍ VSAKOVÁNÍ SRÁŽKOVÝCH VOD – III .ETAPA

Návrh utrácení srážkových vod je v souladu s programem pro hospodaření s povrchovými vodami. Vycházíme zde z české technické normy ČSN 75 9010 - Vsakovací zařízení srážkových vod.

Půdorys **zpevněného pásu plochy pro III. etapu** bude činit cca $A_1 = 7602 \text{ m}^2$. Součinitel odtoku pro zp. plochu $\psi_1 = \text{až } 0,9$. Redukovaný půdorysný průmět odvodňované plochy je $A_{\text{red}} = \Sigma (A_i \cdot \psi_i) = 6842 \text{ m}^2$.

Odvodňovanou plochou bude zpevněná plocha pásu pro chodce. Předpokládá se zde proto podmíněně přípustné znečištění podzemních vod. Proto půjde z kvalitativního hlediska o srážkové povrchové vody přípustné a je zde proto dovoleno vsakování s lapačem nečistot.

Vzhledem ke zjištěné orientační propustnosti horninového prostředí - koeficient filtrace $k_v = 1,0 \cdot 10^{-5} \text{ m.s}^{-1}$, je vhodné navrhnout jednak akumulaci jímané vody a pak její plošné zasakování.

Velikost vsakovací plochy navrženého zasakovacího zařízení:

Orientační propustnosti horninového prostředí - koeficient vsaku je $k_v = 1 \cdot 10^{-5} \text{ m.s}^{-1}$,

Vsakovaný odtok ze vsakovacího zařízení $Q_{\text{vsak}} = 1/f \cdot k_v \cdot A_{\text{vsak}} = 1,646 \text{ l/s}$

Z přiloženého výpočtu v uvedené tabulce vyplývá, že největší uvažovaný retenční objem pro návrh vsakovacího zařízení $V_{\text{vz}} = 293,9 \text{ m}^3$.

Pro zasakování jsou navrženy v komunikaci **zasakovací bloky typu AS-NIDAFLOW** o celkové délce min. 24 m, šířce 13,2 m a výšce 1,0 m, celkem 220 ks a umístěné pod povrchem terénu min. 1 m.

Celkový retenční objem navrženého zasakovacího zařízení je min. 300 m³, což vyhovuje.

Doba prázdnění vsakovacího zařízení $T_{\text{pr}} = V_{\text{vz}}/Q_{\text{vsak}} =$ je dle výpočtu **26 hodin**.

Navržené zasakovací zařízení by se dle požadavků mělo vyprázdnit do 50 hodin, což tento návrh splňuje.

Závěr šetření: Navrhované řešení zde za běžných podmínek vyloučí případné riziko trvalého zamokření pozemků i níže pod zájmovou plochou. Jelikož toto řešení nezhorší hydrogeologické poměry na tomto stanovišti, ani na vedle sousedících pozemcích, lze vsakování vod ze zpevněného pásu pro chodce a cyklisty za výše uvedených podmínek doporučit.

V Hnojníku 5. července 2017

Příloha : situace + výpočet vsakovacího zařízení

Zpracoval: **RNDr. Miroslav KONEČNÝ, CSc.**
znalec - vodní hospodářství, hydrogeolog



Rozdělovník: 3 x stavebník
1 x ZEMPOLA

NÁVRH POTŘEBNÉHO OBJEMU RETENČNÍ NÁDRŽE (RN) DLE ČSN 75 9010

Akce: Společný pás 1.etapa
Vpracoval: Doplněte příjmení jméno, firmu



Datum zpracování: 31.05.2017
Výpočtový program: ASIO RN V3.0

1. Návrh typu RN
Výrobek: **AS-NIDAFLOW** L/B/H 2.4/1.2/0.52 m
AS-KRECHT L/B/H 2.3/1.3/0.8 m

Délka L: 14,40 m
Šířka B: 7,20 m
Výška H: 0,52 m
Plocha vsaku $A_{vsak} = L * (H / 2 + B)$: 107,42 m²

AS-NIDAFLOW L/B/H 2.4/1.2/0.52 m

2. Stanovení vsaku
písek jemný (1.10-5)
Koefficient vsaku K_v : 1,00E-05 m/s K_v nutno zadat dle HGP, pouze pro orientaci necháváme součinitel infiltrace
Součinitel bezpečnosti vsaku f: 2
Vsakový odtok $Q_{vsak} = 1 / f * K_v * A_{vsak}$: 0,537 l/s

3. Povolný odtok do kanalizace
Povolný odtok do kanalizace $Q_o(Q_e^{**})$: 0,000 l/s stanoví správce toku, provozovatel kanalizace nebo příslušný úřad

4. Stanovení povrchového odtoku
Oblast: 19 Vsetín
Periodicita: 0,2
Komentář:

Typ plochy -> součinitel odtoku ϕ	Odtok souč. ϕ	Odvodňovaná plocha S [m]	S [ha]	Redukovaná plocha $S_r = S * \phi$	S_r [m ²]
zpevněné plochy, cesty / asfalt, bezspárový beton (0,9)	0,90	1401	0,14	1261	1260,9
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
Celkem				1260,90	1261

Výpočet potřebného retenčního objemu zasakovacího systému pro úhmy srážek dle návrhu normy ČSN 75 9010

Doba trvání deště T_c	min	5	10	15	20	30	40	60	120	
Návrhové úhny srážek	mm	9,4	14,0	16,7	18,8	21,6	23,2	25,7	29,8	
Povrchový odtok $Q_d (Qc^{**})$	l/s	39,5	29,4	23,4	19,8	15,1	12,2	9,0	5,2	
Retenční odtok $Q_r = Q_{d(c)} - Q_o - Q_v$	l/s	39,0	28,9	22,9	19,2	14,6	11,7	8,5	4,7	
Retenční objem $V = V_d - Q_{vsak} \cdot T_c$	m³	12,7	18,8	22,4	25,1	28,6	30,5	33,2	36,9	
Doba trvání deště T_c	hod	4	6	8	10	12	18	24	48	72
Návrhové úhny srážek	mm	36,3	42,7	47,6	48,7	49,9	53,3	55,2	73,3	82,4
Povrchový odtok $Q_d (Qc^{**})$	l/s	3,2	2,5	2,1	1,7	1,5	1,0	0,8	0,5	0,4
Retenční odtok $Q_r = Q_{d(c)} - Q_o - Q_v$	l/s	2,6	2,0	1,5	1,2	0,9	0,5	0,3	0,0	0,0
Retenční objem $V = V_d - Q_{vsak} \cdot T_c$	m³	41,9	46,8	49,7	47,3	45,1	38,1	29,1	7,5	0,0

Červené hodnoty uvedené v tabulce jsou zobrazeny v grafu

5. Stanovení retenčního objemu
Vypočteno pro T_c : 8 hod
Retenční objem V: 49,7 m³
Doba prázdnění RN: 26 hod

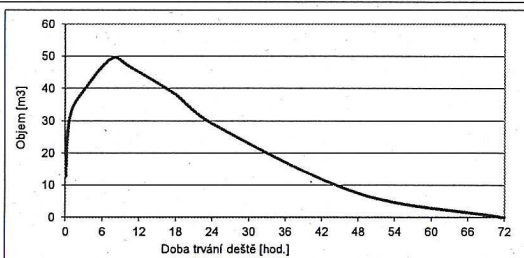
6. Posouzení výrobku 1,3

Výrobek: AS-NIDAFLOW

Skladební délka: 14,40 m
Skladební šířka: 7,20 m
Skladební výška: 0,52 m
Výška plnění: 0,50 m
Využití: 95,8 %
Počet bloků: 36 ks

Počet bloků typu MB: 36 ks
Počet bloků typu MH: 0 ks

****Platí pro návrh AS-NIDAFLOW**



Drenáž mezi bloky Aktivní pouze pro AS-NIDAFLOW

NÁVRH POTŘEBNÉHO OBJEMU RETENČNÍ NÁDRŽE (RN) DLE ČSN 75 9010

Akce: Společný pás 3. etapa

Vypracoval: Doplněte příjmení jméno, firmu



Datum zpracování: 31.05.2017
Výpočtový program: ASIO RN V3.0

1. Návrh typu RN

Výrobek:

AS-NIDAFLOW

AS-NIDAPLAST

L / B / H 2.4 / 1.2 / 0.52 m

AS-KRECHT

L / B / H 2.3 / 1.3 / 0.8 m

Délka L:

24,00 m

Šířka B:

13,20 m

Výška H:

1,04 m

Plocha vsaku $A_{vsak} = L \cdot (H / 2 + B)$:

329,28 m²



AS-NIDAFLOW

L / B / H 2.4 / 1.2 / 0.52 m

2. Stanovení vsaku

Koeficient vsaku K_v :

1,00E-05 m/s

k_v nutno zadat dle HGP, pouze pro orientaci necháváme součinitel infiltrace

Součinitel bezpečnosti vsaku f :

2

Vsakový odtok $Q_{vsak} = 1 / f \cdot K_v \cdot A_{vsak}$:

1,646 l/s

3. Povolný odtok do kanalizace

Povolný odtok do kanalizace $Q_o(Q_c^{**})$:

0,000 l/s

stanoví správce toku, provozovatel kanalizace nebo příslušný úřad

4. Stanovení povrchového odtoku

Oblast:

19 Vsetín

Periodicita:

0,2

Komentář

Typ plochy -> součinitel odtoku ϕ	Odtok souč. ϕ	Odvodňovaná plocha S [m]	S [ha]	Redukovaná plocha $S_r = S \cdot \phi$	S_r [m ²]
zpevněné plochy, cesty / asfalt, bezesparý beton (0,9)	0,90	7602	0,76	6842	6841,8
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
šikmá střecha / kov, sklo, břidlice, eternit (1,0)	1,00	0	0,00	0	0
Celkem				6841,80	6842

Výpočet potřebného retenčního objemu zasakovacího systému pro úhrny srážek dle návrhu normy ČSN 75 9010

Doba trvání deště T_c	min	5	10	15	20	30	40	60	120
Návrhové úhrny srážek	mm	9,4	14,0	16,7	18,8	21,6	23,2	25,7	29,8
Povrchový odtok $Q_d(Q_c^{**})$	l/s	214,4	159,6	127,0	107,2	82,1	66,1	48,8	28,3
Retenční odtok $Q_r = Q_{d(c)} - Q_o - Q_v$	l/s	212,7	158,0	125,3	105,5	80,5	64,5	47,2	26,7
Retenční objem $V = V_d - Q_{vsak} \cdot T_c$	m ³	66,9	99,4	118,3	132,8	151,9	162,4	178,4	201,8
Doba trvání deště T_c	hod	4	6	8	10	12	18	24	48
Návrhové úhrny srážek	mm	36,3	42,7	47,6	48,7	49,9	53,3	55,2	73,3
Povrchový odtok $Q_d(Q_c^{**})$	l/s	17,2	13,5	11,3	9,3	7,9	5,6	4,4	2,9
Retenční odtok $Q_r = Q_{d(c)} - Q_o - Q_v$	l/s	15,6	11,9	9,7	7,6	6,3	4,0	2,7	1,3
Retenční objem $V = V_d - Q_{vsak} \cdot T_c$	m ³	236,6	270,6	293,9	290,0	286,7	275,5	253,6	241,1

Červené hodnoty uvedené v tabulce jsou zobrazeny v grafu

5. Stanovení retenčního objemu

Vypočteno pro T_c :

8 hod

Retenční objem V :

293,9 m³

Doba prázdnění RN:

50 hod

6. Posouzení výrobku

1,3

Výrobek:

AS-NIDAFLOW

Skladební délka:

24,00 m

Skladební šířka:

13,20 m

Skladební výška:

1,04 m

Výška plnění:

0,96 m

Využití:

92,8 %

Počet bloků:

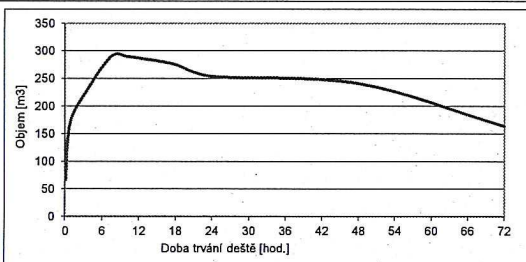
220 ks

Počet bloků typu MB:

90 ks

Počet bloků typu MH:

110 ks



Drenáž mezi bloky

Aktivní pouze pro AS-NIDAFLOW

**Platí pro návrh AS-NIDAFLOW

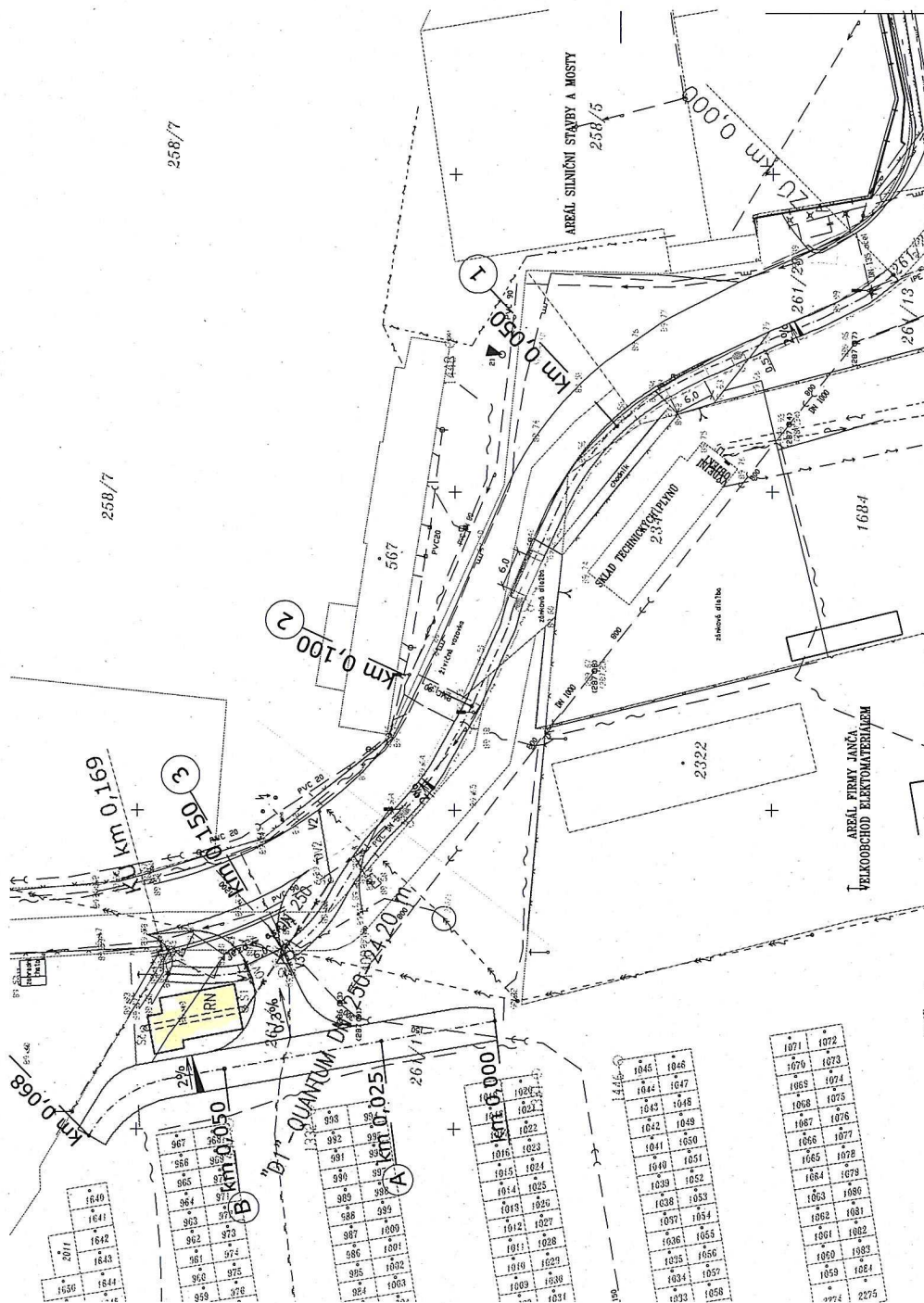
LEGENDA ODVODNĚNÍ

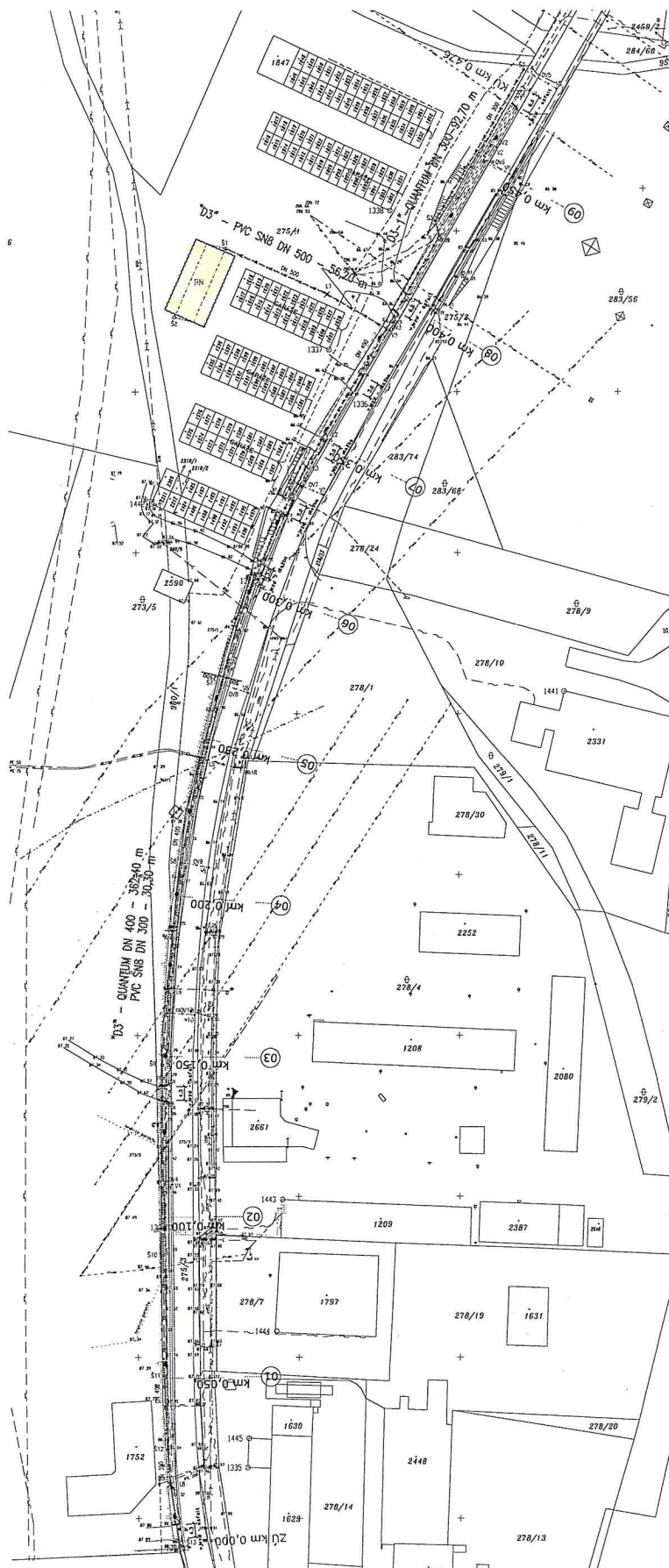
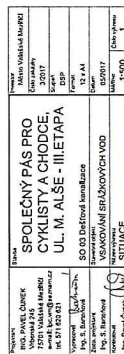
- RETENČNÍ NÁDRŽ 14,4 x 7,2 m
- ZASAKOVACÍ BLOKY NIDAFLOW
- DEŠŤOVÁ KANALIZACE DN 250
- DRENAŽNÍ POTRUBÍ DN 200
- REVIZNÍ ÚSAZOVACÍ ŠACHTA RN DN 1000
- REVIZNÍ ŠACHTA DN 800
- REVIZNÍ ŠACHTA DN 1000
- KANALIZAČNÍ ULIČNÍ VPUST

- STÁVAJÍCÍ STAV
- KANALIZACE JEDNOTNÁ
- VODOVOD
- STL PLYNOVOD
- SDELOVACÍ VEDENÍ NADZEMNÍ
- EL. VEDENÍ NN PODZEMNÍ
- EL. VEDENÍ VN NADZEMNÍ
- EL. VEDENÍ VVN NADZEMNÍ
- NADZEMNÍ OPTICKÉ VEDENÍ



Projektant ING. PAVEL ČUNĚK Vrbenská 245 75701 Valtalské Mezíříčí e-mail: ipc.vn@seznam.cz tel. 571 620 821	Stavba SPOLEČNÝ PÁS PRO CYKLISTY A CHODCE UL. M. ALŠE - I. ETAPA	Investor Město Valtalské Mezíříčí Číslo zakázky 2/2017 Stupně DSP Formát 3 x A4 Datum 02/2017 Měřítko Číslo výkresu 1
Vypracoval Ing. Stanislava Bartoňová	SO 03 Dešťová kanalizace	
Zodp. projektant Ing. Stanislava Bartoňová	VSAKOVÁNÍ SRÁŽKOVÝCH VOD	
Kontrola Ing. Pavel Čunek	SITUACE	

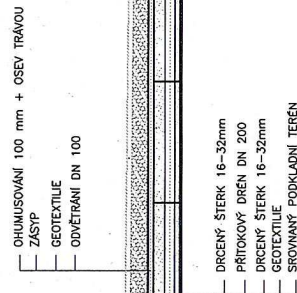




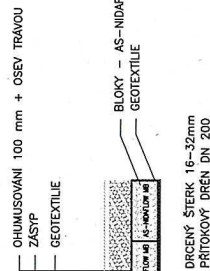
4800



PODÉLNÝ ŘEZ A-A

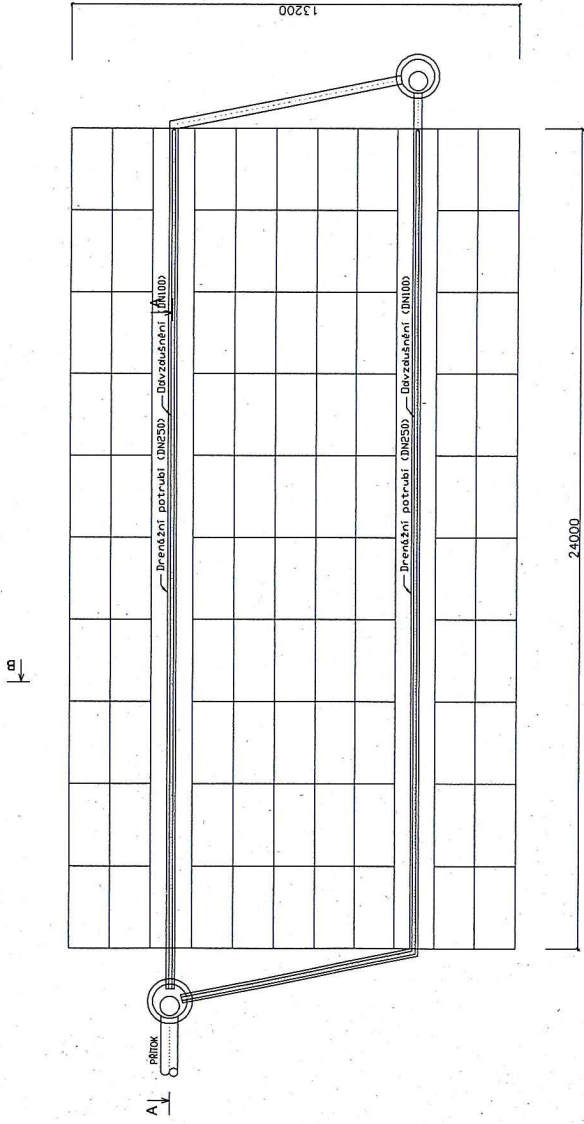


PŘÍČNÝ ŘEZ B-B

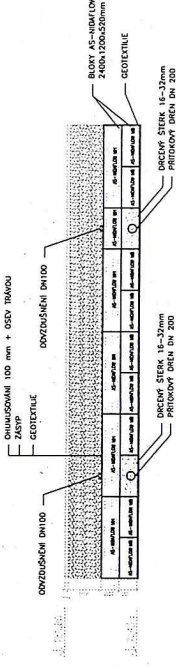


Projektant ING. PAVEL ČUNEK Vrbenské 245 75701 Valašské Meziříčí e-mail: ipc.vrn@seznam.cz tel. 571 620 621	Stavba SPOLEČNÝ PÁS PRO CYKLISTY A CHODCE M. ALŠE - I. ETAPA	Investor Město Valašské Meziříčí Místo stavby Křížná, Val. Meziříčí Číslo zakázky 2/2017
Vypracoval <i>Pavla</i> Ing. Stanislava Bartoňová	SO 03 - Dešťová kanalizace	Slupeň DSP
Zodp. projektant Ing. Stanislava Bartoňová	Stavební objekt VSAKOVÁNÍ SRAŽKOVÝCH VOD	Formát 2 x A4
Kontroloval <i>Ing. Pavel Čunek</i>	Název výkresu RETENČNÍ NÁDRŽ	Datum 5/2017 Číslo výkresu 2

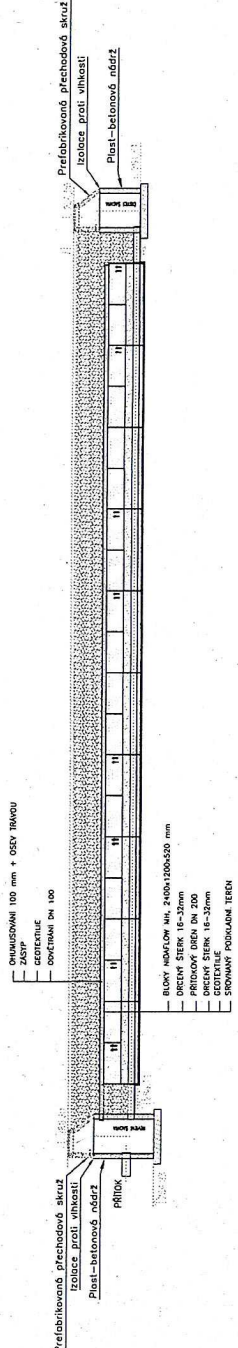
PŮDORYS



PŘÍČNÝ ŘEZ B-B



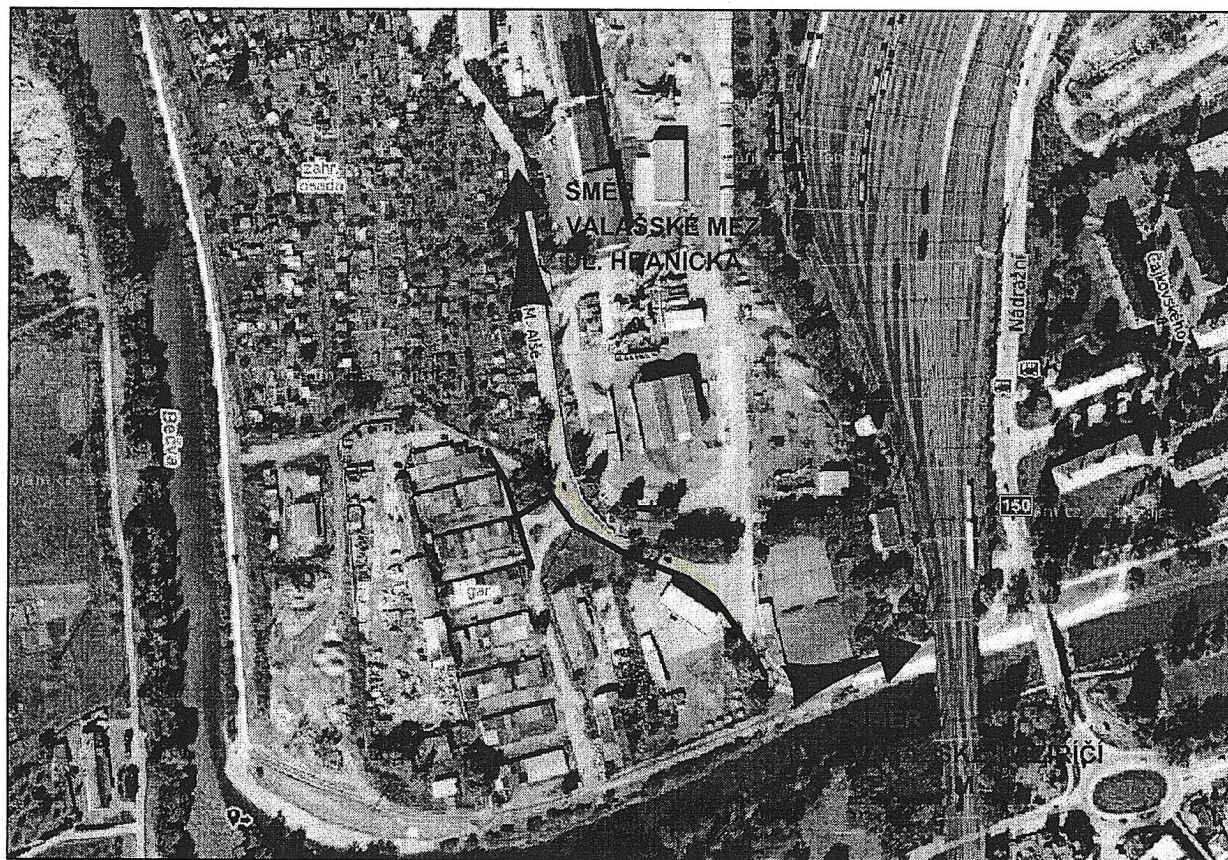
PODÉLNÝ ŘEZ A-A



Projektant	Ing. Pavel Čunek Větrná 245 75701 Valašské Meziříčí e-mail: pc.vm@seznam.cz tel. 571 620 621	Stavba	SPOLEČNÝ PÁS PRO CYKLISTY A CHODCE M. ALŠE - III. ETAPA	Investor	Město Valašské Meziříčí
Výpracoval	Ing. Stanislava Bartoňová	Stavba	SO 03 - Dešťová kanalizace	Misto stavby	Křížná Václ. Meziříčí
Zodp. projektant	Ing. Stanislava Bartoňová	Stavba	VSAKOVÁNÍ SRAŽKOVÝCH VOD	Číslo zakázky	3/2017
Kontrola	Ing. Pavel Čunek	Stavba	RETENČNÍ NÁDRŽ	Stupeň	DSP
		Stavba		Formát	Datum
		Stavba		3 x A4	5/2017
		Stavba		Měřítko	Číslo výkresu
		Stavba		1:100	2

CELKOVÁ SITUACE STAVBY

M 1:10 000



LEGENDA ČAR

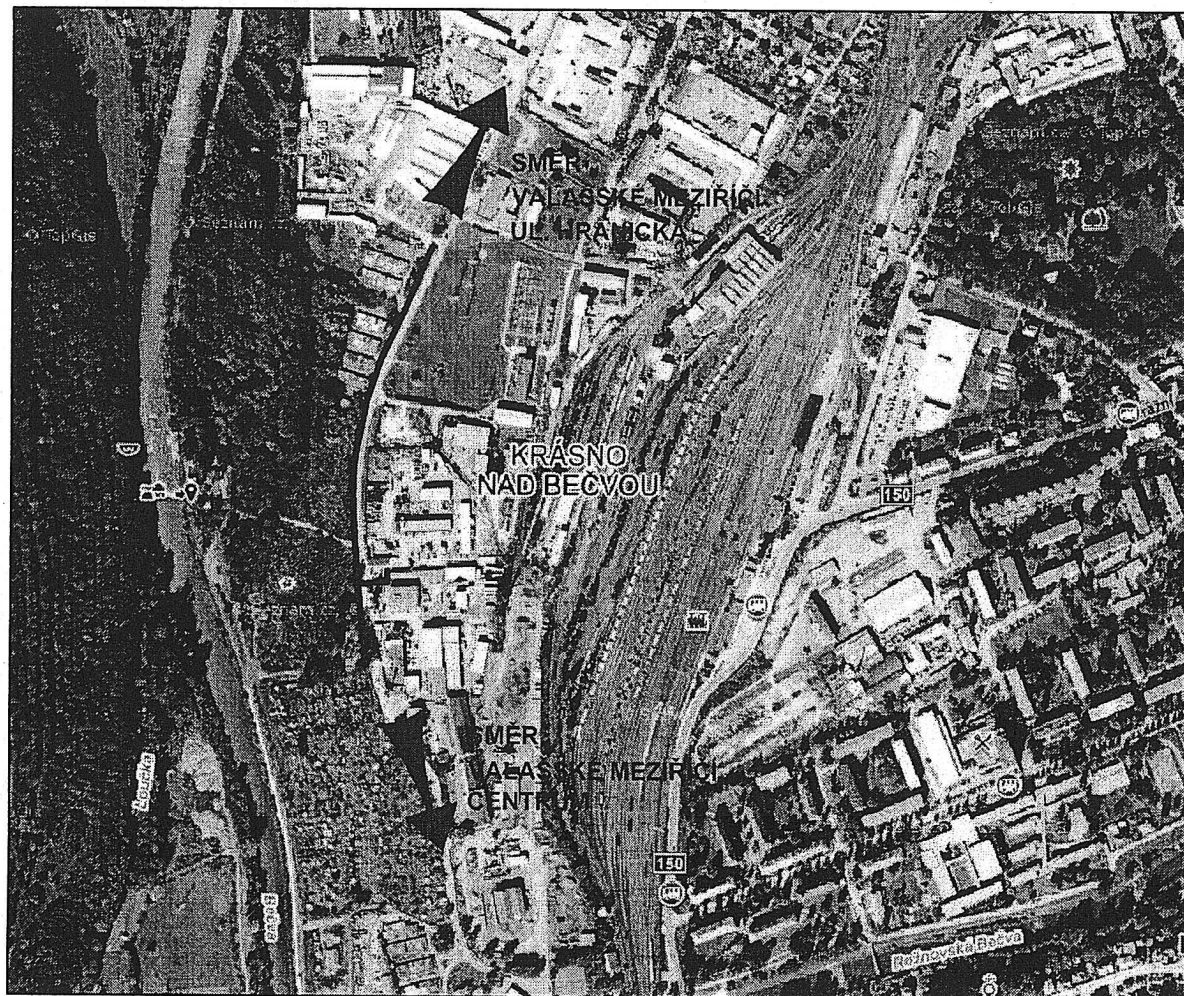
- NAVRHOVANÝ OBJEKT
- MAPOVÉ UKAZATELE



Projektant ING. PAVEL ČUNEK Vrbenská 245 75701 Valašské Meziříčí e-mail: ipc.vm@seznam.cz tel. 571 620 621	Stavba <div style="text-align: center;"> SPOLEČNÝ PÁS PRO CYKLISTY A CHODCE UL. M. ALŠE - I. ETAPA </div>		Investor Město Valašské Meziříčí
Vypracoval Ing. Zdeňka Janků <i>Janků</i>			Číslo zakázky 2/2017
Zodp. projektant Ing. Zdeňka Janků			Stupeň DSP
Kontroloval Ing. Pavel Čunek <i>Čunek</i>			Formát 1 x A4
	Název výkresu CELKOVÁ SITUACE STAVBY	Datum 2/2017	Měřítko 1:10 000
			Číslo výkresu

CELKOVÁ SITUACE STAVBY

M 1:10 000



LEGENDA ČAR

- NAVRHOVANÝ OBJEKT
- MAPOVÉ UKAZATELE



Projektant ING. PAVEL ČUNEK Vrbenská 245 75701 Valašské Meziříčí e-mail: ipc.vm@seznam.cz tel. 571 620 621	Stavba SPOLEČNÝ PÁS PRO CYKLISTY A CHODCE UL. M. ALŠE - III. ETAPA	Investor Město Valašské Meziříčí
Vypracoval Ing. Zdeňka Janků <i>Janků</i>		Číslo zakázky 3/2017
Zodp. projektant Ing. Zdeňka Janků		Stupeň DSP
Kontroloval Ing. Pavel Čunek <i>Čunek</i>	Název výkresu CELKOVÁ SITUACE STAVBY	Formát 1 x A4
		Datum 2/2017
		Měřítko 1:10 000
		Číslo výkresu

Toto rozhodnutí nabylo právní moci
dne.....6. října 2005.....

Ministerstvo životního prostředí
100 10 Praha 10, Vršovická 65

odbor geologie MŽP

V Praze dne 6. října 2005
Č. j. : 92/660/1001/04
Poř. č. 1986/2005

Ministerstvo životního prostředí (dále MŽP) v y d á v á podle zákona č. 71/1967 Sb.,
o správním řízení (správní řád) toto

R O Z H O D N U T Í .

Žádosti ze dne 14. 1. 2004, kterou podal pan

RNDr. Miroslav KONEČNÝ, CSc.,

datum a místo narození: 3. 12. 1952, Hnojník,

bytem : 739 53 Hnojník čp. 163,

se vyhovuje a vydává se mu, podle ustanovení § 3, odst. 3 zákona ČNR č. 62/1988 Sb., o geologických pracích, ve znění pozdějších předpisů, a vyhlášky Ministerstva životního prostředí č. 206/2001 Sb., o osvědčení odborné způsobilosti projektovat, provádět a vyhodnocovat geologické práce, toto

o s v ě d ě n í

odborné způsobilosti projektovat, provádět a vyhodnocovat geologické práce v oboru:

HYDROGEOLOGIE.

Osvědčení se vydává na dobu neurčitou.

Žadateli se předává vzor razítka podle § 3, odst. 5 zákona č. 62/1988 Sb., v platném znění. Před jeho prvním použitím zašle žadatel otisk razítka odboru geologie MŽP k jeho evidenci ve správním spisu.

Odůvodnění :

Vysokoškolské vzdělání s geologickým zaměřením bylo doloženo diplomem, vysvědčením o státní závěrečné zkoušce a diplomem kandidáta věd. Požadovaná praxe byla doložena výpisem prací z oboru geologie. Odborná úroveň dosavadních prací byla ověřena posouzením odbornými guaranty. Žadatel složil zkoušku ze znalosti právních předpisů. Bezúhonnost byla

prokázána výpisem z rejstříku trestů. Žadatel splnil požadavky stanovené v § 3, odst. 4 zákona č. 62/1988 Sb., v platném znění, pro přiznání odborné způsobilosti. Žádosti bylo vyhověno v plném rozsahu.

Řízení k vydání tohoto rozhodnutí podléhá ve smyslu zákona ČNR č. 368/1992 Sb., ve znění pozdějších předpisů správnímu poplatku ve výši 200.- Kč (položka 6. písm. a/ sazebníku). Poplatek byl uhrazen formou kolkové známky.

Poučení :

Proti tomuto rozhodnutí je možno podat rozklad ministrovi životního prostředí podáním na MŽP, prostřednictvím odboru geologie, Vršovická č. 65, 100 10 Praha 10, ve lhůtě 15 dnů ode dne doručení tohoto rozhodnutí.

RNDr. Martin Holý
ředitel odboru geologie

podepsal v zastoupení: **RNDr. Josef Janda**
zástupce ředitele odboru geologie
vedoucí odd. geologických prací



Kolková známka

