

Obsah:

D.1.0. TECHNICKÁ ZPRÁVA SO-1	2
D.1.0.1. SO-1.1 Odběrný objekt, přivaděč	3
D.1.0.2. SO-1.2 Rekonstrukce vodní nádrže	5
D.1.0.3. SO-1.3 Výpustný objekt.....	6
D.1.0.4. SO 1.4 Odpadní potrubí	7
D.1.0.5. SO 1.5 Zásobování kašny vodou	8
D.1.0.6. SO 1.6 Doprovodná výsadba, terénní úpravy	8
D.1.0.7. Bezpečnost práce.....	10

D.1.0. TECHNICKÁ ZPRÁVA SO 1

Jedná se o rekonstrukci malé vodní nádrže o ploše stálé hladiny 320 m² a objemu 290 m³, včetně souvisejících objektů (odběrný objekt, přivaděč, výpustný objekt, odpadní potrubí). Součástí objektu SO 1 je i doprovodní výsadba, přístupová cesta k nádrži a řešení zásobování stávající kašny v obci vodou.

POŽADAVKY NA KÁMEN PRO ZDIVO Z LOMOVÉHO KAMENE

Pro zdivo z lomového kamene a betonové zdi s obkladem z lomového kamene se použije přírodní stavební kámen dle ČSN 72 1800 - "Přírodní stavební kámen pro kamenické výroby-Technické požadavky". Vlastnosti a funkční požadavky na zdicí prvky z přírodního kamene stanovuje ČSN EN 771-6 - „Specifikace zdicích prvků – Část 6: Zdicí prvky z přírodního kamene“. Kámen zároveň musí splňovat i níže uvedené požadavky dle ČSN EN 13383-1 – Kámen pro vodní stavby – Část 1: Specifikace, ČSN EN 13383-2 – „Kámen pro vodní stavby – Část 2: Zkušební metody“. Požadavky normy ČSN EN 13383-1 jsou aplikovány pro kámen na konstrukce vodních staveb v Národní příloze NA, tabulka NA.1.

MALTY PRO ZDIVO Z LOMOVÉHO KAMENE

Malty pro zdění a výplň spár zdiva z lomového kamene musí splňovat požadavky ČSN EN 998-2 „Specifikace malt pro zdivo – Část 2: Malty pro zdění“. Malta cementová **MC 25 XF3** (frakce 4-8 zvýšeno procento na 25)

SPÁRY ZDIVA Z LOMOVÉHO KAMENE

Po vyzdění větší souvislé plochy se spáry „do živého“ do vyplní betonovým potěrem MC 25 XF3, do kterého je přidána voda tak, aby spáry byly dokonale zaplněny a zahlazeny ocelovou spárovací špachtlí, s mírným zapuštěním cca 5-10 mm za líc kamenné plochy. Po zavadnutí se spáry navlhčí a jednotlivé kameny se s potřebnou opatrností, aby nedošlo k porušení povrchu výplně spár, omyjí od zbytků betonu

BETONOVÉ KONSTRUKCE

Objekty jsou navrženy z vodostavebního betonu **C 30/37 XC4 XA1 XF3** - C1 0.20 – Dmax 22 – S3, min. mn. cementu 320 kg/m³, max. mn. cementu 400 kg/m³, max. w/c = 0.45, max. průsak 35mm dle ČSN EN 12 390-8, kamenivo podle ČSN EN 12 620 s dostatečnou mrazuvzdorností, použít vysokopecní cement síranovzdorný. Požadovaná pevnost betonu po 56 dnech C30/37. Výztuž bude provedena z oceli 10505 a KARI sítí. V pracovních spárách bude uložen těsnicí pás k zajištění dokonalé vodotěsnosti objektu. Podkladní beton dlažby je navržen vodostavební **C25/30 XC4 XA1 XF3**.

Zhutňování betonové směsi:

Zhutňování se musí provádět tak, aby byl čerstvý beton v konstrukci rovnoměrně zhutněn. Důležité je proto respektování a dodržení následujících zásad:

- ponorný vibrátor je potřeba urychleně ponořit až na nejnižší místo a poté pomalu vytahovat, aby betonová směs stačila za ním zaplnit uvolněný prostor.
- při zhutňování musí vibrátor proniknout do předcházející vrstvy min. 50 mm, max. 100 mm.
- největší vzdálenost sousedních ponorů vibrátoru má být menší jak 1,5násobek viditelného účinku průměru vibrátoru.
- hutnění probíhá nepřetržitě po celou dobu ukládání betonové směsi tak dlouho, pokud unikají vzduchové bubliny; je potřeba dbát na to, aby betonová směs nebyla převibrovaná, protože důsledkem by bylo její roztřídění.
- potřebnou dobu vibrování v jednom ponoru a vzájemnou vzdálenost jednotlivých vpichů určí na začátku betonáže každé vrstvy stavbyvedoucí.

Kvalita povrchu betonu:

- kvalita povrchu betonu musí odpovídat normě ČSN ENV 13670.
- povrch betonu nesmí být znečištěn žádnými látkami, které by narušovali jeho soudržnost s následující vrstvou.
- geometrický tvar konstrukce musí být dodržen s dovolenou tolerancí.

Odbednění stěn je možné provádět až po 14 dnech od ukončení betonáže.

Odbedňování stropních a vyložených konstrukcí je možné až po celkovém vytvrzení betonové směsi, tedy minimálně po 28 dnech od ukončení betonáže.

Betonáž provádět od středu konstrukce s postupným vyplňováním plochy k okrajům konstrukce (nejedná se o masivní konstrukce v tloušťce nad 500 mm). Prvotně bude z domíchávače betonován střed pole a částí betonu v domíchávači budou vždy betonovány linie okrajů pole. Pole (např. deska) bude tedy vytvářena od středu, ale zároveň budou postupně betonovány okrajové linie. Betonáž bude postupovat kontinuálně bez vytvoření pracovní spáry, není-li navržena v rámci projektu nebo technologem výroby zhotovitele. Betonáž okrajů bude prováděna vždy v pásích o šířce umožněné šířkou či délkou pole a kapacitou domíchávače. Pásky budou prováděny podél okraje pole (desky) průběžně na jednotnou šířku. Při uzavření jedné šířky pásy, bude doplňován pás v další šířce a po jejím uzavření zase v další atd. Tímto způsobem bude pole betonováno od středu s betonáží okrajových pásů. Styk střední a okrajové betonáže je vhodné nastavit na 1/3 až 1/4 šířky pole.

D.1.0.1. SO 1.1 Odběrný objekt, přivaděč

Na ochranném příkopu OP1 (SO 2) je navržen odběrný objekt s propustkem DN400, který bude sloužit k zásobování rekonstruované vodní nádrže 1 vodou. Odběrný objekt je s vodní nádrží propojen přivaděčem DN 300 v délce 50,1 m.

Odběrný objekt s propustkem

Na navrženém ochranném příkopu OP1 (SO 2) je navržen odběrný objekt s propustkem z vodostavebního betonu C30/37 XC4 XA1 XF3 vyztuženého KARI sítí 150/150/8 mm, pohledové části čel propustku budou vyzděny z lomového kamene. Odběrný objekt bude zakryt litinovou mříží B125 s rámem. V odběrném objektu je navržen usazovací prostor hloubky 0,6 m. Vstup bude umožněn osazenými stupadly (ocelové jádro s PE povlakem).

Propustek DN 400 je navržen z ocelové bezešvé trubky 457,0x14,0 mm délky 4,5 m. Ocelová trubka bude uložena do betonového lože vyztuženého KARI sítí 150/150/8 mm. Pohledové části čel propustku bude vyzděno v tloušťce 0,15 – 0,25 m a při betonáži bude sloužit jako ztracené bednění. Spáry budou vyspárovány cementovou maltou MC 25 XF3. Čela propustku budou opatřena římsami z vodostavebního betonu C30/37 XC4 XA1 XF3 vyztuženého KARI sítí 100/100/8 mm. Příkop OP1 bude v délce 2,5 m před a za propustkem opevněn dlažbou z lomového kamene tloušťky min. 0,15 m do lože z vodostavebního betonu C25/30 XC4 XA1 XF3. Dlažba bude vyspárována cementovou maltou MC 25 XF3. Opevnění příkopu bude stabilizováno prahy z lomového kamene na cementovou maltu MC 25 XF3.

Přivaděč

Voda do rekonstruované nádrže bude dodávána přivaděčem z PP potrubí DN 300 délky 50,1 m. Na přivaděči je navržena jedna prefabrikovaná revizní šachta.

Potrubí přivaděče z polypropylenu bude uloženo na šterkopískové lože tl. 0,10 m a obsypáno šterkopískem do úrovně min. 10 cm nad hrdlo trouby. Montáž potrubí bude prováděna dle pokynů výrobce. Obsyp bude prováděn rovnoměrně po obou stranách potrubí po vrstvách max. 150 mm, které se důkladně zhutní. Při provádění je nutno dbát na důkladné vyplnění prostoru mezi podkladní vrstvou a horizontální osou potrubí. Hutnění je třeba provádět rovnoměrně po obou stranách potrubí, aby se zachoval stejný tlak na obě strany potrubí a nedocházelo k jeho deformaci. Zhutňování nad troubou je nepřípustné! S mechanickým hutněním nad troubou je možno začít od tloušťky minimálně 30 cm nad hrdlem trouby. Zhutňování se provádí ručně nebo pomocí lehkých vibračních desek, případně lehkých vibračních strojů.

Na přivaděči je osazena jedna typová prefabrikovaná betonová šachta kruhového průřezu pro potrubí DN 300. Šachta bude založena na zhutněném podsypu ze šterkodrti tl. 0,10 m, na kterém bude provedena podkladní deska z betonu C16/20 tloušťky 0,10 m (vyztuženo KARI sítí 150/150/6 mm). Šachta bude vyskládána z prefabrikovaných šachtových dílců. Spodní část je tvořena šachtovým dnem, nástupnice a žlab je proveden z betonu. Na spodní část navazuje vstupní komín tvořený šachtovými skružemi, ukončený šachtovým kónusem. Vstup do šachty je umožněn šachtovými stupadly (ocelové jádro s PE povlakem), pod poklopem bude osazeno kapsové stupadlo. Šachta bude opatřena litinovým poklopem průměru 60 cm D400 s rámem. Poklop bude vyveden cca 0,15 m nad stávajícím terénem. U šachty bude osazena signalizační tyč.

D.1.0.2. SO 1.2 Rekonstrukce vodní nádrže

Parametry vodní nádrže

Kóta koruny hráze	481,20 m n.m.
Kóta hladiny	480,70 m n.m.
Plocha hladiny	320 m ²
Objem nádrže	290 m ³
Maximální hloubka vody	1,7 m

Stávající stav

Na lokalitě se v současné době nachází nefunkční nádrž o půdorysných rozměrech 22 x 12 m s betonovým dnem a stěnami. Betonová konstrukce je místy degradovaná. Nádrž je částečně zanesena zeminou a sutí (mocnost nánosů cca 0,1-0,5 m). Na dně nádrže a v bezprostředním okolí se vyskytují náletové dřeviny.

Návrh rekonstrukce

Plocha dna nádrže bude zbavena zeminy a sutě a dno bude očištěno tlakovou vodou. Degradované části betonu budou osekány a vzniklé kaverny zapraveny vodostavebním betonem C25/30 XC4 XA1 XF3. Stěny nádrže budou ubourány na kótu 479,70 m n.m. a degradované části betonu stěn budou osekány. Vzniklé kaverny budou zapraveny vodostavebním betonem C25/30 XC4 XA1 XF3. Veškeré vybourané sutě budou odvezeny na skládku. Na očištěné a vyspravené dno a stěny bude položena geotextilie (400 g/m²), izolační PVC folie tloušťky 1,0 mm a opět geotextilie (400 g/m²). Na dno nádrže bude proveden zához o mocnosti 0,25 m z netříděného lomového kamene do 80 kg. Břeh nádrže bude vyspádován ve sklonu 1:3-1:4, ohumusován (nad hladinou vody) a oset travním semenem.

V jihozápadní části zátopy budou osazeny 3 velké kameny (min. 1,0x0,75x0,5 m). V bezprostřední okolí kamenů bude zasazeno 10 kusů orobince úzkolistého (*Typha angustifolia*).

Z hlediska **ochrany hydrogeologických poměrů** musí být veškeré práce prováděny tak, aby nedošlo k ohrožení (znehodnocení), kvality a množství povrchových a podzemních vod.

Vlastní opatření:

- zemní práce musí být provedeny v co možná nejkratším termínu,
- stroje používaná při výstavbě (nákladní automobily, traktory, bagry apod.) musí být v dobrém technickém stavu, který musí být ověřen před zahájením prací (se zaměřením na úniky pohonných hmot a oleje) a dále pak kontrolován denně (řidičem, obsluhou a nadřízeným technikem). Zjištěné závady musí být ihned odstraněny.
- údržba, případně opravy strojů a mechanismů nesmí být prováděna v blízkosti povrchových toků. V případě činnosti mechanismů je doporučeno použití ekologických rychle rozložitelných olejů.

Z hlediska ochrany kvality a množství podzemních a povrchových vod v oblasti je možno konstatovat, že při splnění výše uvedených podmínek nedojde k ohrožení režimu a kvality podzemních, případně povrchových vod v zájmovém území a následně ohrožení kvantity či kvality jímáných vodních zdrojů nacházejících se ve směru proudění povrchových a podzemních vod.

Ohrázování

Vodní nádrž bude částečně ohrazována. Pod ohrazováním bude mimo plochu stávající betonové nádrže sejmuta humózní hlína o mocnosti 0,3 m. Humózní hlína bude deponována na pozemku p.č. 565 a následně použita na ohumusování ohrázování. Základová spára ohrázování je navržena minimálně 0,5 m pod stávajícím terénem. Před započítáním násypu musí základovou spáru převzít geolog. Ohrázování vodní nádrže bude provedeno jako zemní homogenní. Návodní líc ohrázování bude ve sklonu 1:3 a bude navazovat na svahy nádrže. Vzdušní líc je navržen ve sklonu 1:2. Šířka v koruně bude 3,0 m, nadmořská výška koruny je navržena 481,20 m n.m. Návodní svah bude opevněn v celé výšce netříděným lomovým kamenem do 80 kg. Vzdušní svah a koruna budou ohumusovány a osety travním semenem.

Zemina vhodná pro násyp hráze bude těžena v rámci ostatních stavebních objektů stavby „Vodohospodářská opatření Rytířov“. K násypu ohrázování budou použity vhodné zeminy dle ČSN 75 2410 a ČSN 75 2310 (v rámci ostatních stavebních objektů se vyskytuje MG-GM). Před použitím zeminy bude provedena standartní Proctorova zkouška. Vhodnost zeminy posoudí geolog, na základě provedených zkoušek určí optimální vlhkost. Zemina bude sypána a hutněna po vrstvách 0,2 – 0,3 m mocných.

Parametry ohrázování

Šířka ohrázování v koruně	3,0 m
Délka ohrázování	57,1 m
Sklon návodního líce hráze	1:3
Sklon vzdušného líce hráze	1:2
Maximální výška hráze (nade dnem)	2,2 m

D.1.0.3. SO-1.3 Výpustný objekt

Navržený výpustný objekt bude tvořen vtokovým objektem a požerákem s dvojitou dlužovou stěnou. Součástí požeráku bude i armaturní šachta s osazeným potrubím pro zásobování kašny vodou (SO 1.5).

Nový výpustný objekt představuje požerák s dvojitou dlužovou stěnou. Jedná se o monolitickou betonovou konstrukci obdélníkového půdorysu 1,8 x 2,6 m (včetně armaturní šachty) z vodostavebního betonu C30/37 XC4 XA1 XF3 vyztuženého KARI sítí 150/150/8 mm. Objekt bude založen na podkladní desce z betonu C20/25 tloušťky 0,1 m. Dvojitá dlužová stěna bude uložena do U profilu č.60 a utěsněna jílovým těsněním. Dřevěný poklop uzamčený závorou a zámkem zabráni neoprávněnému vniknutí do prostoru objektu. Vstup do požeráku je umožněn šachtovými stupadly

KASI (ocelové jádro s PE povlakem). Výpustný objekt bude umístěn v koruně ohrázování.

Vtok do požeráku je umožněn vtokovým objektem z vodostavebního betonu C30/37 XC4 XA1 XF3 vyztuženého KARI sítí 150/150/8 mm, který bude opatřen vtokovou mříží (průlity 50 mm). V boční části budou osazeny hradítka z dubových fošen. Vtokový objekt je s požerákem propojen potrubím z hrdlových železobetonových trub DN 300. Železobetonové trouby budou v celé délce obetonovány vodostavebním betonem C30/37 vyztuženým KARI sítí 150/150/8 mm. Celková délka potrubí bude 7,0 m.

Voda bude odváděna odpadním potrubím (SO 1.4) z obetonovaných hrdlových železobetonových trub DN 300 do revizní šachty Š3, dále je odpadní potrubí navrženo z PP trub DN 300.

D.1.0.4. SO 1.4 Odpadní potrubí

Voda bude odváděna odpadním potrubím z obetonovaných hrdlových železobetonových trub DN 300 v délce 10,0 do revizní šachty Š3, dále je odpadní potrubí navrženo z PP trub DN 300 v délce 62,8 m. Mezi revizní šachtou Š1 a výustí je odpadní potrubí navrženo z hrdlových železobetonových trub DN 300 v délce 3,6 m. Na odpadním potrubí jsou navrženy 3 revizní šachty, horská vpust na stávajícím příkopu a oprava stávající výusti.

Potrubí

Železobetonové trouby mezi výpustným objektem a revizní šachtou Š3 budou v celé délce obetonovány vodostavebním betonem C30/37 vyztuženým KARI sítí 150/150/8 mm. Celková délka potrubí bude 10,0 m. Mezi revizní šachtou Š1 a výustí budou železobetonové trouby v délce 3,6 m uloženy dle typového výkresu na betonové sedlo.

Odpadní potrubí z polypropylenu bude uloženo na štěrkopískové lože tl. 0,10 m a obsypáno štěrkopískem do úrovně min. 10 cm nad hrdlo trouby. Montáž potrubí bude prováděna dle pokynů výrobce. Obsyp bude prováděn rovnoměrně po obou stranách potrubí po vrstvách max. 150 mm, které se důkladně zhutní. Při provádění je nutno dbát na důkladné vyplnění prostoru mezi podkladní vrstvou a horizontální osou potrubí. Hutnění je třeba provádět rovnoměrně po obou stranách potrubí, aby se zachoval stejný tlak na obě strany potrubí a nedocházelo k jeho deformaci. Zhutňování nad troubou je nepřípustné! S mechanickým hutněním nad troubou je možno začít od tloušťky minimálně 30 cm nad hrdlem trouby. Zhutňování se provádí ručně nebo pomocí lehkých vibračních desek, případně lehkých vibračních strojů.

Šachty Š1-Š3

Na odpadním potrubí jsou navrženy 3 typové prefabrikované betonové šachty kruhového průřezu pro potrubí DN 300. Šachty budou založeny na zhutněném podsypu ze štěrkodrti tl. 0,10 m, na kterém bude provedena podkladní deska z betonu C16/20 tloušťky 0,10 m (vyztuženo KARI sítí 150/150/6 mm). Šachty budou vyskládány z prefabrikovaných šachtových dílců. Spodní část je tvořena šachtovým

dnem, nástupnice a žlab je proveden z betonu. Na spodní část navazuje vstupní komín tvořený šachtovými skružemi, ukončený šachtovým kónusem. Vstup do šachet je umožněn šachtovými stupadly (ocelové jádro s PE povlakem), pod poklopy bude osazeno kapsové stupadlo. Šachty budou opatřeny litinovými poklopy průměru 60 cm D400 s rámem. Poklop Š3 bude vyveden cca 0,15 m nad stávajícím terénem poklopy Š1 a Š2 budou zarovnány s niveletou cesty. U šachty Š3 bude osazena signalizační tyč.

Horská vpust

Na stávajícím příkopu je navržena horská vpust s usazovacím prostorem hloubky 0,6 m. Vpust je navržena z vodostavebního betonu C30/37 XC4 XA1 XF3 vyztuženého KARI sítí 150/150/8 mm. Horská vpust bude zakryta litinovou mříží B125 s rámem. Vstup bude umožněn osazenými stupadly (ocelové jádro s PE povlakem).

Příkop bude v délce 2,5 m před a za vpustí opevněn dlažbou z lomového kamene tloušťky min. 0,15 m do lože z vodostavebního betonu C25/30 XC4 XA1 XF3. Dlažba bude vyspárována cementovou maltou MC 25 XF3.

Oprava výusti

Stávající betonové potrubí je do příkopu na parcele p.č.721 vyústěno trubní výustí s čelem ze zdiva z lomového kamene. Stávající betonové potrubí bude odstraněno a do vybouraného otvoru bude osazeno nové potrubí THZ DN 300. Zdivo po vybouraném potrubí bude dozděno lomovým kamenem na cementovou maltu MC 25 XF3. Spáry zdiva objektu budou přespárovány cementovou maltou MC25 XF3.

Práce musí být prováděny tak, aby nebylo poškozeno opevněné příkopu a nebylo zasahováno do sousedních pozemků.

D.1.0.5. SO 1.5 Zásobování kašny vodou

V rámci stavebního objektu SO 1 je řešeno i zásobování stávající kašny v obci vodou. Voda bude odebírána z rekonstruované nádrže 1 potrubím Pe 110 opatřeným sacím košem. Odběr bude umístěn 1,0 m nade dnem (480,00 m n.m.). Armaturní šachta bude součástí výpustného objektu (SO 1.3). V armaturní šachtě bude na potrubí osazen kulový kohout. Celková délka potrubí bude 90,2 m. Potrubí bude uloženo v souběhu s odpadním potrubím (SO 1.4). Potrubí bude ukončeno ve stávajícím prostoru pod kašnou.

D.1.0.6. SO 1.6 Doprovodná výsadba, terénní úpravy

Plocha celé parcely p.č.565 je řešena jako sad s krajovými odrůdami jabloní (*Malus domestica*) s udržovaným travním porostem. Součástí objektu je i přístupová cesta s povrchem z vibrovaného štěrku. U přístupové cesty bude osazena dřevěná informační tabule a na hrázi lavička.

Travní porost

Prvním krokem při realizaci ozelenění bude založení travinného porostu výsevem. Celá plocha parcely p.č.565 bude před výsevem zbavena náletových dřevin, upravena kultivátorem, případně půdní frézou. Poté bude plocha oseta luční travní směsí (vhodné do nadmořské výšky okolo 500 m n.m.) neobsahující hybridy a polyploidní kultivary trav. Výsev bude prováděn v dávce 350 kg/ha, ve vhodném termínu. S ohledem na aktuální průběh počasí je pro jarní výsev vhodný termín výsevu od 15. dubna do 15. května a pro podzimní výsev termín od 15. srpna do 15. září. V případě, že nebude možné založit travinný porost před výsadbami, je možné ho založit následně.

Výsadba stromů-sad

Na parcele p.č.565 je navržena výsadba ovocných stromů – krajových odrůd jabloní (*Malus domestica*) se sponem jednotlivých stromů 9,0 m. Celkem je navrženo 21 jabloní. Jako odrůdy jabloní jsou doporučeny Bláhovo oranžové, Košíkové, Panenské české, Malinové holovouské, Hájkova muškátová reneta, Daňkovo nebo dle aktuálního stavu na trhu.

Výsadba keřů

Na jihozápadní části parcely p.č.565 je navržena výsadba ovocných keřů – mišpulí obecných (*Mespilus germanica*) se sponem 1,0 m. Celkem bude vysazeno 20 kusů.

Obecné zásady pro výsadbu dřevin

Sadební materiál bude připravován předem – stromky budou vypěstovány pokud možno z místního materiálu (shodná PLO). Všechny použité sazenice musí být v dobrém zdravotním stavu, v dormanci, nepoškozené, s dostatečně vyvinutým kořenovým systémem. Parametry sazenic musí odpovídat ČSN 48 2115 - Sadební materiál lesních dřevin nebo ČSN 46 4902 Výpěstky okrasných dřevin.

Výsadba bude založena z prostokořenných školkovaných sazenic stromů s výškou nadzemní části 2-3 m (špičáky). Výsadba stromů bude prováděna do jamek 70 x 70 cm (0,343 m³). Jamky pro stromy budou před vlastní výsadbou prolity 25 l vody. Před výsadbou bude ke každé sazenici stromu aplikován přípravek zlepšující zadržení vody v půdě. Přípravek se smíchá se zemínou v množství předepsaném konkrétním vybraným výrobcem. Po výsadbě budou sazenice stromů vyvázány ke 3 dřevěným kůlům a opatřeny ochranou proti okusu zvěří z drátěného pletiva se šestihrannými oky. Kůly musí mít minimální Ø 4 cm. Každý kůl bude zapuštěný 30 cm do rostlé země a zapuštěná část bude chráněna impregnační nebo opálením. Kůly budou nahoře spojeny laťkou. Je možné použít i kůly čtyřúhelníkového průřezu. Uvázání sazenice ke kůlu musí být provedeno tak, aby zajišťovalo dostatečnou stabilitu a zároveň nedocházelo k poškozování kmínku. Kolem sazenic bude v rozsahu 0,5x0,5 m uložena vrstva mulčovací kůry v tloušťce 5 cm.

Optimální dobou pro výsadby je buď podzim po opadu listů (od října) až do zámrazu, nebo jaro do vyrašení (březen až květen).

Následná 3-letá péče

Pokud by došlo k úhynu některých sazenic, musí být provedena jejich náhrada. K vylepšení výsadeb je potřeba používat sazenice, které svou velikostí (výškou) odpovídají okolnímu porostu. Nahrazuje se vždy druh dřeviny, který uhynul. Sazenice se vysazují do jamek, jejich velikost je potřeba přizpůsobit velikosti kořenového systému sazenice. Stejně jako při zakládání porostu se vylepšování provádí v jarní nebo podzimním období za vhodných klimatických podmínek.

Stav ochrany dřevin před okusem zvěří a ukotvení dřevin je třeba kontrolovat minimálně 3x ročně, případná poškození je třeba ihned opravit. 3x ročně je třeba provést ožihání sazenic, jejich okopání a pohnojení. 1x ročně bude obnovena vrstva mulče v tloušťce do 3 cm. 1x ročně provést výchovný řez stromů pro vytvoření správné architektury koruny, odstranění suchých větví, větví rostoucích do koruny, křížících se větví a tlakových větví.

V suchém období musí být provedena záливka dřevin v množství minimálně 25 l na strom. Záливku neprovádět pravidelně, jen v suchém období, které trvá minimálně 10 dnů.

Přístupová cesta

Součástí stavebního objektu bude i přístupová cesta délky 18,5 m, která navazuje na stávající částečně zpevněnou cestu.

Šířka přístupové cesty je navržena 3,0 m, bez krajnic. V trase je navržen jeden směrový oblouk $R=12,5$ m. Směrový oblouk je navržen jako prostý kružnicový. Vzhledem k charakteru cesty není s rozšířením cesty v oblouku uvažováno.

Konstrukce přístupové cesty je navržena jako typová dle TP pro VI, třídu dopravního zatížení a návrhové porušení vozovky D2 s povrchem z vibrovaného šterku. Skladba byla navržena podle katalogových listů Katalogu vozovek polních cest, změna č.2, Ministerstvo zemědělství ČR, ÚPÚ č.j. 43385/2011, březen 2011.

Skladba přístupové cesty:

- ŠV- vibrovaný šterk	200 mm
- ŠD _B – šterkodrt'	200 mm
- celkem	400 mm

zhutněná pláň 30 MPa (ČSN 72 1006)

Odvodnění přístupové cesty je řešeno levostranným příčným sklonem 3,0 %. Trativod není vzhledem k charakteru a rozsahu cesty navržen.

D.1.0.7. Bezpečnost práce

Před zahájením stavebních prací je nutné vytýčit všechna podzemní vedení a ochranná pásma podzemních a nadzemních vedení!

Při provádění stavebních prací je nutné dodržovat veškeré požadavky k zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci tak, jak je stanoví příslušné předpisy, zejména **Zákon č.309/2006 Sb.**, kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany

zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), *NV č.101/2005 Sb.*, o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí, *NV č.362/2005 Sb.*, o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky, *NV č.591/2006 Sb.*, o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích.

Každý pracovník, zúčastněný na výstavbě, musí být průkazně seznámen a proškolen s bezpečnostními předpisy. Pracovníci zajišťující dopravu v prostorách staveniště musí být seznámeni s podmínkami provozu (ochranná pásma, sítě apod.). Na staveniště je pracovníkům zúčastněných na výstavbě povoleno vstupovat jen na základě oprávnění pracovníkům zúčastněných na výstavbě povoleno vstupovat jen na základě oprávnění (pověření) pro určené práce a s vědomím vedení stavby.

Pracoviště musí být při práci mimo denní dobu řádně osvětlena. Musí být dodržován pořádek a čistota. Musí být viditelně vyvěšen seznam důležitých telefonních stanic (lékařská služba, policie, hasiči).

Shodně se postupuje při souběhu stavebních prací s pracemi za provozu. Dodavatel stavebních prací je povinen seznámit ostatní dodavatele s požadavky bezpečnosti práce. Všechny citované zákonné normy a předpisy jsou požadovány v platných zněních.

Základní bezpečnostní pokyny pro bourací práce a demontáže

- Před započatím bouracích nebo rekonstrukčních prací se musí vždy uskutečnit odborná prohlídka a průzkum stavu objektu a jeho okolí.
- Ze získaných údajů a informací (pořizuje se zápis) a dostupných podkladů zhotovitel zajistí zpracování technologického postupu bouracích prací (dokumentaci bouracích prací) - plán. Jedná-li se o bourání menšího rozsahu, postačí, aby byl pracovní postup stanoven odpovědným pracovníkem. Bourací práce je možno zahájit až po vydání písemného příkazu odpovědným pracovníkem. Tomu však vždy musí předcházet splnění těchto požadavků:
 - ohrožený prostor včetně přístupu k bouranému objektu musí být zajištěn proti vstupu nepovolaných osob, některým ze způsobů dříve uvedených (oplocení, ohrazení, střežení, vyloučení provozu),
 - zajištění proti nežádoucímu zřícení nebo uvolnění částí nosných prvků konstrukce (vzepřením, zesílením, stažením),
- Vybourávaný materiál se musí odstraňovat tak, aby nedošlo k přetížení nosných prvků.
- Vybouraný materiál musí být skladován tak, aby neomezoval další průběh bouracích prací.
- Bourat se musí tak, aby se nenarušila stabilita okolních objektů.
- Pokud není zajištěna únosnost bourané konstrukce, musí být bourání prováděno ze samostatné pomocné konstrukce.

- Konstrukční prvky mohou být odstraněny při ručním bourání jen tehdy, nejsou-li zatíženy.
- Ruční strhávání stěn a pilířů pomocí pák nebo zvedáků je zakázáno.
- Bourání nosných částí konstrukce se provádí zásadně shora dolů, při ručním bourání ze zvýšených pracovních podlah musí být provedena opatření stanovená pro práce ve výškách.
- Bourací práce nad sebou jsou zakázány, pokud nejsou stanoveny podmínky k zabezpečení pracovníků v technologickém postupu. Tato činnost, nebo je-li bourání prováděno více čtami, případně u bouracích prací složitějších objektů, smí být prováděna pouze za stálého dozoru odpovědného pracovníka. Stálým dozorem se rozumí nepřetržité sledování pracovní činnosti pracovníků a stavu pracoviště osobou, která nesmí být zaměstnána ničím jiným než kontrolou stanoveného postupu a nesmí se z daného místa vzdálit.

Je nutné dodržet tyto základní požadavky:

- Bourací práce, při nichž jsou dotčeny nosné prvky stavební konstrukce, se smí provádět pouze podle technologického postupu stanoveného v dokumentaci bouracích prací. Při bouracích pracích, pro něž se dokumentace bouracích prací podle zvláštního právního předpisu nezpracovává, zajistí zhotovitel zpracování technologického postupu na základě provedeného průzkumu stávajícího stavu bourané stavby, jejího statického posouzení a zjištění vedení, popřípadě staveb a zařízení technického vybavení a stavu dotčených sousedních staveb. K průzkumu se využijí stávající dostupné dokumentace o stavbě samé a o stavbách sousedních, vyjádření vlastníků popřípadě správců technické infrastruktury a vlastní ohledání staveniště. Na základě statického posouzení se zajišťuje, aby v průběhu prací nedošlo k nekontrolovanému porušení stability stavby nebo její části. O provedeném průzkumu vyhotoví zhotovitel zápis.
- Průzkumem zjištěné podzemní prostory, například dutiny, studně nebo jiné podzemní objekty, musí být před zahájením bouracích prací zasypany nebo jiným způsobem zajištěny.
- Bourání staveb vyšších než přízemních, strhávání nebo bourání svislých konstrukcí od výšky 3 m, bourání schodišť a vysunutých částí, rekonstrukce a bourání, při kterých dochází ke změně konstrukční bezpečnosti stavby, strojní bourání, bourání specifickými metodami, jako je řezání kyslíkem, a bourací práce podle bodu 26., smějí být prováděny pouze fyzickými osobami k tomu určenými zhotovitelem, pokud je zajištěn stálý dozor vykonávaný fyzickou osobou k tomu zhotovitelem pověřenou; fyzická osoba pověřená stálým dozorem po celou dobu výkonu stálého dozoru sleduje určené pracoviště, provádění prací a pohyb fyzických osob na něm, z tohoto pracoviště se nevzdaluje a nevykonává jinou činnost než dozor.
- Stálý dozor podle předchozího bodu je dále nutno zajistit, jestliže bourací práce probíhají na dvou nebo více místech v rámci jedné bourané stavby současně.

- Jsou-li v průběhu bouracích prací zjištěny skutečnosti, které nebyly průzkumem podle bodu 1 odhaleny, zajistí zhotovitel bez zbytečného odkladu přizpůsobení technologického postupu těmito skutečnostem tak, aby vždy byla zajištěna bezpečnost prováděných prací.
- Před zahájením bouracích prací je nutno vymežit ohrožený prostor a zajistit jej proti vstupu nepovolaných fyzických osob, dále je nutno bezpečně zajistit vstupy do bourané stavby jakož i na jednotlivá pracoviště a přijmout nezbytná opatření k ochraně veřejného zájmu, jenž by mohl být těmito pracemi ohrožen.
- Ohrožený prostor musí být v zastavěném území vymezen oplocením o výšce nejméně 1,8 m, pokud tomu použítá technologie bourání nebrání. Není-li možno prostor oplotit, musí být zajištěn jiným vhodným způsobem, například střežením nebo vyloučením provozu.
- Bourací práce nesmí být zahájeny, pokud k tomu nebyl osobou určenou zhotovitelem vydán písemný příkaz a pokud nebylo pracoviště vybaveno pomocnými konstrukcemi, materiálem a pomůckami stanovenými v technologickém postupu.
- Před zahájením bouracích prací je nutno stanovit signál, kterým v naléhavém případě bezprostředního ohrožení dá osoba určená zhotovitelem k řízení bouracích prací pokyn k neprodlenému opuštění pracoviště. Zhotovitel zajistí, aby všechny fyzické osoby zdržující se na tomto pracovišti byly s tímto signálem prokazatelně seznámeny.
- Zhotovitel zajistí, aby při provádění bouracích prací bylo provedeno statické zajištění sousedních staveb způsobem stanoveným v dokumentaci bouracích prací popřípadě v technologickém postupu tak, aby nebyla ohrožena jejich stabilita.
- Dočasné stavební konstrukce zřízené uvnitř bourané stavby nebo na jejích vnějších stranách nesmějí být zatěžovány vybouraným materiálem ani nesmí být přes ně strháván materiál z bourané stavby, pokud nejsou k tomu účelu navrženy.
- Materiál z bourané části stavby je nutno průběžně odstraňovat, aby nedošlo k přetížení podlah nebo stropních konstrukcí následkem jeho nahromadění.
- Bourací práce nesmí být přerušeny, pokud není zajištěna stabilita těch částí bourané konstrukce, které nebyly dosud strženy.
- Při ručním bourání smějí být konstrukční prvky odstraněny pouze tehdy, nejsou-li zatíženy.
- Při bourání zdí, které stabilizují vystupující konstrukce, je nutno zajistit tyto konstrukce, aby nedošlo k nežádoucí ztrátě jejich stability
- Při ručním bourání nosných konstrukcí se musí postupovat zásadně vertikálním směrem shora dolů.
- Stropní prvky je nutno před uvázáním na zdvihací zařízení uvolnit od ostatních konstrukcí.
- Bourání klenby uvolněním části konstrukce, která ji zajišťuje, lze provádět pouze strojním způsobem a je-li zajištěno, že zřícení klenby nedojde k ohrožení fyzických osob.

- Bourací práce na pracovištích uspořádaných tak, že fyzické osoby provádějící tyto práce mohou být ohroženy padajícími předměty nebo materiálem z pracoviště nad nimi, se smí provádět pouze tehdy, jsou-li provedena opatření stanovená v technologickém postupu k zajištění bezpečnosti fyzických osob při takovém způsobu práce.

Poznámka

Řešení respektuje platné normy a předpisy. Vstupním podkladem pro řešení bylo geodetické zaměření lokality a IGP. Případné změny, dodatky nebo nejasnosti technického řešení oproti projektové dokumentaci budou konzultovány s projektantem.

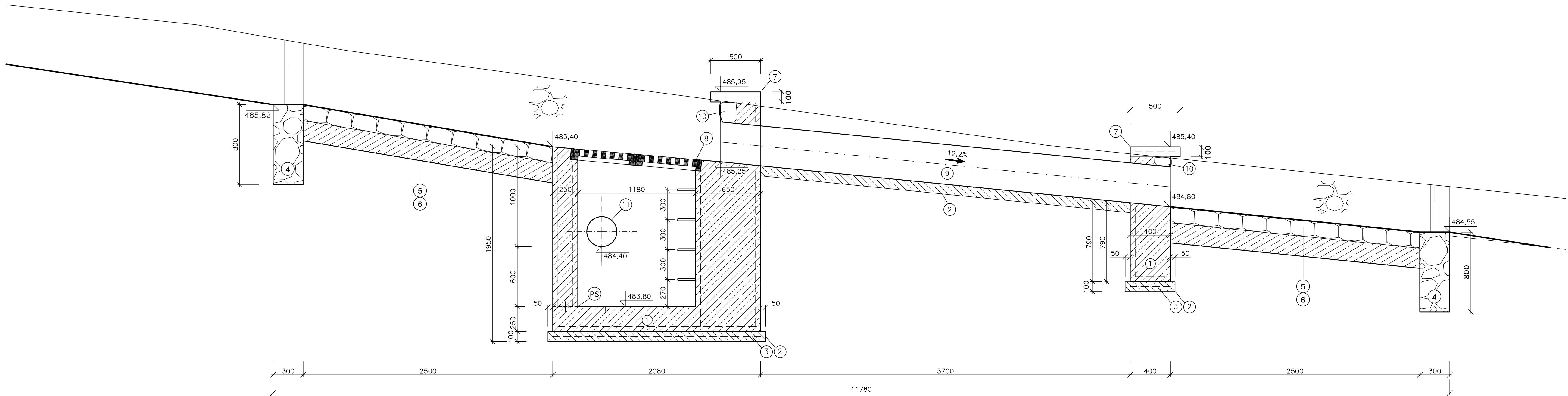
V Brně, březen 2021

Vypracoval:

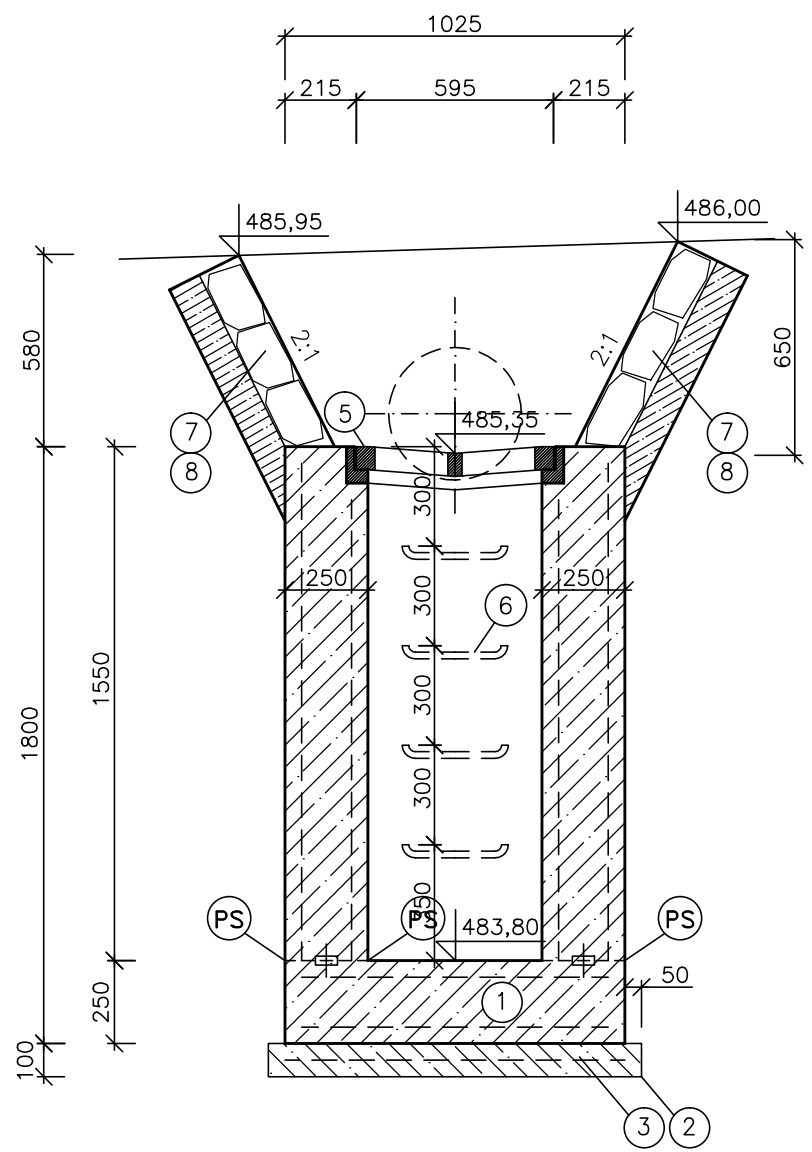


ODBĚRNÝ OBJEKT S PROPUSTKEM

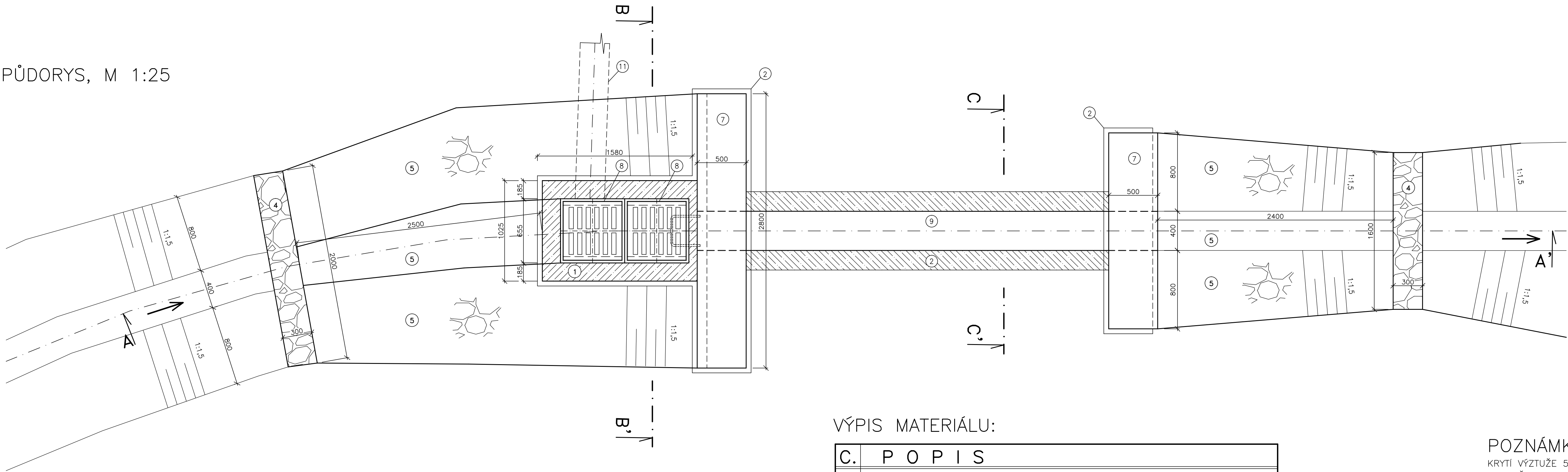
ŘEZ A–A', M 1:25



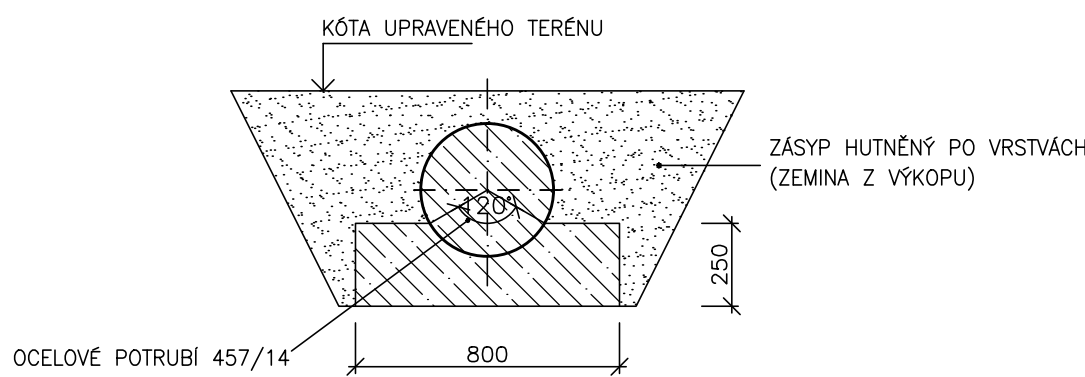
ŘEZ B–B', M 1:25



PŮDORYS, M 1:25



ŘEZ C–C', M 1:25




VÝPIS MATERIÁLU:

C.	P O P I S
1.	VODOSTAVEBNÍ BETON C30/37 XF4 XF3 XA1– VYZTUŽENO
2.	PODKLADNÍ BETON C16/20 TL. 100 mm
3.	SVAŘOVANÁ SÍŤ KARI 150x150x6
4.	ZAJIŠŤOVACÍ PRÁH Z LOMOVÉHO KAMENE
5.	KAMENNÁ DLAŽBA, TL. 0,15 m, DO BETONU, VYSPÁROVÁNO CEM. MALTOU
6.	PODKLADNÍ BETON C16/20 TL. 200 mm POD DLAŽBU
7.	ŘÍMSA Z BETONU C25/30 S VÝZTUŽÍ
8.	MŘÍŽ 600x600 mm (ROZMĚR S RÁMEM 655x655 mm)
9.	OCELOVÁ TROUBA DN400, DÉLKA 4500 mm
10.	ZDIVO Z LOMOVÉHO KAMENE TL. 0,15 – 0,25 m
11.	POTRUBÍ PP DN300

POZNÁMKY:

KRYTÍ VÝZTUŽE 50 mm
MIN. PŘESAHA KARI SÍŤI 0,4 m (MAX. 3 SÍŤE NA SOBĚ)
PS PRACOVNÍ SPÁRA – TĚSNĚNO ROZPÍNÁVÝM TĚSNÍCÍM PÁSEM

VYPRACOVAL	ZODP. PROJEKTANT	VED. PROJEKTANT		
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNĚROVICE	ARCH.ČÍSLO
INVESTOR	SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN			03/21
STAVBA AKCE	PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV SO–1.1 ODBĚRNÝ OBJEKT, PŘÍVADĚČ			DATUM
OBJEKT				03/21
OBSAH				STUPĚŇ
				DSP, DPS
				FORMÁT
				8x44
				MĚŘITKO
				1:25
				PŘÍLOHA Č.
				PARÉ Č.
				D.1.1.1.

TABULKA ŠACHET

Šachtové dílce

Prefa Brno a. s.

Poř.	Označení	Kóta	Umístění	Kóta	Kóta	Kóta	Výška	Vyrovnávací		Šachtový kónus		Šachtová skruž		Stupadla	Šachtové dno	
	šachty	terénu		poklopu	dna	dna	šachty	prstenec pro		zákrytová deska					uložení dna	
		[m n.m.]		[m n.m.]	vývodu	[m n.m.]	[m]	poklop šachty	ks		ks		ks		elastomerové těsnění	ks
4	Š4	485.35	vozovka h = 0.0 m	485.28	483.29	483.29	1.99			TBR-Q.1 100-63/58	1	TBS-Q.1 100/25	1	ocel. s PE	TBZ-Q.1 100/100	1
															podkladový beton	
															těsnění pro DN 1000	2
	Celkem									TBR-Q.1 100-63/58	1	TBS-Q.1 100/25	1		TBZ-Q.1 100/100	1
															těsnění pro DN 1000	2



PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty



Název stavby-objektu

PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV

Projektant

Vodohospodářský atelier, s.r.o.

STRANA

1/4

TABULKA ŠACHTOVÝCH DEN

Prefa Brno a. s.

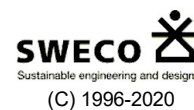
Poř.	Označení šachty	Schémat. značka	Označení dna	Vývod		Hlavní přívod		1.vedlejší přívod		2.vedlejší přívod		3.vedlejší přívod		4.vedlejší přívod	
4	Š4	↓ ○	TBZ-Q.1 100/100	DN (mm)	343/300 SN 10	DN (mm)	343/300 SN 10	DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)	
			žlab: beton s nát.	Materiál	PP Pragma+ID	Materiál	PP Pragma+ID	Materiál		Materiál		Materiál		Materiál	
			nástupnice: beton s nát.	dh[mm]	0	Úhel β	180	Úhel β		Úhel β		Úhel β		Úhel β	
			kyneta: 1/2 DN	sklon [‰]	0.0	dh[mm]	350	dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]	
			přepad B=200 mm			sklon [‰]	0.0	sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]	
			stupadla: ocel. s PE												



PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty



Název stavby-objektu

PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV

Projektant

Vodohospodářský atelier, s.r.o.

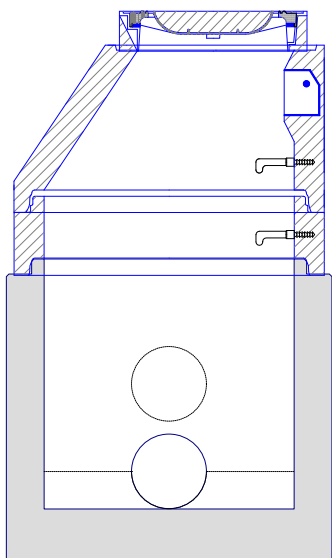
STRANA

2/4

TABULKA SESTAV ŠACHET

Prefa Brno a. s.

Šachta č.4 Š4



dno TBZ-Q.1 100/100	1
skruž TBS-Q.1 100/25	1
kónus TBR-Q.1 100-63/58	1
poklop D 400 GU-B-K D400	1
těsnění pro DN 1000	2
kóta dna	483.29 m
kóta terénu	485.35 m
rozdlíl kót	2.06 m
převýšení nad terénem	0.00 m
výška šachty	1.99 m
stavební výška	2.19 m



PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty

SWECO 
Sustainable engineering and design
(C) 1996-2020

Název stavby-objektu

PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV

Projektant

Vodohospodářský atelier, s.r.o.

STRANA

3/4

TABULKA ŠACHTOVÝCH POKLOPŮ


Prefa Brno a. s.

Poř.	Označení šachty	Třída zatížení	Označení poklopu	Popis poklopu	Úprava kolem poklopu	Výška poklopu [mm]	Počet
4	Š4	D	D 400 GU-B-K D400	bez odvětrání, rám BEGU-R-1, poklop GU-B-K D400	skladba komunikace	160	1
	Celkem	D	D 400 GU-B-K D400	bez odvětrání, rám BEGU-R-1, poklop GU-B-K D400		160	1



PREFA BRNO

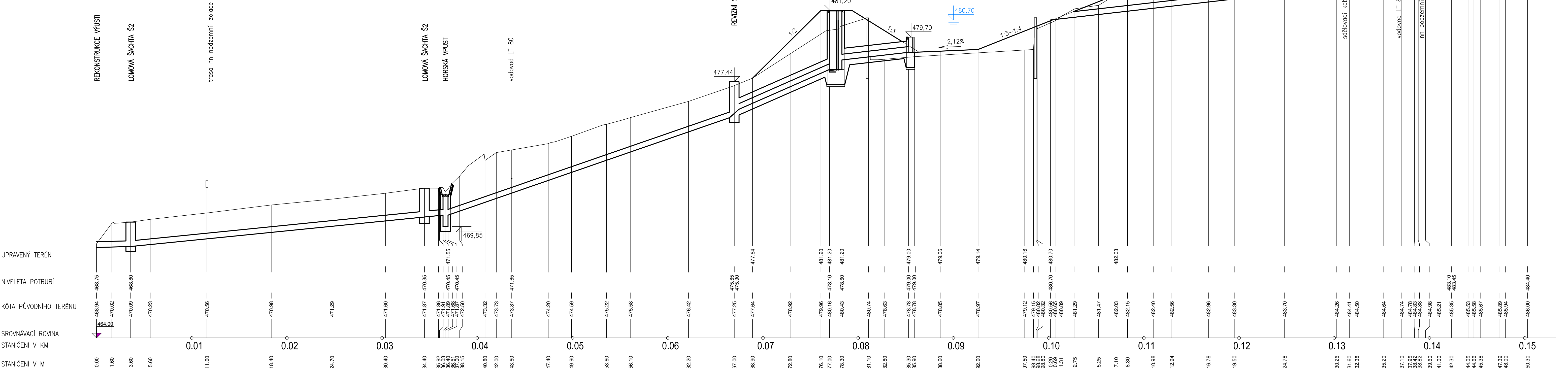
...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty SWECO  Sustainable engineering and design (C) 1996-2020	Název stavby-objektu PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV	STRANA 4/4
	Projektant Vodohospodářský atelier, s.r.o.	

KATASTRY
PARCELNÍ ČÍSLA

RYTÍŘOV										
721	613		565			714		565	716	676

PODÉLNÝ PROFIL
MĚŘITKO 1:200/100





UPRAVENÝ TERÉN

NIVELETA POTRUBÍ

KOTA PŮVODNÍHO TERÉNU

SROVNÁVACÍ ROVINA
STANIČENÍ V KM

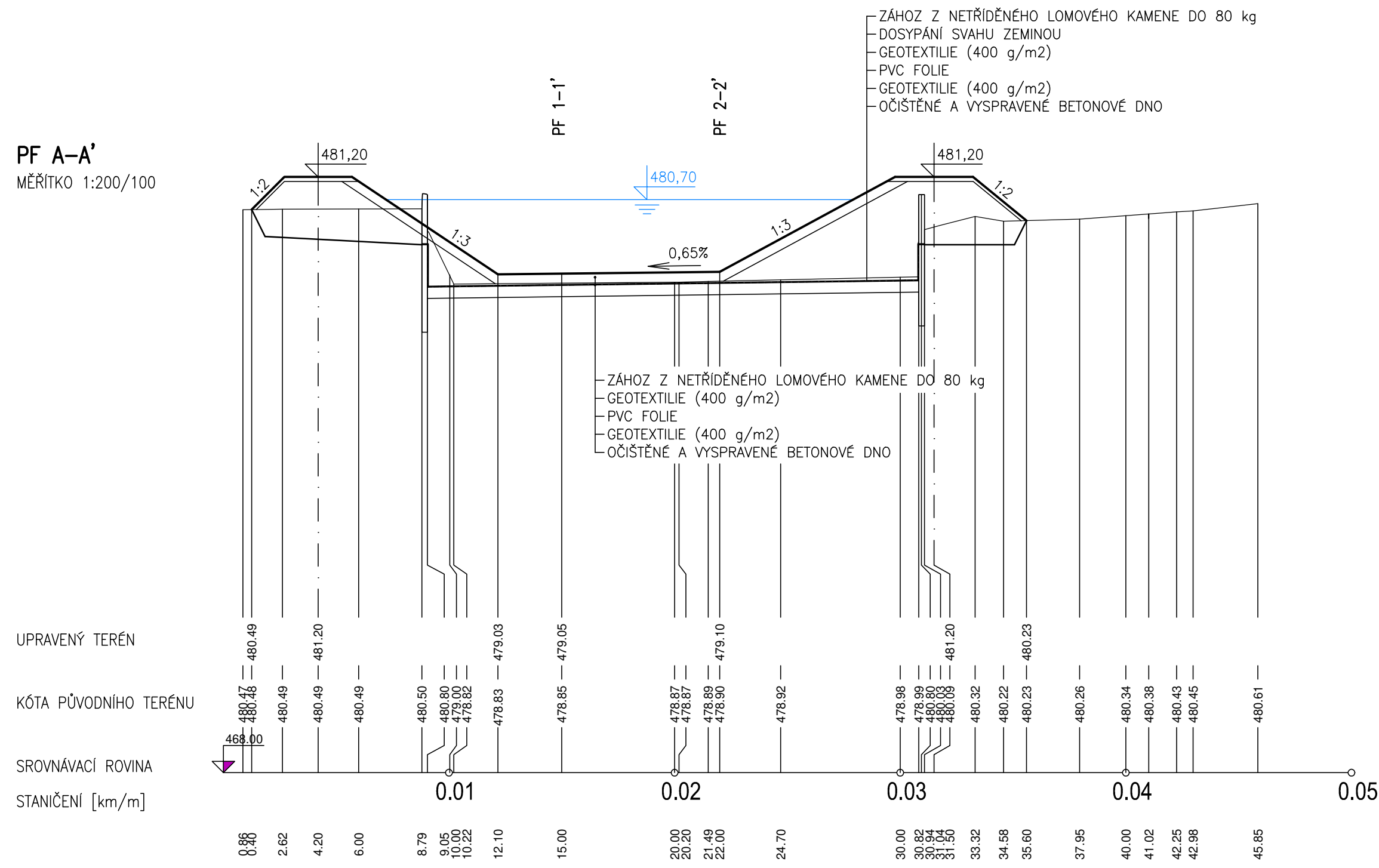
STANIČENÍ V M

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růžnec 54, 644 00 Brno	
							
KRAJ	ÚSTECKÝ		K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE		ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR		SPŮ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN				DATUM	03/21
STAVBA AKCE		PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV SO 1.2 REKONSTRUKCE VODNÍ NÁDRŽE				STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT						FORMÁT	4x44
OBSAH						MĚŘÍTKO	1:200/100
		PODÉLNÝ PROFIL				PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
						D.1.2.1.	

KATASTRY
PARCELNÍ ČÍSLA

RYTÍŘOV				
565	714	565	716	673

PF A-A'
MĚŘÍTKO 1:200/100



MĚŘÍTKA 1:200/100

 $1-1'$

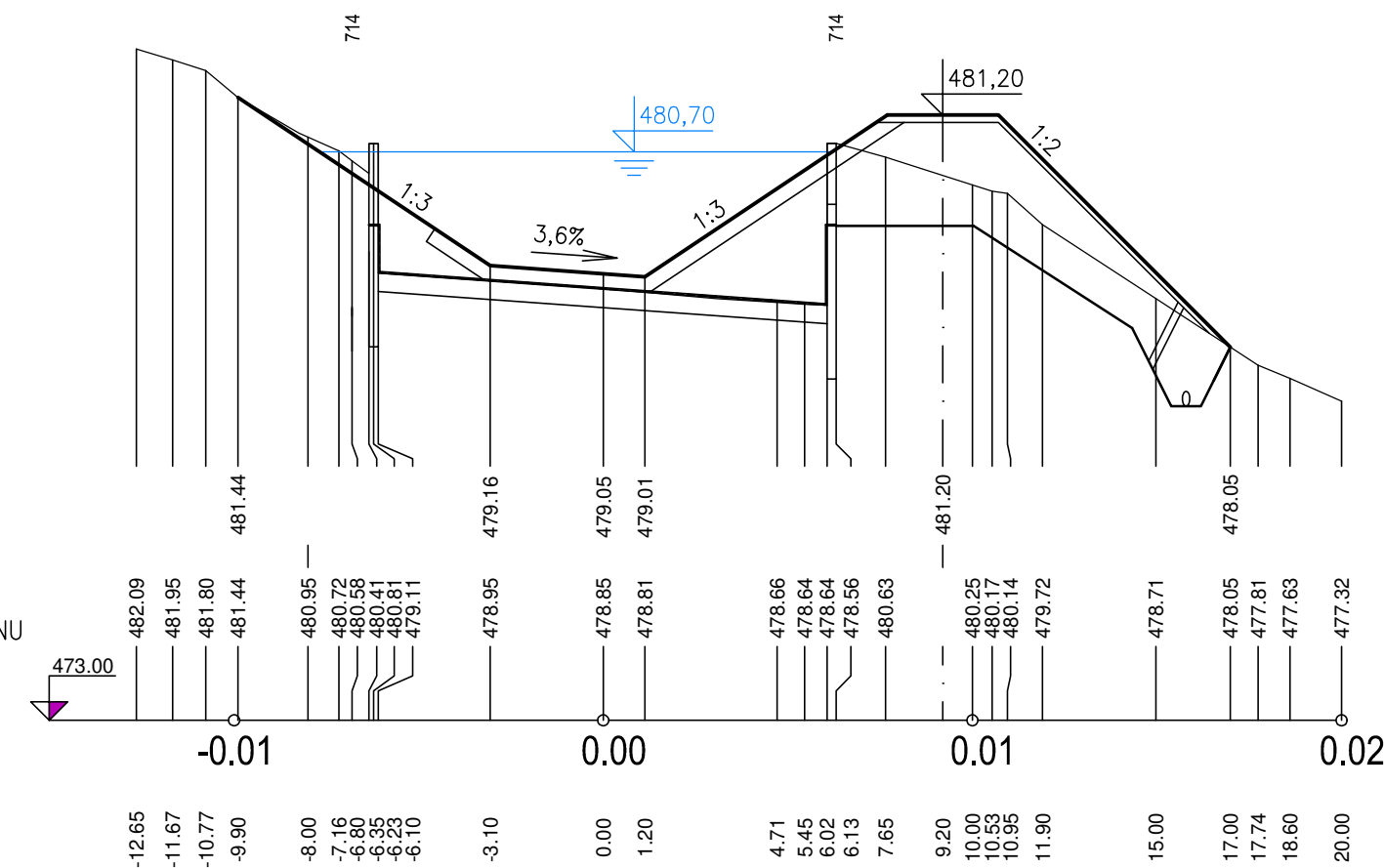
KM 0,0150

UPRAVENÝ TERÉN

KÓTA PŮVODNÍHO TERÉNU

SROVNÁVACÍ ROVINA

STANIČENÍ [km/mi]



MĚŘÍTKA 1:200/100

 $2-2'$

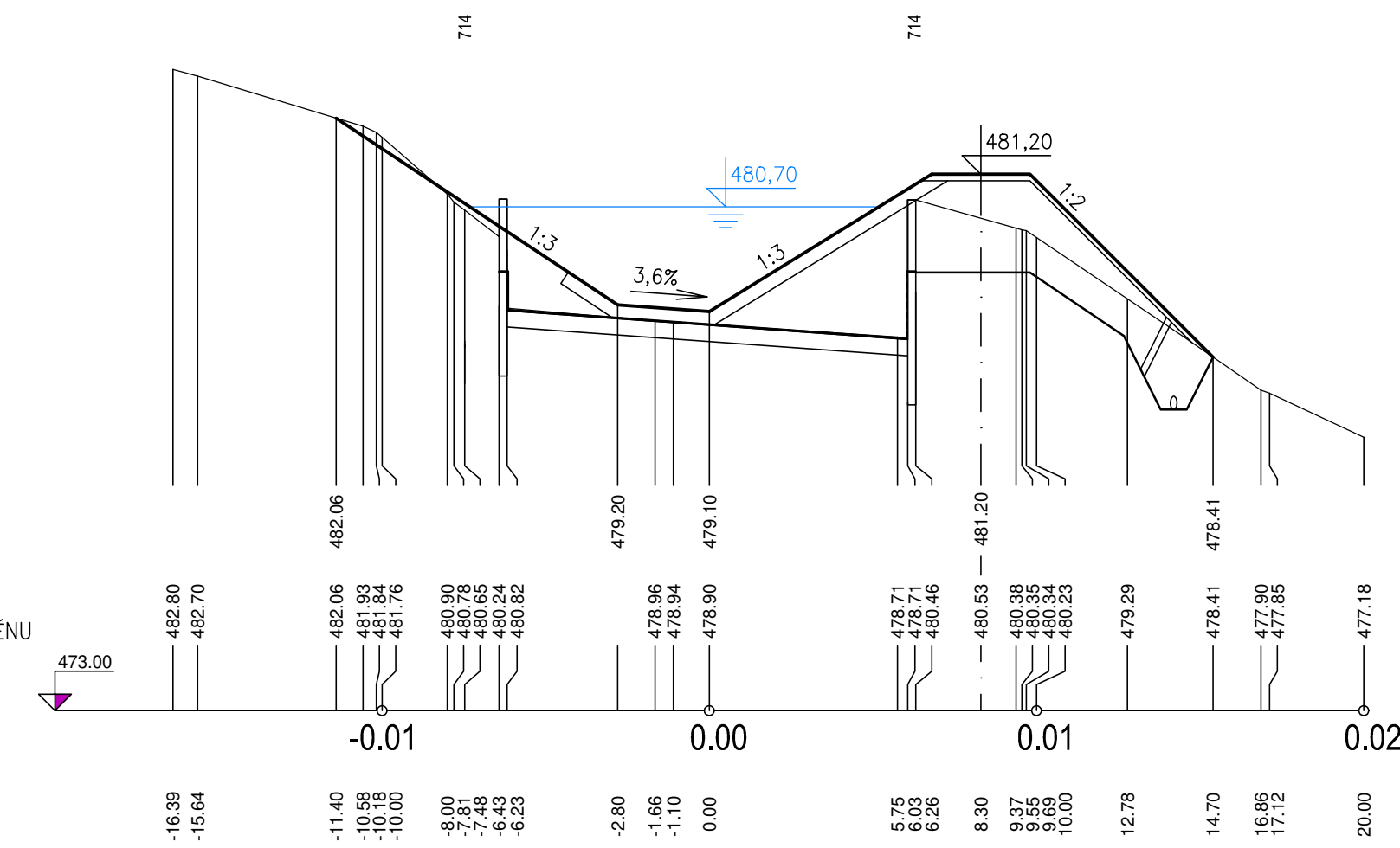
KM 0,0220



UPRAVENÝ TERÉN

KÓTA PŮVODNÍHO TERÉNU

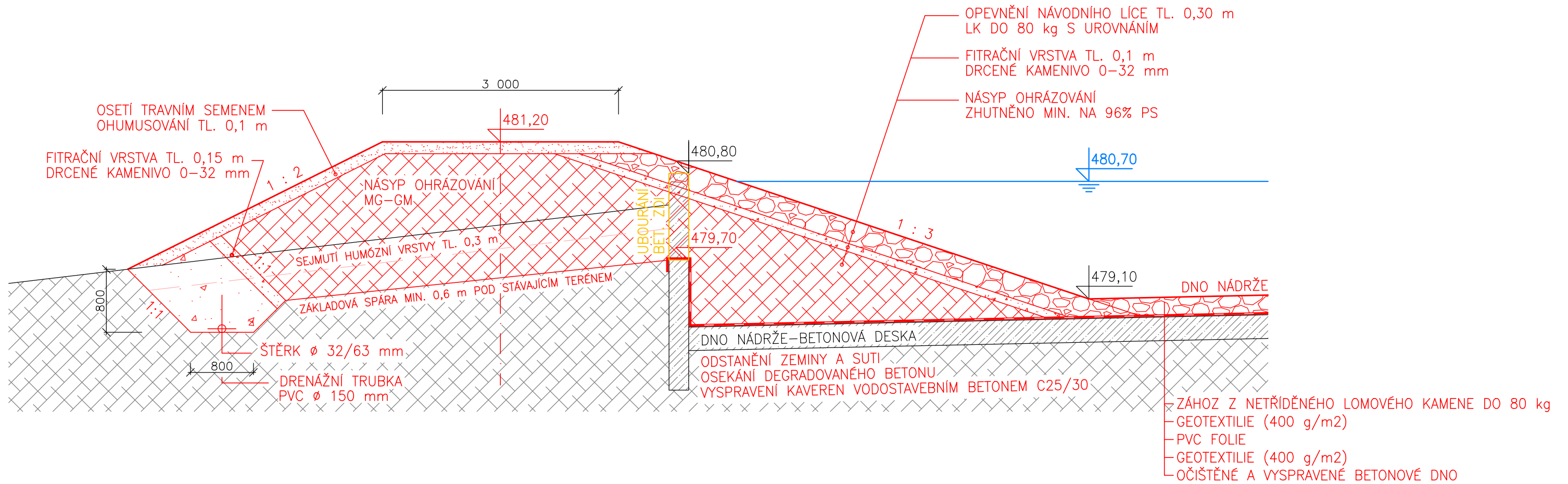
SROVNÁVACÍ ROVINA

STANIČENÍ [km/m]





VÝPRACOVÁL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růženeč 54, 644 00 Brno		
								
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE			ARCH.ČÍSLO	03/21	
INVESTOR		SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN					DATUM	03/21
STAVBA AKCE		PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV SO 1.2 REKONSTRUKCE VODNÍ NÁDRŽE					STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT							FORMÁT	4x A4
							MĚŘÍTKO	1:25
OBSAH	PŘÍČNÉ ŘEZY NÁDRŽE					PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.	
							D.1.2.2.	

VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ OHRÁZOVÁNÍ
M 1:50

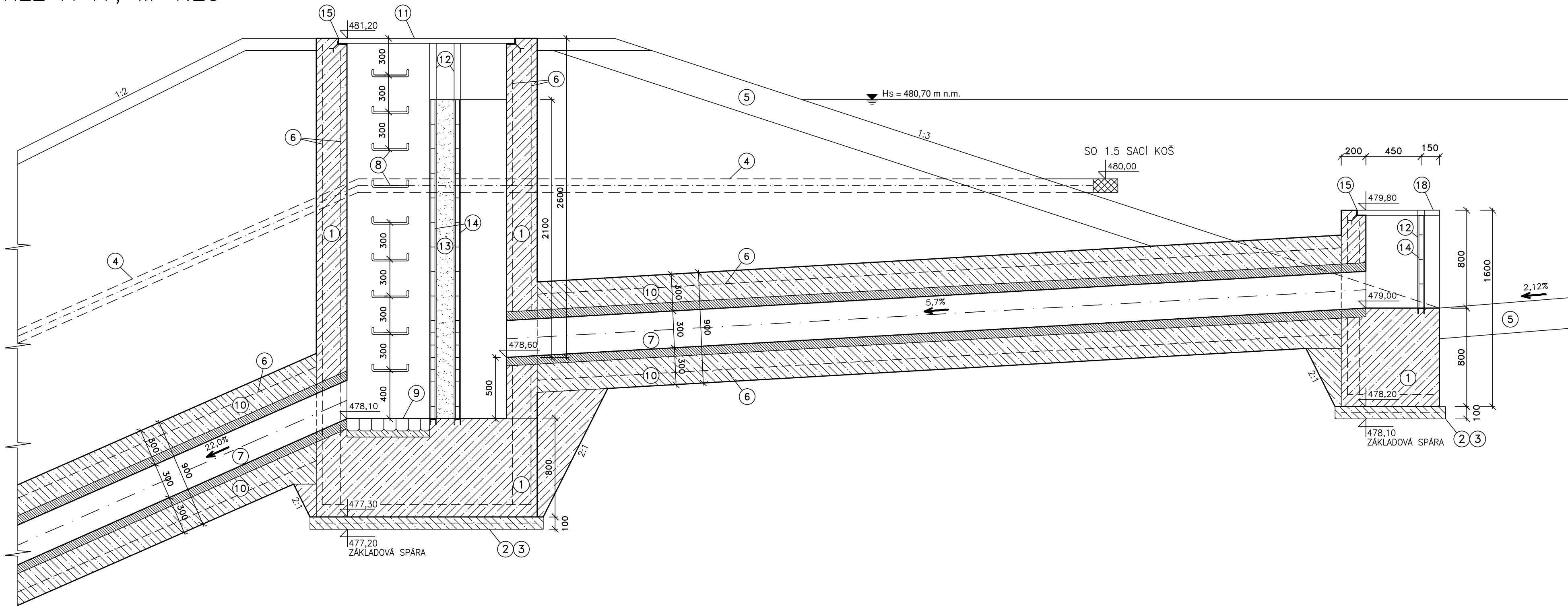


POD OHRÁZOVÁNÍM BUDOU ODSTRANĚNY VEŠKERÉ NÁLETOVÉ DŘEVINY
KOŘENY BUDOU ODSTRANĚNY VYTRŽENÍM
VZNIKLÉ OTVORY BUDOU DOSYPÁNY VHDNOU ZEMINOU (MG-GM...)
ZÁKLADOVÁ SPÁRA BUDE ZKONTROLOVÁNA A PŘEVZATA GEOLOGEM
PRO NÁSYP OHRÁZOVÁNÍ BUDE POUŽITA VHDNÁ ZEMINA DLE ČSN 752410
PRO NÁSYP HOMOGENNÍ HRÁZE (MG-GM...), VHDNOST ZEMINY PROVĚŘÍ GEOLOG

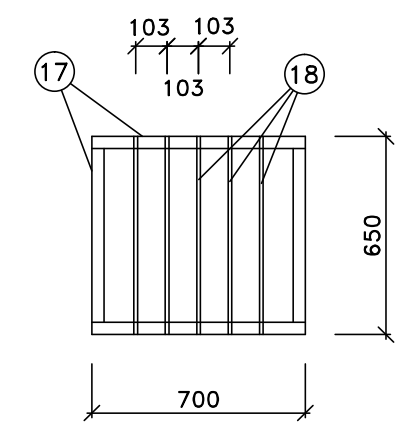
VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT			
							
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE		ARCH.ČÍSLO	03/21	
INVESTOR	SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN					DATUM	03/21
STAVBA AKCE	<p style="text-align: center; color: blue;">PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV</p> <p style="text-align: center; color: blue;">SO 1.2 REKONSTRUKCE NÁDRŽE</p>					STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT						FORMÁT	2xA4
						MĚŘITKO	1:50
OBSAH	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ OHRÁZOVÁNÍ					PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
						D.1.2.3.	

VÝKRES VÝPUSTNÉHO OBJEKTU

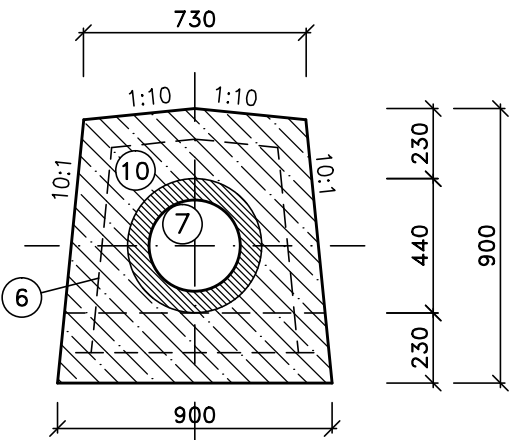
ŘEZ A-A', M 1:25



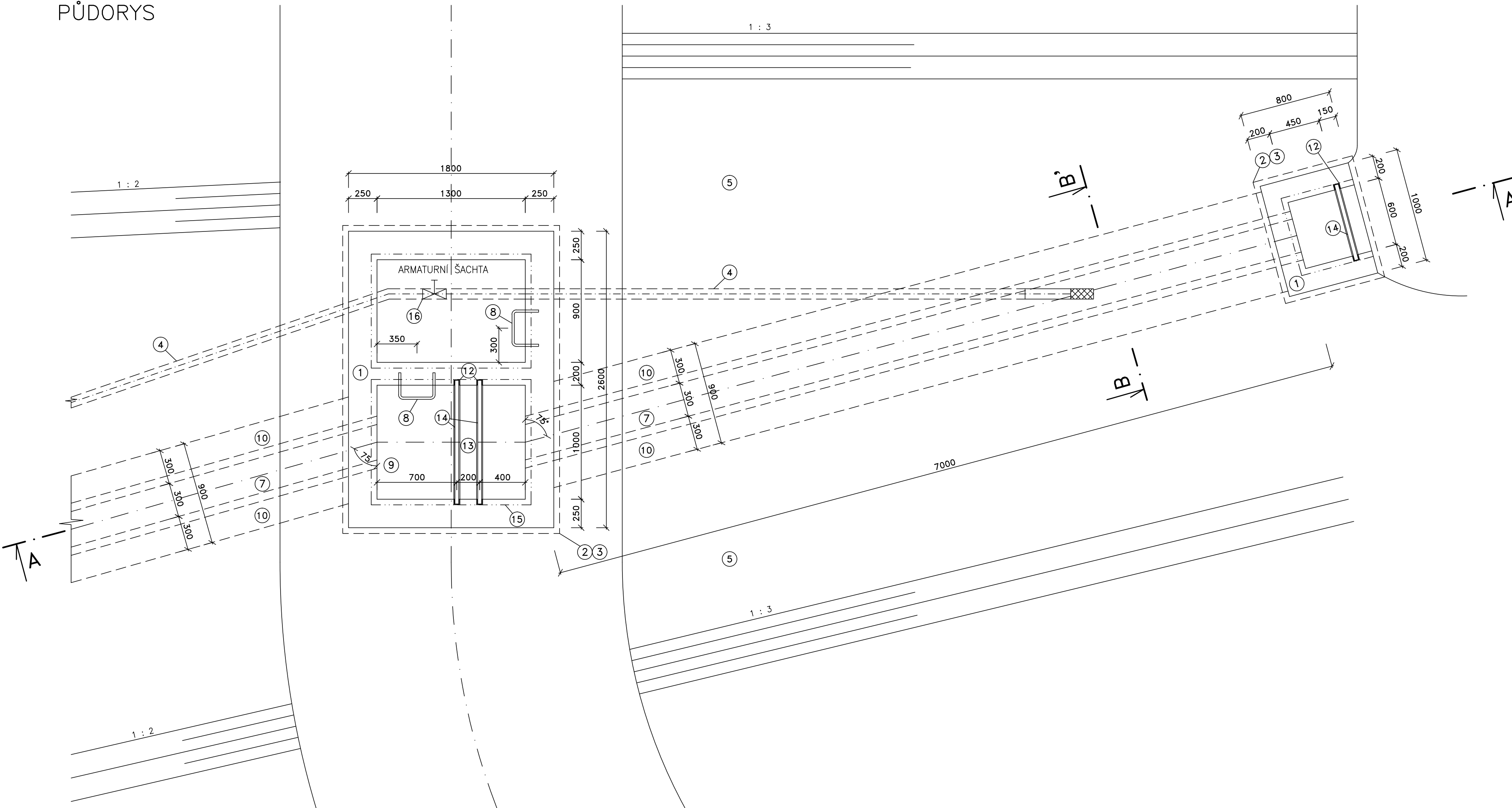
ČESLE, M 1:25



ŘEZ B-B', M 1:25



PŮDORYS



VÝPIS MATERIÁLU:

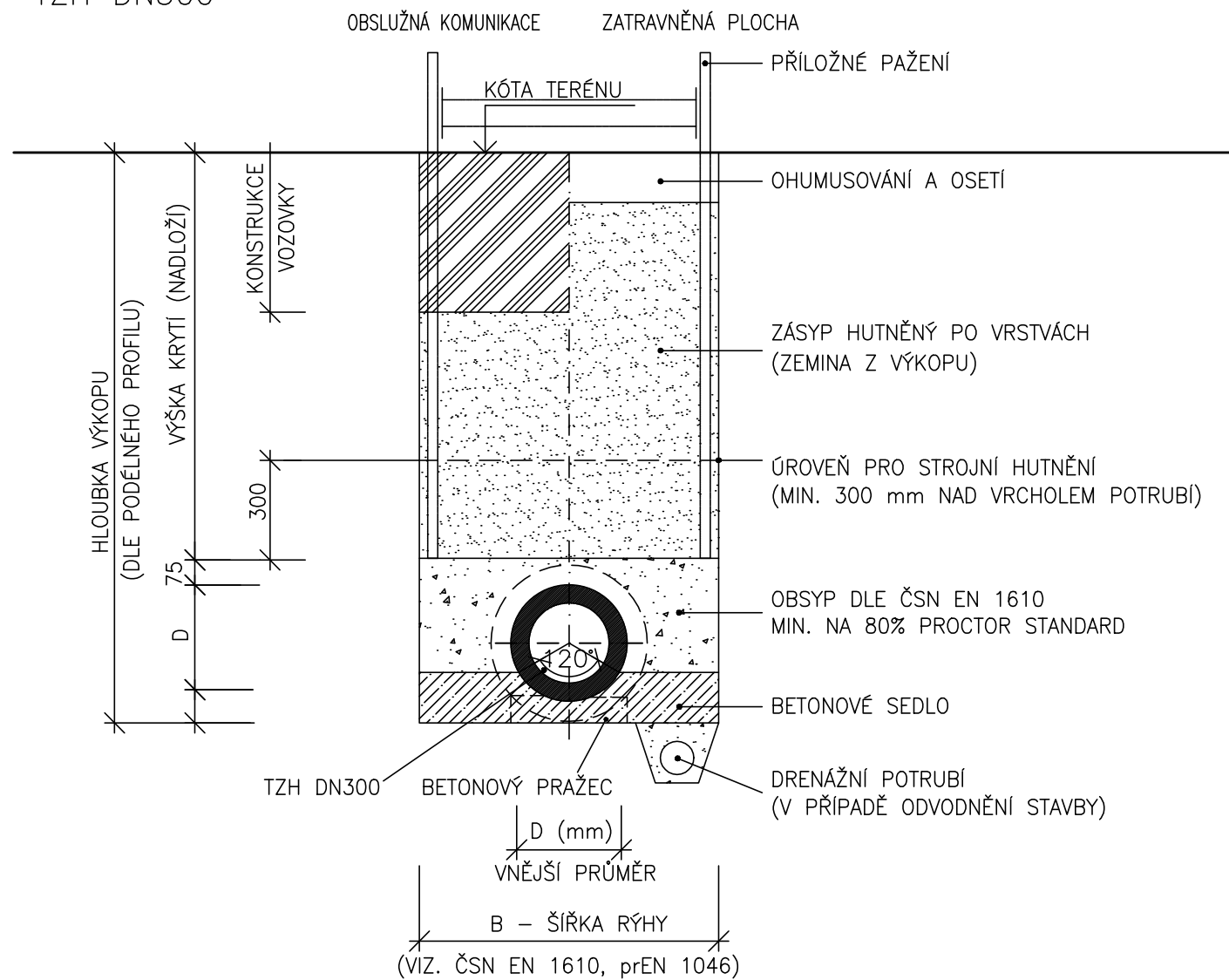
C.	P O P I S
1.	VODOSTAVEBNÍ BETON C30/37 XF4 XF3 XA1 – VYZTUŽENO
2.	PODKLADNÍ BETON C20/25
3.	SVAŘOVANÁ SÍŤ KARI 150/150/6
4.	POTRUBÍ PE110, SO–1.5
5.	ZÁHOZ Z NETŘIDĚNÉHO LOMOVÉHO KAMENE DO 80 kg
6.	SÍŤ KARI 150/150/8
7.	TZH DN300
8.	STUPADLO – OCEL S PE POVLAKEM
9.	DLAŽBA DO BETONU (KAMENNÉ KOSTKY) – VYSPÁROVÁNO CEM. MALTOU
10.	OBETONOVÁNÍ POTRUBÍ – VODOSTAVEBNÍ BETON C30/37 – VYZTUŽENO
11.	DŘEVĚNÉ FOŠNY TL. 40 mm
12.	U ž.60
13.	JÍLOVÉ TĚSNĚNÍ
14.	DŘEVĚNÉ DLUŽE
15.	L ž.60
16.	OCELOVÁ TRUBKA S KULOVÝM KOHOUTEM 2 1/2"
17.	L PROFIL 40x40x4mm
18.	TYČ OCELOVÁ Ø12mm

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růžnovice 54, 644 00 Brno			
KRAJ		ÚSTECKÝ		K.Ú.		RYTÍŘOV, VERNĚROVICE		ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR		SPŮ–KRAJSKÝ PŮ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN						DATUM	03/21
STAVBA AKCE		PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV SO–1.3 VÝPUSTNÝ OBJEKT						STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT								FORMÁT	8x44
OBSAH		VÝPUSTNÝ OBJEKT						MĚŘITKO	1:25
								PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
								D.1.3.	

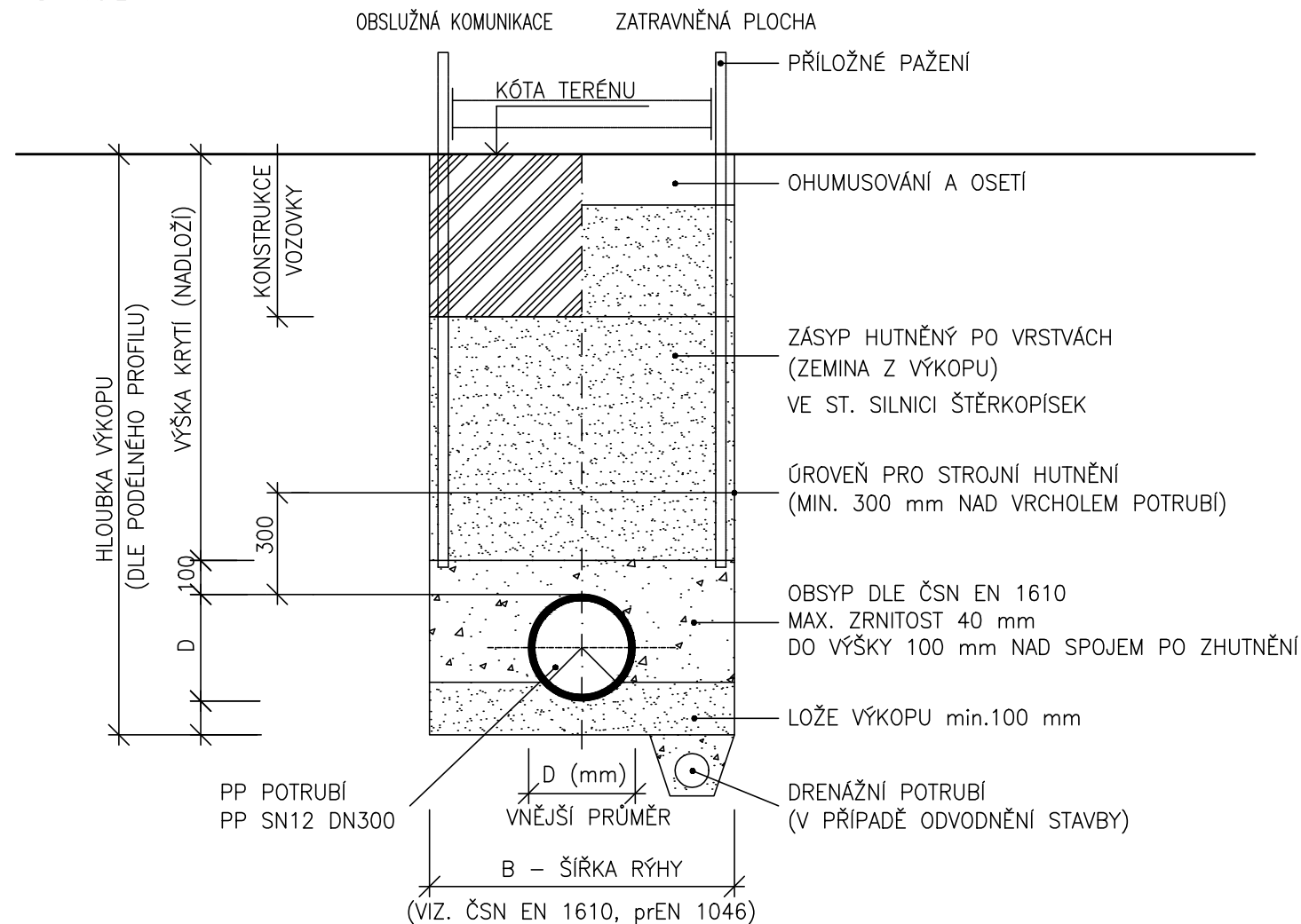
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ ULOŽENÍ POTRUBÍ

M 1:20

TZH DN300



POTRUBÍ PP



ZÁSADY ULOŽENÍ POTRUBÍ:

Nejmenší šířka rýhy v závislosti na hloubce rýhy dle ČSN EN 1610

Hloubka rýhy (m)	Nejmenší šířka rýhy (m)
< 1,00	nevyžaduje se
≥ 1,00 ≤ 1,75	0,80
> 1,75 ≤ 4,00	0,90

Nejmenší šířka rýhy v závislosti na jmenovité světlosti dle ČSN EN 1610

DN (mm)	zapažená rýha (m)	nezapažená rýha (m)
		β>60° β<60°
≤ 225	OD + 0,40	OD + 0,40 OD + 0,40
>255 až ≤350	OD + 0,50	OD + 0,50 OD + 0,40
>350 až ≤700	OD + 0,70	OD + 0,70 OD + 0,40

U údajů OD+x odpovídá x/2 minimálnímu pracovnímu prostoru mezi potrubím a stěnou rýhy resp. pažením, kde OD je vnější průměr v m.

β– úhel sklonu stěny nezapažené rýhy, měřené k vodorovné ose

ZÁSADY PRO ÚČINNOU VRSTVU (PODSYP, OBSYP):

Norma ČSN EN 1610 povoluje použití materiálů pro účinnou vrstvu :

- písek
- stejnozrnný štěrk
- zrnitý materiál s odstupňovanou zrnitostí


- netříděný zrnitý materiál
- drcené stavební materiály

Materiál musí být hutnitelný, neagresivní vůči materiálu trubky a bez ostrohranných částic.

Povolená zrnitost :

- pro trubky DN do 200 zrnitost 0–22 mm
- pro trubky DN od 250 do 400 zrnitost 0–40 mm
- pro trubky DN nad 600 zrnitost max. 63 mm

PŘI POKLÁDCE POTRUBÍ TZH JE NUTNÉ ŘDIT SE POKYNY VÝROBCE !!!

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT			
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE			ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR	SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN					DATUM	03/21
STAVBA AKCE	PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV SO–1.4 ODPADNÍ POTRUBÍ					STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT						FORMÁT	3xA4
						MĚŘÍTKO	1:20
OBSAH	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ ULOŽENÍ POTRUBÍ					PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
						D.1.4.1.	

TABULKA ŠACHET

Šachtové dílce

Prefa Brno a. s.

Poř.	Označení šachty	Kóta terénu	Umístění	Kóta poklopu	Kóta dna vývodu	Kóta dna	Výška šachty	Vyrovnávací prstenec pro poklop šachty		Šachtový kónus zákrytová deska		Šachtová skruž		Stupadla	Šachtové dno uložení dna	
		[m n.m.]		[m n.m.]	[m n.m.]	[m n.m.]	[m]		ks		ks		ks		elastomerové těsnění	ks
1	Š1	470.09	vozovka h = 0.0 m	470.08	468.80	468.80	1.28	TBW-Q.1 63/10	1	TZK-Q.1 100-63/17	1	TBS-Q.1 100/25	1	ocel. s PE	TBZ-Q.1 100/60 podkladový beton těsnění pro DN 1000	1 2
2	Š2	471.87	vozovka h = 0.0 m	471.87	470.35	470.35	1.52	TBW-Q.1 63/10 TBW-Q.1 63/8	1 1	TBR-Q.1 100-63/58	1			ocel. s PE	TBZ-Q.1 100/60 podkladový beton těsnění pro DN 1000	1 1
3	Š3	477.25	terén h > 0.5 m	477.44	475.65	475.65	1.79			TBR-Q.1 100-63/58	1	TBS-Q.1 100/25	1	ocel. s PE	TBZ-Q.1 100/80 podkladový beton těsnění pro DN 1000	1 2
	Celkem							TBW-Q.1 63/10 TBW-Q.1 63/8	2 1	TBR-Q.1 100-63/58 TZK-Q.1 100-63/17	2 1	TBS-Q.1 100/25	2		TBZ-Q.1 100/60 TBZ-Q.1 100/80 těsnění pro DN 1000	2 1 5



PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty

SWECO
Sustainable engineering and design
(C) 1996-2020

Název stavby-objektu

PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV

Projektant

Vodohospodářský atelier, s.r.o.

STRANA

1/4

TABULKA ŠACHTOVÝCH DEN


Prefa Brno a. s.

Poř.	Označení šachty	Schémat. značka	Označení dna	Vývod		Hlavní přívod		1.vedlejší přívod		2.vedlejší přívod		3.vedlejší přívod		4.vedlejší přívod	
1	Š1		TBZ-Q.1 100/60	DN (mm)	440/300	DN (mm)	343/300 SN 10	DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)	
			žlab: beton s nát.	Materiál	železobeton	Materiál	PP Pragma+ID	Materiál		Materiál		Materiál		Materiál	
			nástupnice: beton s nát.	dh[mm]	0	Úhel β	126	Úhel β		Úhel β		Úhel β		Úhel β	
			kyneta: 1/2 DN	sklon [‰]	0.0	dh[mm]	0	dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]	
			od vložky k vložce			sklon [‰]	0.0	sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]	
			stupadla: ocel. s PE												
2	Š2		TBZ-Q.1 100/60	DN (mm)	343/300 SN 10	DN (mm)	343/300 SN 10	DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)	
			žlab: beton s nát.	Materiál	PP Pragma+ID	Materiál	PP Pragma+ID	Materiál		Materiál		Materiál		Materiál	
			nástupnice: beton s nát.	dh[mm]	0	Úhel β	270	Úhel β		Úhel β		Úhel β		Úhel β	
			kyneta: 1/2 DN	sklon [‰]	0.0	dh[mm]	0	dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]	
			od vložky k vložce			sklon [‰]	0.0	sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]	
			stupadla: ocel. s PE												
3	Š3		TBZ-Q.1 100/80	DN (mm)	343/300 SN 10	DN (mm)	440/300	DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)		DN (mm)	
			žlab: beton s nát.	Materiál	PP Pragma+ID	Materiál	železobeton	Materiál		Materiál		Materiál		Materiál	
			nástupnice: beton s nát.	dh[mm]	0	Úhel β	180	Úhel β		Úhel β		Úhel β		Úhel β	
			kyneta: 1/2 DN	sklon [‰]	0.0	dh[mm]	250	dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]		dh[mm]	
			přepad B=150 mm			sklon [‰]	0.0	sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]		sklon [‰]	
			stupadla: ocel. s PE												



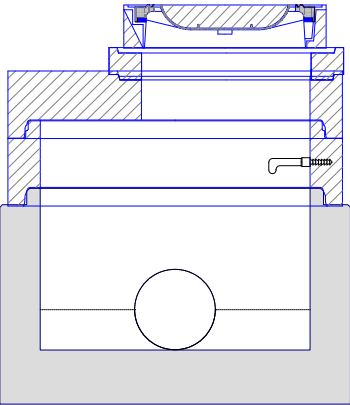
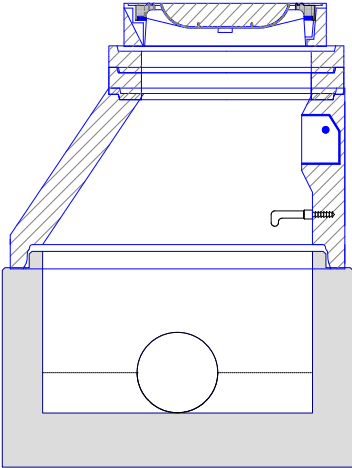
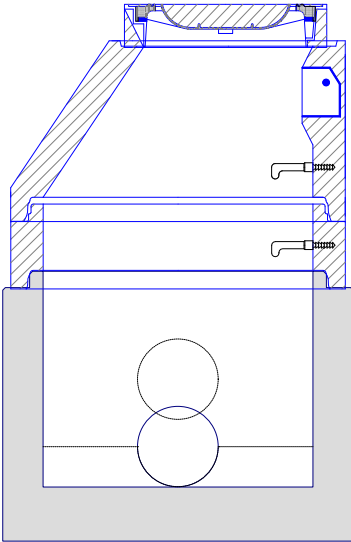
PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty  Sustainable engineering and design (C) 1996-2020	Název stavby-objektu PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV	STRANA 2/4
	Projektant Vodohospodářský atelier, s.r.o.	

TABULKA SESTAV ŠACHET

Prefa Brno a. s.

Šachta č.1 Š1			Šachta č.2 Š2			Šachta č.3 Š3		
	dno TBZ-Q.1 100/60	1		dno TBZ-Q.1 100/60	1		dno TBZ-Q.1 100/80	1
	skruž TBS-Q.1 100/25	1		kónus TBR-Q.1 100-63/58	1		skruž TBS-Q.1 100/25	1
	deska TZK-Q.1 100-63/17	1		vyr.prst. TBW-Q.1 63/10	1		kónus TBR-Q.1 100-63/58	1
	vyr.prst. TBW-Q.1 63/10	1		vyr.prst. TBW-Q.1 63/8	1		poklop D 400 GU-B-K D400	1
	poklop D 400 GU-B-K D400	1		poklop D 400 GU-B-K D400	1		těsnění pro DN 1000	2
	těsnění pro DN 1000	2		těsnění pro DN 1000	1		kóta dna	475.65 m
	kóta dna	468.80 m		kóta dna	470.35 m		kóta terénu	477.25 m
	kóta terénu	470.09 m		kóta terénu	471.87 m		rozdíl kót	1.60 m
	rozdíl kót	1.29 m		rozdíl kót	1.52 m		převýšení nad terénem	0.50 m
	převýšení nad terénem	0.00 m		převýšení nad terénem	0.00 m		výška šachty	1.79 m
	výška šachty	1.28 m		výška šachty	1.52 m		stavební výška	1.99 m
	stavební výška	1.48 m		stavební výška	1.72 m			



PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty

SWECO
Sustainable engineering and design
(C) 1996-2020

Název stavby-objektu

PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV

Projektant

Vodohospodářský atelier, s.r.o.

STRANA

3/4

TABULKA ŠACHTOVÝCH POKLOPŮ

Prefa Brno a. s.

Poř.	Označení šachty	Třída zatížení	Označení poklopu	Popis poklopu	Úprava kolem poklopu	Výška poklopu [mm]	Počet
1	Š1	D	D 400 GU-B-K D400	bez odvětrání, rám BEGU-R-1, poklop GU-B-K D400	skladba komunikace	160	1
2	Š2	D	D 400 GU-B-K D400	bez odvětrání, rám BEGU-R-1, poklop GU-B-K D400	skladba komunikace	160	1
3	Š3	D	D 400 GU-B-K D400	bez odvětrání, rám BEGU-R-1, poklop GU-B-K D400	skladba komunikace	160	1
	Celkem	D	D 400 GU-B-K D400	bez odvětrání, rám BEGU-R-1, poklop GU-B-K D400		160	3



PREFA BRNO

...jsme tam, kde vy stavíte

Pref. kanalizační šachty



Název stavby-objektu

PCE, VHO A PEO V KÚ RYTÍŘOV

Projektant

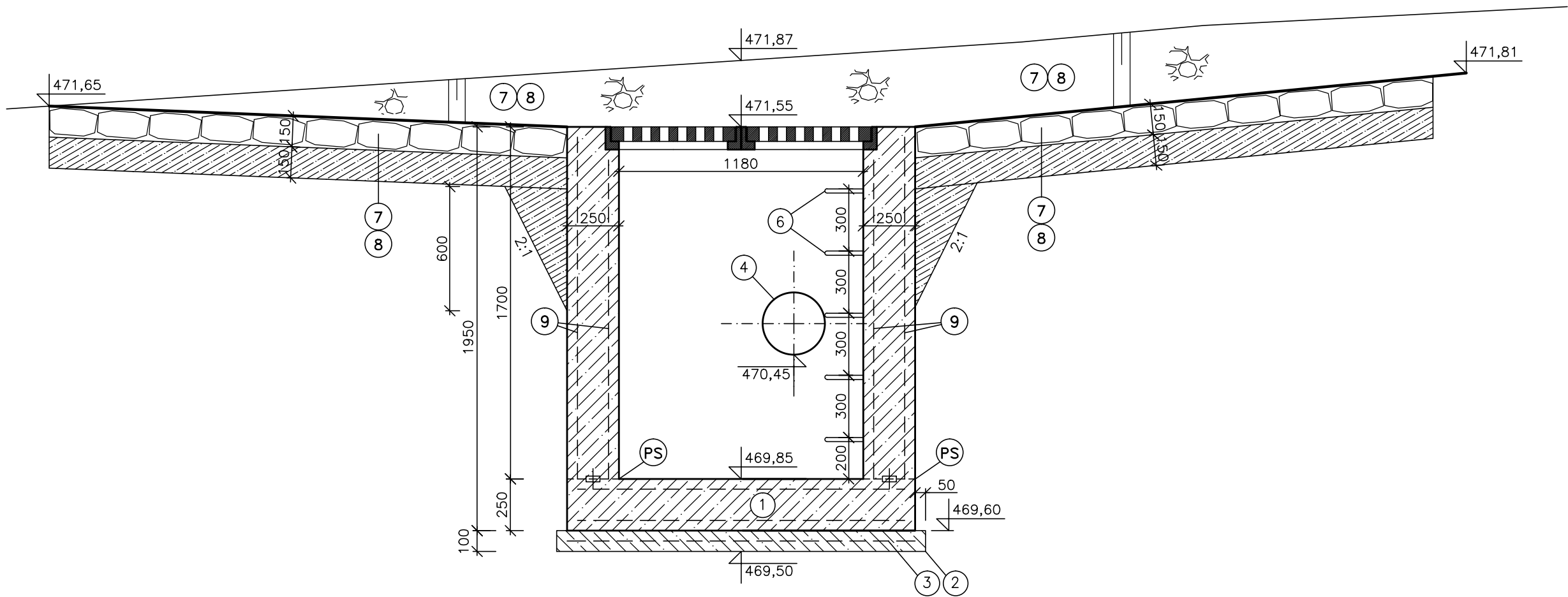
Vodohospodářský atelier, s.r.o.

STRANA

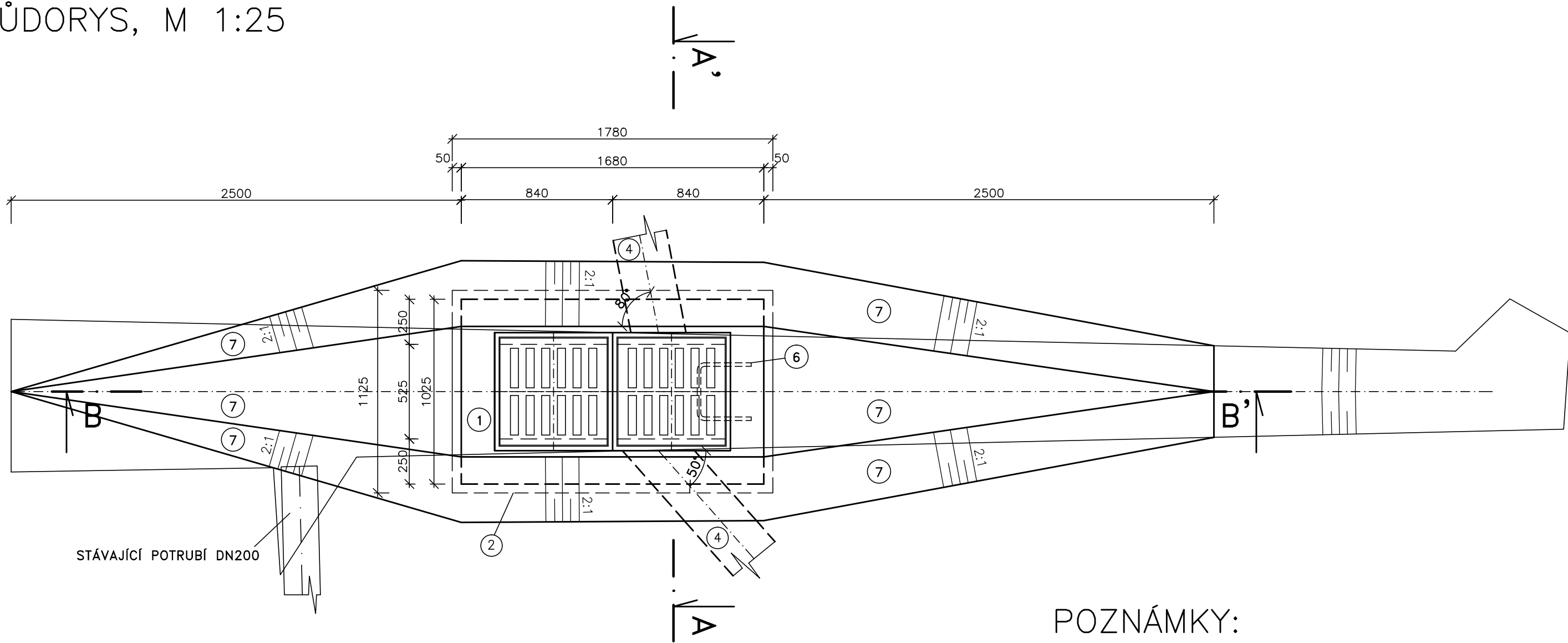
4/4

HORSKÁ VPUST

ŘEZ B–B’, M 1:25



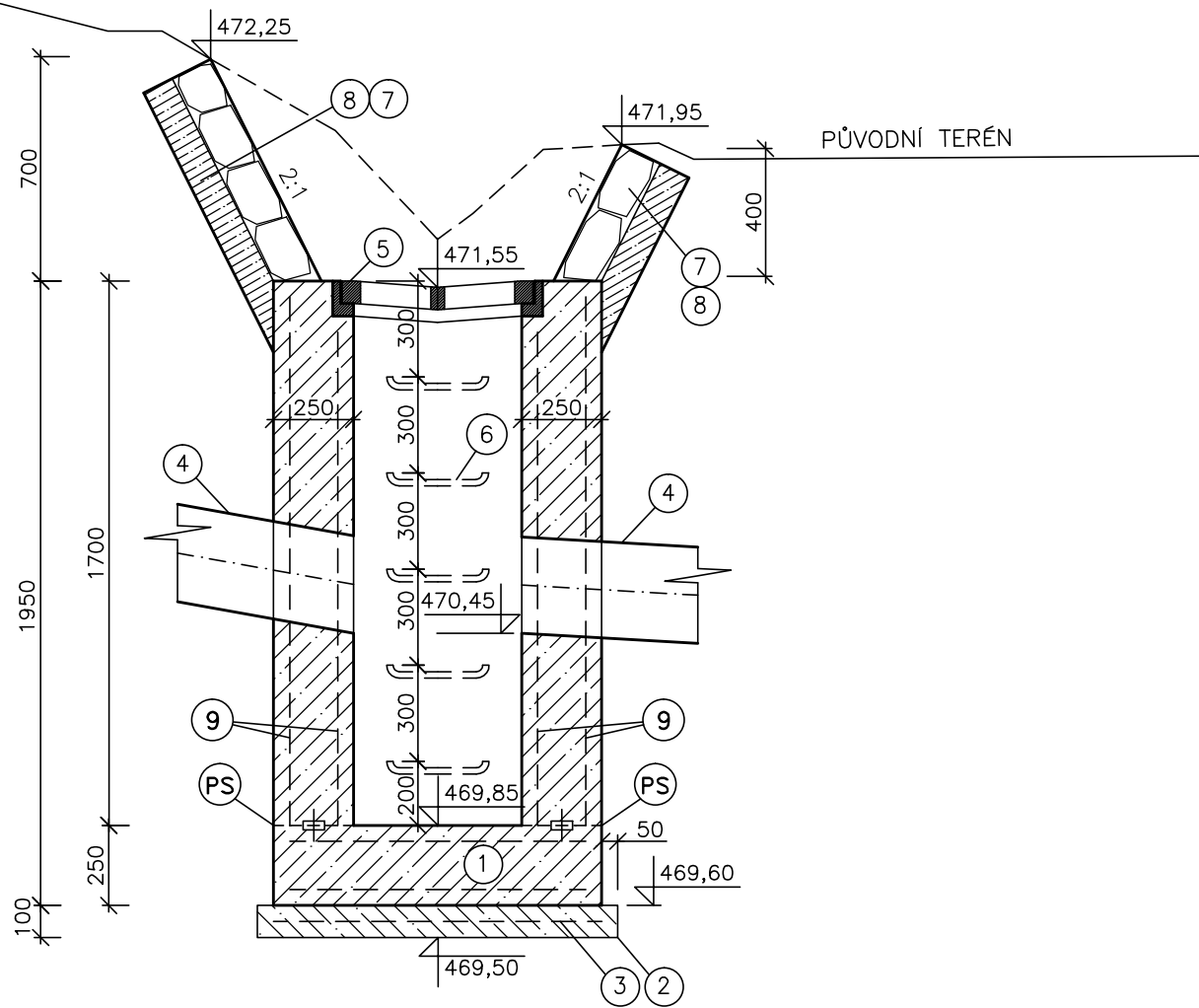
PŮDORYS, M 1:25



POZNÁMKY:



KRYTÍ VÝZTUŽE 50 mm
MIN. PŘESAHA KARI SÍŤI 0,4 m (MAX. 3 SÍŤE NA SOBĚ)
PS PRACOVNÍ SPÁRA – TĚSNĚNO ROZPÍNÁVÝM TĚSNÍCÍM PÁSEM

ŘEZ A–A’, M 1:25



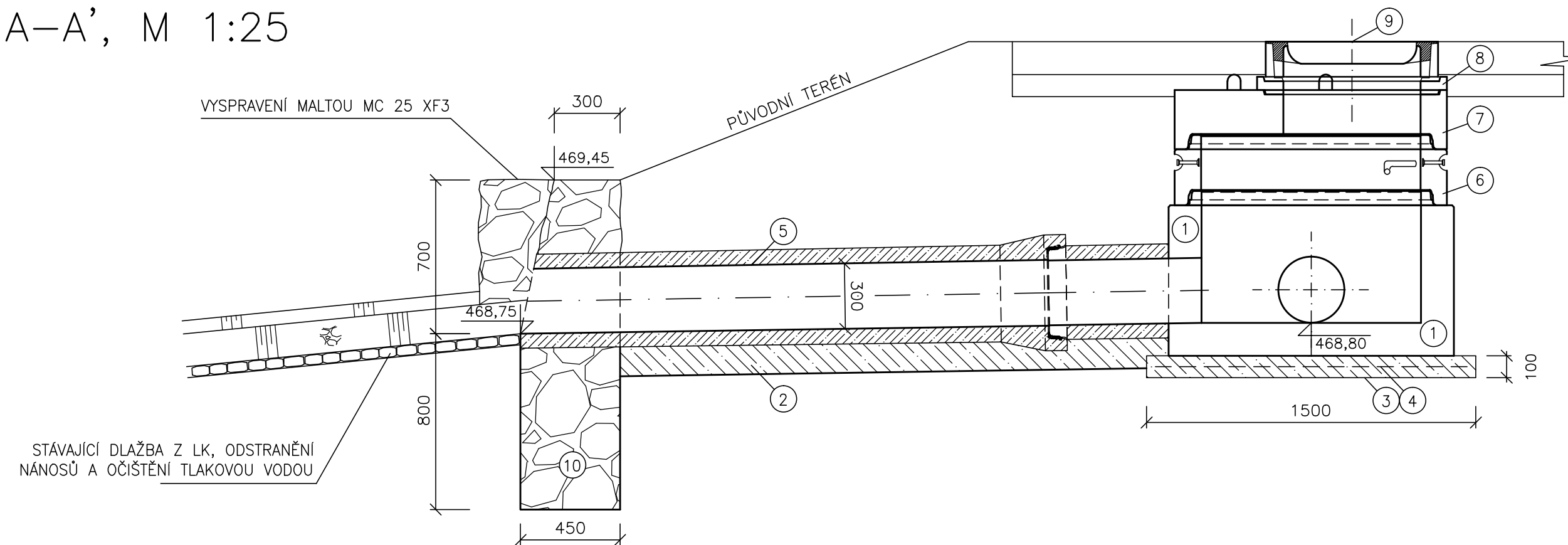
VÝPIS MATERIÁLU:

C. P O P I S	
1.	VODOSTAVEBNÍ BETON C30/37 XF4 XF3 XA1– VYZTUŽENO
2.	PODKLADNÍ BETON C16/20 TL. 100 mm
3.	SVAROVANÁ SÍŤ KARI 150x150x6
4.	POTRUBÍ PP DN 300
5.	MŘÍŽ 600x600 mm (ROZMĚR S RÁMEM 655x655 mm)
6.	OCELOVÁ STUPADLA S PE POVLAKEM
7.	KAMENNÁ DLAŽBA, TL. 150 mm
8.	PODKLADNÍ BETON C25/30 XC4 XF3 XA1 TL. 150 mm POD DLAŽBU
9.	SVAROVANÁ SÍŤ KARI 150x150x8

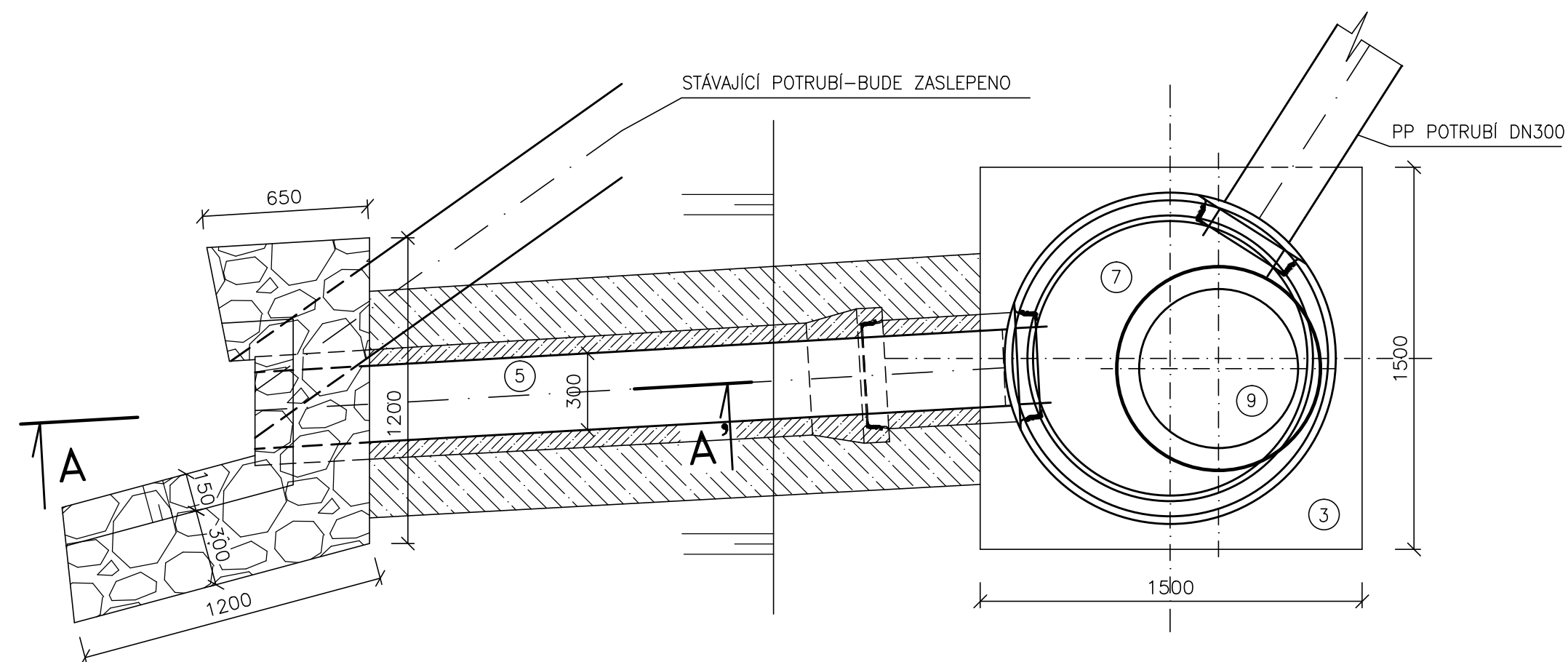
VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růženeč 54, 644 00 Brno	
							
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE			ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR	SPŮ–KRAJSKÝ PŮ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN					DATUM	03/21
STAVBA AKCE	PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV					STUPEŇ	DSP, DPS
						FORMÁT	6x A4
OBJEKT	SO–1.4 ODPADNÍ POTRUBÍ					MĚŘÍTKO	1:25
OBSAH						HORSKÁ VPUST	

VÝKRES OPRAVY VÝUSTI

ŘEZ A-A', M 1:25




PŪDORYS, M 1:25



VÝPIS MATERIÁLU:

C.	P O P I S
1.	ŠACHTOVÉ DNO – BEZ VYTVAROVÁNÍ
2.	PODKLADNÍ BETON C16/20 TL. 130 mm
3.	PODKLADNÍ BETON C16/20 TL. 100 mm
4.	SVAŘOVANÁ KARI SÍŤ 150x150x6 mm
5.	TZH DN300
6.	SKRUŽ 100/25
7.	DESKA 100 – 63/17
8.	VYROVNÁVACÍ PRSTENEC 63/10
9.	ŠACHTOVÝ POKLOP S RÁMEM D400
10.	ZAJIŠŤOVACÍ PRÁH Z LOMOVÉHO KAMENE

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růženec 54, 644 00 Brno	
KRAJ	ÚSTECKÝ		K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE		ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR		SPÚ-KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK-POBOČKA DĚČÍN				DATUM	03/21
STAVBA AKCE		PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV SO-1.4 ODPADNÍ POTRUBÍ				STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT						FORMÁT	4x A4
OBSAH		VÝKRES OPRAVY VÝUSTI				MĚŘITKO	1:25
						PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
						D.1.4.4.	

Výkres vytvořil program pp_vod
KATASTRY
PARCELNÍ ČÍSLA
DRUH POVRCHU
VZDÁL. SMĚROVÝCH LOMŮ
OZNAČENÍ VRCHOLOVÝCH BODŮ

MĚŘITKA 1:200/100

HLOUBKA VÝKOPU

KÓTA VÝKOPU

HLOUBKA DNA POTRUBÍ

KÓTA DNA POTRUBÍ

KÓTA PŮVODNÍHO TERÉNU

SROVNÁVACÍ ROVINA

STANIČENÍ [km/m]

DN[mm]–MATERIÁL–DÉLKA[m]

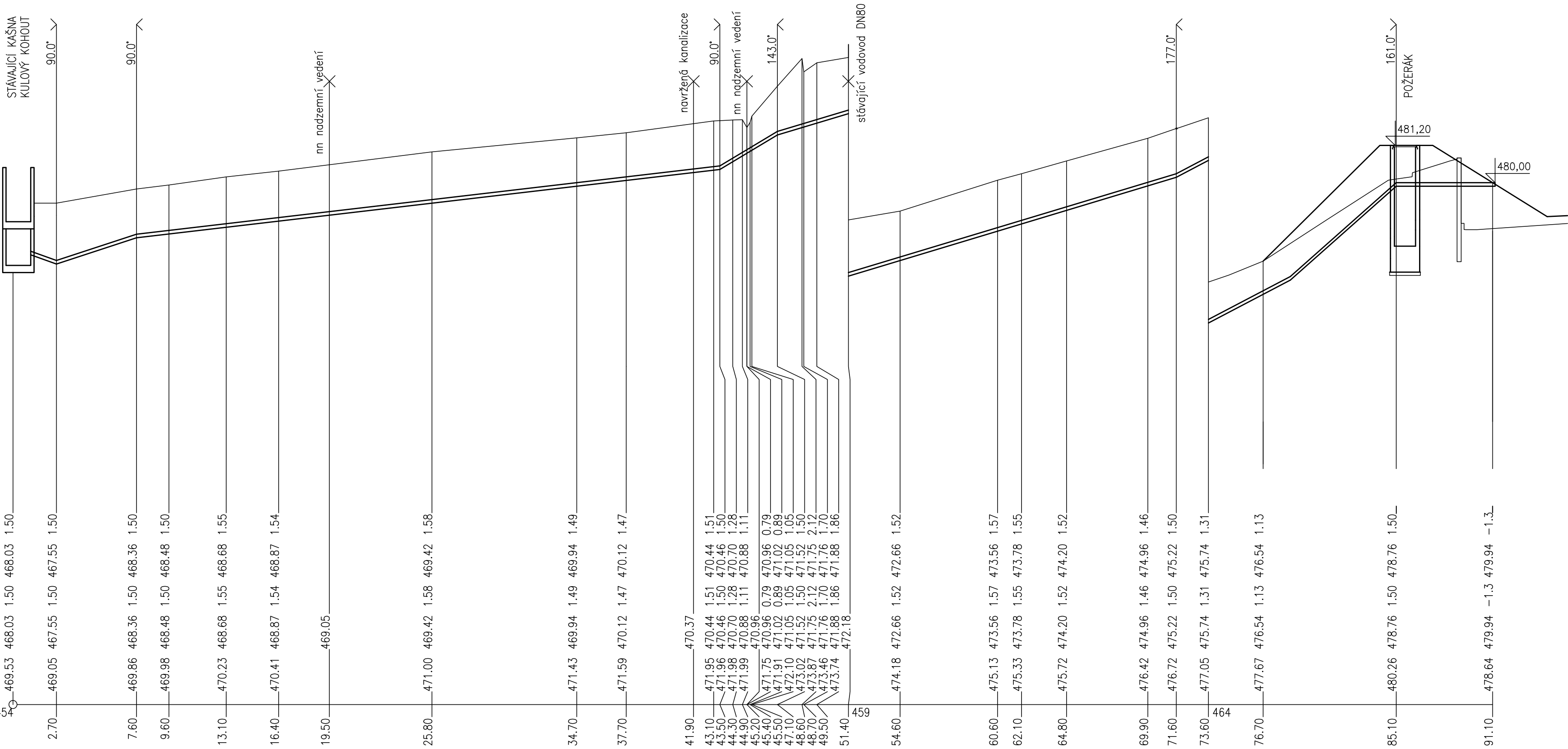
SKLON[–]–DÉLKA[m]

ULOŽENÍ

(c)AutoPEN Liberec, tel:481120160, autopen@volny.cz


RYTÍŘOV					
635			565		
NEZPEVNĚNO			NEZPEVNĚNO		
2.67	4.93	35.90	3.55	24.55	13.53

ZÚ V1 V2 V3 V4 V5 V6



0.0

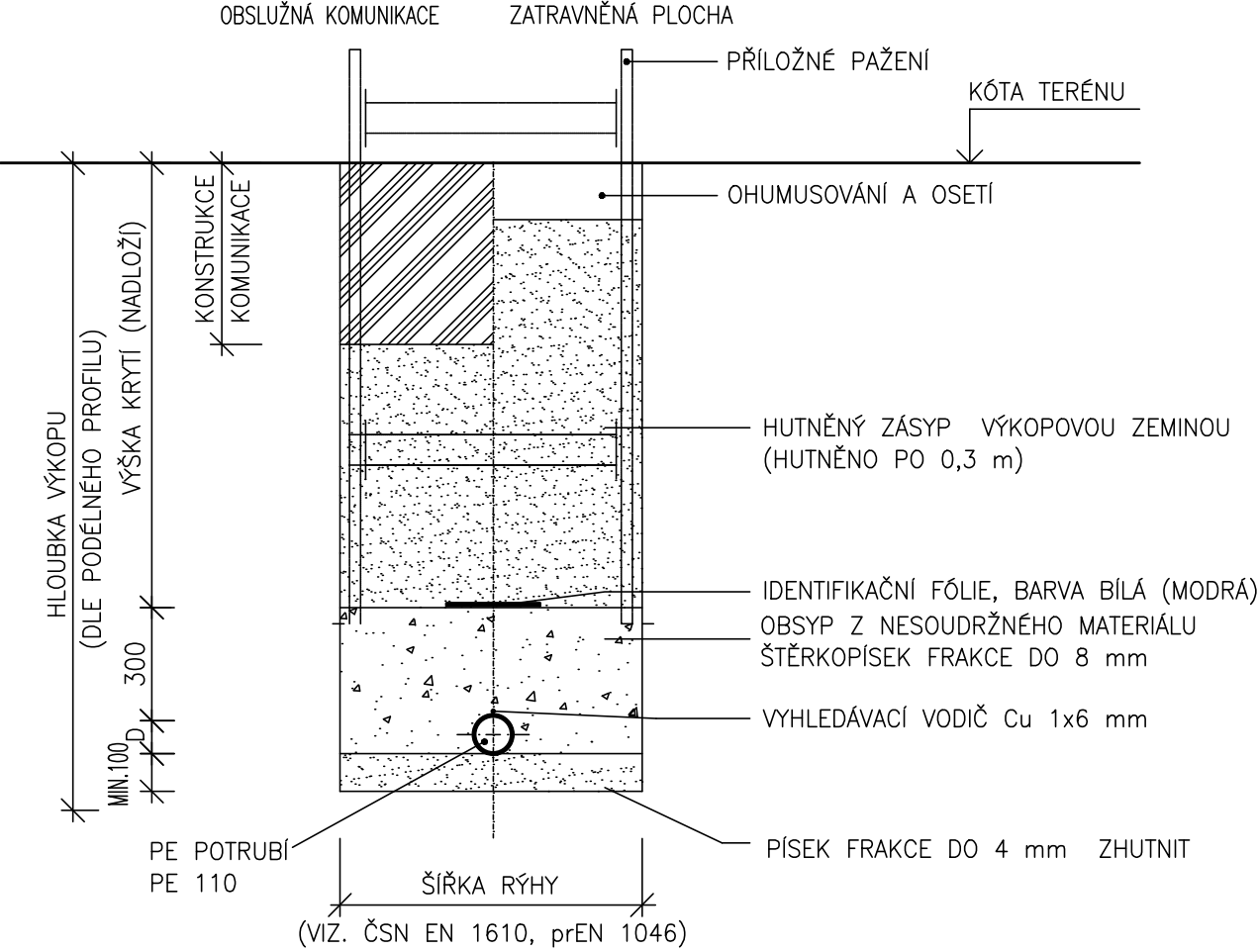
DN110–PE–91.10					
-179.8-2.67	164.3-4.93	58.5-35.90	298.6-3.55	150.7-24.55	261.6-13.53
ŠTĚRKOPÍSEK			0-6.00		

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT			
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE	ARCH.ČÍSLO	03/21		
INVESTOR	SPŮ—KRAJSKÝ PŮ PRO ÚK—POBOČKA DĚČÍN			DATUM	03/21		
STAVBA AKCE	<p>PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV</p> <p>SO—1.5 ZÁSOBOVÁNÍ KAŠNY VODOU</p>			STUPEŇ	DSP, DPS		
				FORMÁT	4x4		
OBJEKT				MĚŘITKO	1:200/100		
OBSAH	PODÉLNÝ PROFIL			PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.	D.1.5.1.	

VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ ULOŽENÍ POTRUBÍ

M 1:20

POTRUBÍ PE



ZÁSADY PRO ÚČINNOU VRSTVU (PODSYP, OBSYP):

Norma ČSN EN 1610 povoluje použití materiálů pro účinnou vrstvu :

- písek
- stejnozrný štěrk
- zrnitý materiál s odstupňovanou zrnitostí

- netříděný zrnitý materiál
- drcené stavební materiály

Materiál musí být hutnitelný, neagresivní vůči materiálu trubky a bez ostrohranných částic.

Povolená zrnitost :

- pro trubky DN do 200 zrnitost 0–22 mm
- pro trubky DN od 250 do 400 zrnitost 0–40 mm
- pro trubky DN nad 600 zrnitost max. 63 mm

PŘI MANIPULACI A ULOŽENÍ POTRUBÍ JE NUTNO ŘDIT SE POKYNY VÝROBCE !!

ZÁSADY ULOŽENÍ POTRUBÍ:

Nejmenší šířka rýhy v závislosti na hloubce rýhy dle ČSN EN 1610

Hloubka rýhy (m)	Nejmenší šířka rýhy (m)
< 1,00	nevyžaduje se
≥ 1,00 ≤ 1,75	0,80
> 1,75 ≤ 4,00	0,90

Nejmenší šířka rýhy v závislosti na jmenovité světlosti dle ČSN EN 1610

DN (mm)	zapažená rýha (m)	nezapažená rýha (m)
		$\beta > 60^\circ$ $\beta < 60^\circ$
≤ 225	OD + 0,40	OD + 0,40
>255 až ≤350	OD + 0,50	OD + 0,50
>350 až ≤700	OD + 0,70	OD + 0,40

U údajů OD+x odpovídá x/2 minimálnímu pracovnímu prostoru mezi potrubím a stěnou rýhy resp. pažením, kde OD je vnější průměr v m.

β – úhel sklonu stěny nezapažené rýhy, měřené k vodorovné ose

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růženeč 54, 644 00 Brno	
							
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE			ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR	SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN					DATUM	03/21
STAVBA AKCE	PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV					STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT						FORMÁT	2xA4
OBSAH	S0–1.5 ZÁSOBOVÁNÍ KAŠNY VODOU					MĚŘÍTKO	1:20
						PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
						D.1.5.2.	

PODÉLNÝ PROFIL
M 1:200 / 1:100

PODÉLNÝ PROFIL

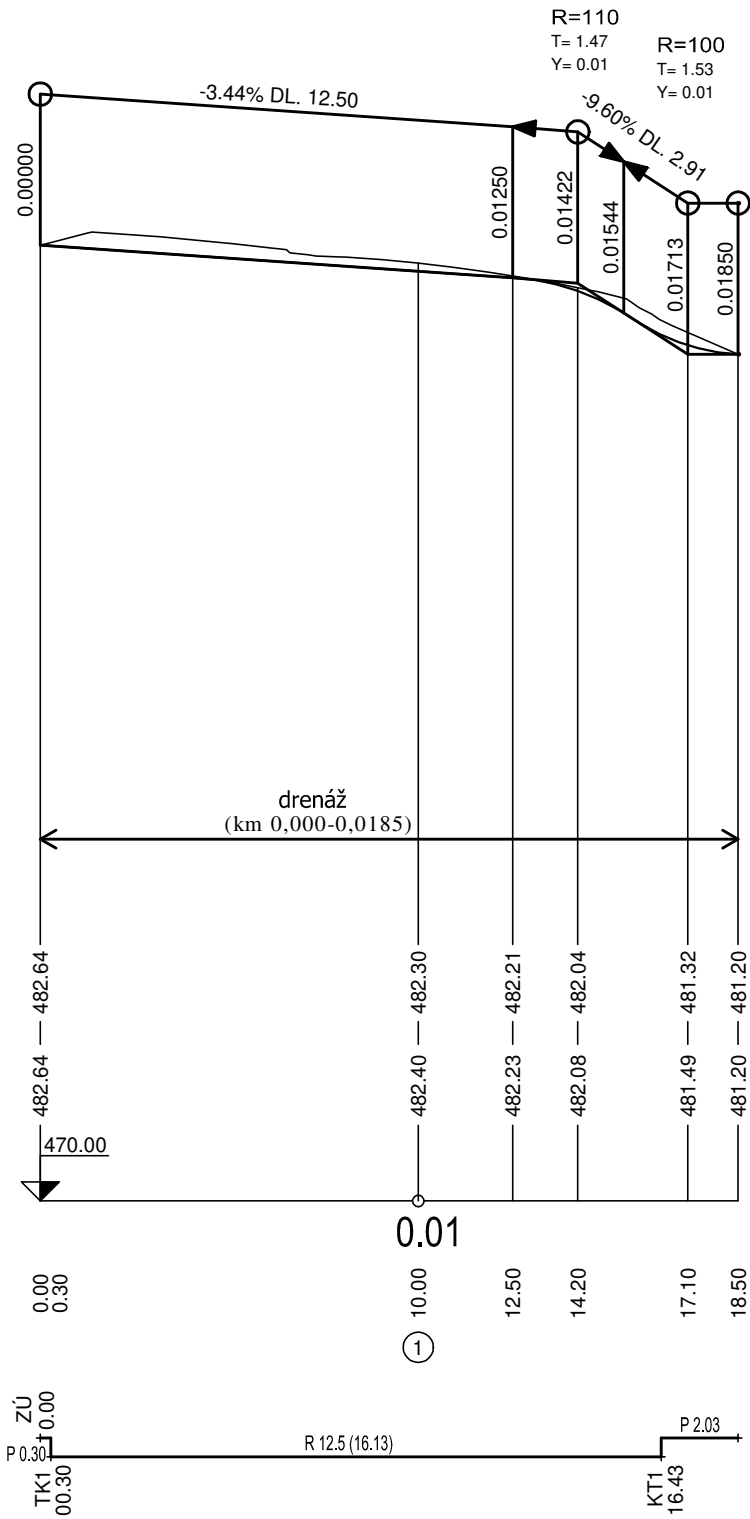
KÓTY NIVELETY

KÓTY TERÉNU

SROVNÁVACÍ ROVINA
STANIČENÍ V KM

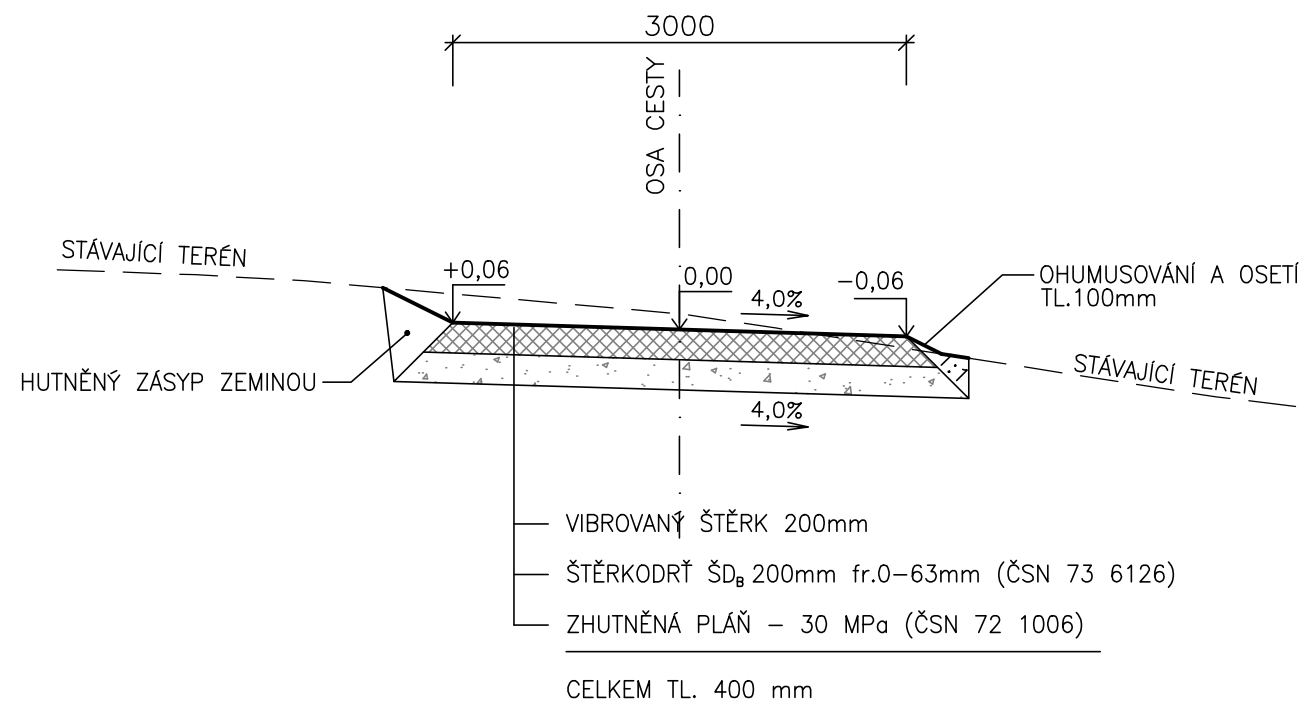
STANIČENÍ V M
ČÍSLA PŘÍČNÝCH ŘEZŮ



SMĚROVÉ POMĚRY



VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růžanec 54, 644 00 Brno	
KRAJ	ÚSTECKÝ	K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE	ARCH.ČÍSLO	03/21		
INVESTOR	SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN			DATUM	03/21		
STAVBA AKCE	PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV			STUPEŇ	DSP, DPS		
				FORMÁT	2xA4		
				MĚŘÍTKO	1:200/100		
OBJEKT	SO–1.6 DOPROVODNÁ VÝSADBA, TERÉNNÍ ÚPRAVY			PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.		
OBSAH	PODÉLNÝ PROFIL PŘÍSTUPOVÉ CESTY			D.1.6.1.			

VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ PŘÍJEZDOVÉ CESTY



VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růženec 54, 644 00 Brno	
							
KRAJ	ÚSTECKÝ		K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE		ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR		SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN				DATUM	03/21
STAVBA AKCE		PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV				STUPEŇ	DSP, DPS
						FORMÁT	2x A4
						MĚŘÍTKO	1:50
OBJEKT		SO–1.6 DOPROVODNÁ VÝSADBA, TERÉNNÍ ÚPRAVY				PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
OBSAH		VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ PŘÍJEZDOVÉ CESTY				D.1.6.3.	

D.1.6.2. PŘÍČNÝ ŘEZ PF1 km 0,0100

PF 1 KM 0.0100

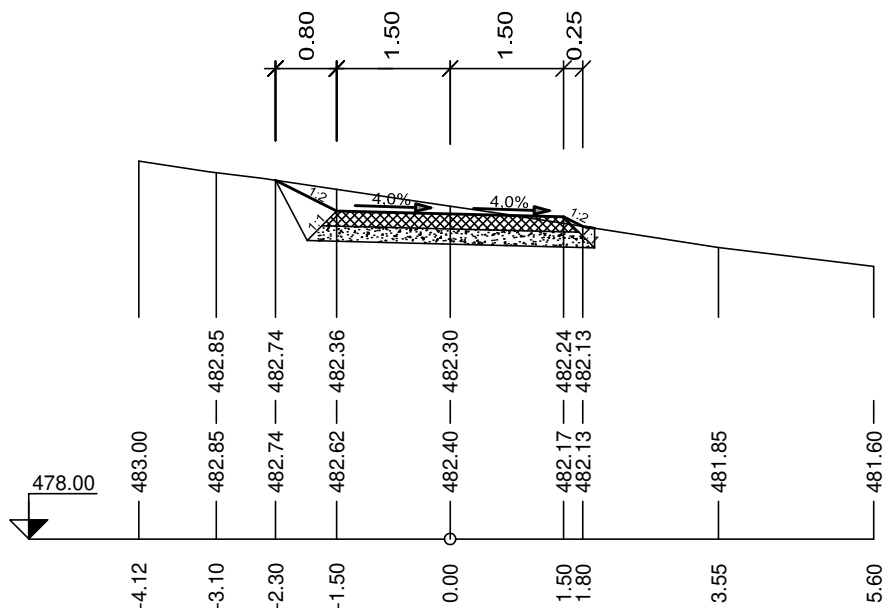
UPRAVENÝ TERÉN



PŮVODNÍ TERÉN

SROVNÁVACÍ ROVINA

STAN. V KM

STAN. V M



VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		VED. PROJEKTANT		 vodohospodářský atelier s.r.o., Růženec 54, 644 00 Brno	
							
KRAJ	ÚSTECKÝ		K.Ú.	RYTÍŘOV, VERNEŘOVICE		ARCH.ČÍSLO	03/21
INVESTOR		SPÚ–KRAJSKÝ PÚ PRO ÚK–POBOČKA DĚČÍN				DATUM	03/21
STAVBA AKCE		PCE, VHO A PEO V K.Ú. RYTÍŘOV				STUPEŇ	DSP, DPS
OBJEKT						FORMÁT	1xA4
						MĚŘÍTKO	1:100/100
OBSAH		SO–1.6 DOPROVODNÁ VÝSADBA. TERÉNNÍ ÚPRAVY				PŘÍLOHA Č.	PARÉ Č.
		PŘÍČNÝ ŘEZ PF1				D.1.6.2.	