





## Rybník R2

Na Bystrém potoce v jižní části řešeného území je navržen rybník R2. Nachází se v místě původního historického rybníka v lokalitě jižně od silnice III/28448.

Po několika jednáních se zástupci MěÚ Dvůr Králové nad Labem (odbor životního prostředí), Povodí Labe, s.p. (správce Bystrého potoka), zástupci obce Třebihošť (budoucí vlastník pozemků) a sborem zástupců byla navržena varianta obtokové malé vodní nádrže s přeložkou Bystrého potoka.

Hráz je navržena jako pojezdová, po hrázi je navržena cesta C27.

Vodní plocha nádrže, jež vznikne, je dána výstavbou hráze a výkopem v zátopě nádrže.

Technická zpráva, hydrotechnické výpočty, situace, vodorovné řezy, podélné a příčné řezy jsou obsahem DTR.

### Hráz:

- homogenní zemní hráz
- délka hráze čelní (hlavní): 136 m,
- délka hrázky boční: 113 m
- výška nad stávajícím terénem max.: 2,0 m
- šířka koruny hráze: 4,5 m
- sklon vzdušného líce: 1 : 2,2
- sklon návodního líce: 1 : 3,5
- kóta koruny hráze: 409,00 m n.m.
- objem tělesa čelní hráze nad stávajícím terénem: 6 400 m<sup>3</sup>
- objem tělesa boční hrázky nad stávajícím terénem: 1 140 m<sup>3</sup>

### Zátopa:

- objem stálého nadržení (ovladatelný) kóta hladiny 408,30 m n.m.:  
35 200 m<sup>3</sup>
- retenční objem (408,25 až po korunu hráze 409,00 m n.m.): 16  
037 m<sup>3</sup>
- celkový objem rybníka (ode dna na kótu 409,00 m n.m.): 51  
237 m<sup>3</sup>
- plocha při kótě 486,25 (předpokládaná hladina stálého nadržení): 21  
383 m<sup>2</sup>
- plocha při dosažení úrovně koruny hráze na kótě: 409,00 m n.m.: 22  
958 m<sup>2</sup>

### Spodní výpust:

- požerák otevřený situovaný ve středu návodního svahu, h = 3,2 m + hloubka základu
- potrubí spodní výpusti DN 600
- výtokové čelo kamenné

Odpad od spodní výpusti:

- pročištění stávajícího otevřeného lichoběžníkového koryta

Přeložka potoka Bystrý:

- Délka přeložky je 420 m. Předpokládá se otevřené koryto s lichoběžníkovým průtočným profilem s šířkou ve dně 1,5 m, se sklonem svahů 1 : 1,5 a vegetačním opevněním. Průtočná kapacita přeložky bude větší jak  $Q_{50}$ .

<b>Název:</b> LBK 3-4	<b>Biogeografický význam:</b> lokální biokoridor
<b>Funkční typ:</b> funkční	<b>Mapový list:</b> 03-44-16
<b>Geobiocenologická typizace:</b> 3B3	
<b>Délka v obvodu KoPÚ:</b> 1000 m	<b>Šířka:</b> min. 15 m
<b>Minimální výměra:</b> 5,8 ha	<b>Výměra v obvodu KPÚ:</b> 4,9 ha
<b>Charakteristika ekotopu a bioty:</b> Údolí Bystrého potoka s pobřežními porosty, travnaté svahy na levém břehu potoka, trvalé travní porosty v údolní nivě. Stromy: olše, jasan, vrba jíva, bříza. Keře: bez černý, bez hroznatý, vrba popelavá Vysokobylinná vlhkomilná společenstva při dně údolí.	
<b>Návrh opatření:</b> Doplnění listnatých dřevin podél vodního toku. Výsadba pásu dřevin ve skladbě odpovídající stanovišti. Obnova rybníka (R2) v údolní nivě.	

## C) Rybník R2

### C1 Popis území

Návrh umístění rybníka R2 je jednoznačně dán lokalitou, která umožňuje přírodními podmínkami vybudování MVN s požadovanou funkcí. Stavba se nachází v mělké údolnici potoka Bystrý, jižně od Třebihoště. Tato lokalita byla v minulosti zřejmě již využita jako mělká rybníční plocha – o čemž svědčí sedimentace splavenin v místě zátopy. Pozemkově nebyl historicky zájmový prostor prověřován. Stavba se rozprostírá v samotném údolí na pozemcích obhospodařovaných jako TTP v nadmořské výšce od 405,5 do 410,00 m n.m.. Pozemky ve východní části zájm. území jsou meliorovány. Zpřístupnění je zajištěno sjezdem ze silnice III/28448 stávající cestou s trasou napříč údolím po staré hrázi mělkého rybníčka.

Pozemky pod stavbou budou vyčleněny v rámci KoPÚ a převedeny do vlastnictví obce.

### C2 Architektonické začlenění navržené stavby

Stavba je navržena tak aby nedošlo k narušení stávajícího stavu prostředí mimo parcely přímo dotčené pracemi. Situování rybníku vychází ze závarů jednání sboru zástupců a zástupců obce a z Projektového úkolu v rámci akce „Z“ z roku 1989. Výška hráze rybníku je navrhována tak aby vzduť hladina nezaplavovala žádné rozhodující objekty.

Zdroje ohrožení zdraví a bezpečnosti pracovníků budou identické jako při provozech jiných nádrží. Omezení těchto vlivů bude zajištěno odpovídajícími a řádně proškolenými pracovníky dbajícími v tomto smyslu všech bezpečnostních předpisů a hygieny.

Z ekologického pohledu jde o stavbu, jež bude pro životní prostředí odpovídajícím způsobem přínosem. Pro začlenění nádrže do krajiny je vhodné její ozelenění. Výstavbou vodní nádrže a výsadbou doprovodné zeleně dojde k vytvoření významného biotopu v těsné blízkosti potoka Bystrý. Navržené vodní plochy s obsáhlým litorálem budou nejen krajinným prvkem ale i místem příhodným pro rozvoj fauny, vodních živočichů a obojživelníků. Vlivem prosvětlení lokality a udržení stálého zamokření je předpokladem rozvoje mokřadních rostlin včetně chráněných a ohrožených druhů. Navrhovaný objekt je z hlediska požární ochrany bezpředmětný.



## C3 Účel stavby

Situování rybníku vychází ze závěrů jednání sboru zástupců a zástupců obce. Jedná se o vybudování krajinnotvorného prvku v podobě výstavby obtokové malé vodní nádrže na potoce Bystrý. Důležitá je víceúčelovost rybníka, především akumulace povrchových vod. Dalšími funkcemi nádrže jsou:

- doplnění a zpestření převážně zemědělsky obhospodařované krajiny o vodní a mokřadní plochu
- postupné osídlení vodním společenstvem
- vytvoření napajedla pro zvěř
- možnost extenzivního chovu ryb
- rekreační

## C4 Podklady pro návrh technického řešení

Pro návrh parametrů rybníku jsou směrodatné hydrologické údaje z předmětného povodí.

Mapy 1 : 50 000, 1 : 10 000

Výškopis, polohopis řešeného území

Posouzení geologických poměrů

Projektový úkol zpracovaný v rámci akce „Z“ z roku 1989.

## C5 Popis stavebně technického řešení

### Koncepce řešení:

V rámci vybrané lokality byly komplexně posuzovány dvě zásadní varianty: vybudování nádrže průtočné (čelní) nebo boční – se všemi výhodami a nevýhodami.

Po zvážení funkčního využití, morfologie území, vodohospodářského posouzení a zohlednění ostatních podmínek, jak zpracovatelem, tak i ostatními dotčenými organizacemi (PLa, MěÚ OŽP, obec) byla doporučena varianta boční nádrže. Tato varianta zajistí stěžejní podmínku regulovatelného napouštění a vypouštění.

Další výhody:

- nezávislost nádrže na proměnlivé kapacitě ale i kvalitě vody napájecího toku

- prostor nádrže nebude zanášen splaveninami při průchodu velkých vod povodím
- akumulovaná voda bude dlouhodobě prohřívána
- prostor boční nádrže umožní nezávislou kontrolu ve funkci vodohospodářské
- boční typ není nutné upravovat bezpečnostními objekty (bezpečnostní přeliv)
- nádrž s malým retenčním objemem zadržené vody na toku s  $Q_{100}$  kolem  $15 \text{ m}^3/\text{s}$  má zcela zanedbatelný transformační účinek. Náklady na bezpečnostní objekty (bezpečnostní přepad) jsou přitom neúměrně vysoké.

### **Technické řešení:**

Navrhuje se tedy vybudování boční údolní nádrže se zemní homogenní hrází z místních zemin vytěžených ze zemníku v zátopě při patách svahů. Funkční objekt pro převádění stálých průtoků, ovládání hladiny stálého nadržení a vypouštění rybníka bude zajišťovat požerák se spodní výpustí umístěný v nejnižším místě dna rybníka. Požerák je přístupný po lávce z koruny hráze.

Technické řešení vychází z geologické stavby údolí v hrázovém profilu a v zátopovém území a z výše popsané koncepce technického řešení.

Pro stavbu **homogenní hráze** se počítá s využitím vhodných zemin v pravé části zátopy, případně v přilehlém pravém údolním svahu, kde lze očekávat výskyt prachových hlín CI s tuhými až pevnými konzistencemi. Hlíny CI jsou dle ČSN 75 2410 vhodný materiál do homogenních hrází, k těžbě bude k dispozici po skrývce ornice v mocnosti 0,2m zemní vrstva do hloubky maximálně 1,4m pod terén, níže jsou zeminy opět jen tuhé. Hráz rybníka bude zakládána v tuhých hlínách CI s únosností  $R_{dt} = 0,10 \text{ MPa}$ .

Vzhledem k výšce hráze se navrhuje těsnící zářez s hloubkou min 1,5 m a šířka 3,0 m. Hráz se šířkou v koruně 4,5 m, návodním svahem ve sklonu 1:3,5 a vzdušným svahem ve sklonu 1:2,2. Hutnění násypů musí být prováděno po vrstvách max. 200 mm silných, min. na 95% Proctor standard.

Návodní svah se do výšky 408,65 m n.m. opevní dvouvrstvým kamenným pohozem zrnitosti 16-32 a 63 – 125 mm, v tloušťce 100+200 mm. Pod vrstvou kameniva se uloží filtrační geotextilie. Zbývající povrch tělesa hráze (svahy s korunou) se ohumusují v tloušťce 0,20 m a osejí.

V patě vzdušného líce se do nezámrazné hloubky uloží **patní drén** (perforovaná trubka) DN100 z PE – HD s obsypem šterkopískem nebo šterkem s frakcí do 63 mm. Zachycené průsakové vody budou vyústěny oboustranně přímo do štol.



V nejnižším místě údolí popř. v trase stávající vodoteče bude zřízena **spodní výpust s požerákem**, kterou tvoří monolitický popř. prefabrikovaný betonový požerák a potrubí spodní výpusti DN 600 s výtokovým čelem s opevněním. Potrubí je navrženo z korugovaných plastových trub s obetonováním. Na konci výpustného potrubí DN 600 bude výtokové čelo z lomového kamene.

Betonový **požerák** bude situovaný v dolní třetině návodního svahu hráze, zpřístupněný z koruny hráze lávkou. Výška hladiny stálého nadržení bude regulována dvojitou dlužovou stěnou s modřínovými dlužemi délky 0,85 m. Přepadová šířka přes dluže bude 0,80 m. Vnější půdorysný rozměr požeráku je 1,40 x 1,23 m. Vnitřní půdorysný rozměr požeráku je 1,00 x 0,83 m. Vrch požeráku je 3,2 m nad jeho dnem. Drážky pro osazení dluží budou z ocelových U profilů č. 50 zapuštěných do vnitřního líce požeráku. Proti nežádoucí manipulaci bude požerák zabezpečen uzamykatelným poklopem.

Bezpečnostní přeliv není z důvodu bočního charakteru nádrže navrhován.

**Napouštění rybníku** bude zajištěno vzdouvacím prahem ve dně koryta potoka Bystrý a odběrným objektem s regulační šachtou s vyústěním v rybníku R2.

**Odpad od spodní výpusti** je do stávajícího otevřeného lichoběžníkového koryta potoka Bystrý.

**Rekonstrukce stávající drenáže s obvedením pod rybník** – ve východní části rybníka bylo na levé straně údolí v minulosti provedeno systematické odvodnění trubkovou drenáží. Aby se zabránilo budoucímu podmáčení meliorovaných pozemků zpětným vzduťm z rybníka do drenáže, provedou se, po ověření polohy, stavu a funkčnosti stávající drenáže, po obvodu rybníka z levé strany svodné drény, které podchytí všechny křížící svodné i sběrné drény. V lomech trasy svodných drénů budou osazeny kontrolní šachty. Při vyhledávání stávající drenáže je kromě případných podkladů z archivu ZVHS nutné využít zkušeností pracovníků uživatele pozemků, kteří se již na opravách drenáže v tomto prostoru v minulosti účastnili.

**Úprava toku Bystrý - přeložka** začíná ve vzdálenosti cca 390 m proti toku potoka Bystrý od rámového propustku na hrázi. Délka přeložky je 420 m.. Předpokládá se otevřené koryto s lichoběžníkovým průtočným profilem s šířkou ve dně 1,5 m, se sklonem svahů 1 : 1,5 a vegetačním opevněním. Průtočná kapacita přeložky bude větší jak  $Q_{50}$ .

Součástí stavby je návrh výsadby zeleně po obvodu zátopy rybníka a pod patou vzdušného líce hráze. Bude se jednat o kombinaci keřového a stromového porostu ve vhodných dřevinách vhodných pro místní podmínky. Např. topol, vrba olše, svída krvavá, líska obecná, hloh obecný, ptačí zob obecný, dřín obecný, kalina obecná apod. Počet jednotlivých kusů dřevin, kartogram výsadby i množství travní směsi se upřesní v dalším stupni projektové dokumentace.

## C6 Vodohospodářské řešení

### Nádrž:

Vodní plocha nádrže, jež vznikne, je dána výstavbou nové hráze a výkopem v zátopě nádrže.

Hráz: homogenní zemní hráz

Délka hráze čelní (hlavní): 136 m,

Délka hrázky boční: 113

výška nad stávajícím terénem max.: 2,0 m

šířka koruny hráze: 4,5 m

sklon vzdušného líce : 1 : 2,2

sklon návodního líce: 1 : 3,5

kóta koruny hráze: 409,00 m n.m.

objem tělesa čelní hráze nad stávajícím terénem: 6 400 m<sup>3</sup>

objem tělesa boční hrázky nad stávajícím terénem: 1 140 m<sup>3</sup>

**Zátopa:** objem stálého nadržení (ovladatelný) kóta hladiny 408,30 m n.m. : 35 200 m<sup>3</sup>

retenční objem (408,25 až po korunu hráze 409,00 m n.m.) : 16 037 m<sup>3</sup>

celkový objem rybníka (ode dna na kótu 409,00 m n.m.) : 51 237 m<sup>3</sup>

plocha při kótě 486,25 (předpokládaná hladina stálého nadržení): 21 383 m<sup>2</sup>

plocha při dosažení úrovně koruny hráze na kótě: 409,00 m n.m. : 22 958 m<sup>2</sup>

**Spodní výpust:** požerák otevřený situovaný ve středu návodního svahu, h = 3,2 m + hloubka základu



potrubí spodní výpusti DN 600

výtokové čelo kamenné

### **Zemní práce:**

Zemní práce se týkají vlastního výkopu zavázání hráze a výstavby hrází. Dále pak zemní práce spojené s přeložkou vodoteče,

Výkop zeminy: zátopa rybníka cca 14 040 m<sup>3</sup>

přeložka potoka cca 720 m<sup>3</sup>

Přebytečné zeminy budou použity na výstavbu hrází navržených poldrů, případně budou rozprostřeny na okolních zemědělských pozemcích. Bude upřesněno v dalším stupni zpracování PD.

Dle geologického posouzení se v zájmové lokalitě rybníku R2 předpokládají jednoduché geologické poměry s možností využití zemin ze zemníku v zátopě do tělesa hráze. V rámci dalších fází zpracování projektové dokumentace bude nutné provést podrobný geologický průzkum.

## **C7 Hydrotechnické výpočty**

### **Výpočet výchozích hydrologických údajů.:**

Stanovení návrhových parametrů bylo provedeno pomocí nepřímé metody, založené na charakteristikách povodí. Poměrně jednoduchou a dostatečně přesnou metodou je tzv. Metoda čísel odtokových křivek – CN. Metoda CN – křivek určuje objem přímého odtoku na základě předpokladu, že poměr objemu odtoku k úhrnu přívalové srážky se rovná poměru objemu vody zadržené při odtoku k potenciálnímu objemu, který může být zadržen. Určení kulminačního (vrcholového) průtoku  $Q_{pH}$  je obtížnou částí nepřímých hydrologických metod. Povodí s podstatně rozdílnými čísly CN a dobou koncentrace povrchového odtoku v důsledku různé sklonitosti svahů, půd a způsobů jejich využití je nutné rozdělit na dílčí povodí. K samotnému výpočtu byl použit program ERCN 2.0 – Výpočet hodnot potřebných pro projekci pozemkových úprav (VÚMOP).

Výpočet kulminačního přítoku při  $Q_{100}$  je proveden pro přítok údolnicí metodou CN – křivek, pro maximální denní úhrn srážek 90,7 mm (srážkoměrná stanice Bílá Třemešná (přehrada)):

Výpočty kulminačních přítoků při  $Q_2 - Q_{100}$  jsou uloženy v archivu u zpracovatele.

Tabulkový přehled zastoupených kultur v zájmovém povodí.

	ZPF		LPF	Intravilán	Ostatní	Celkem
	TTP	orná				
ha	200,25	186,89	82	56	0	525,14
%	38,13	35,59	15,61	10,66	0,00	100,00

Tabulkový přehled vypočtených hodnot pro zájmové povodí k uzávěrovému profilu **před rámovým propustkem pod cestou** s plochou povodí 525,14 ha.

N [let]	10	20	50	100
$Q_N [m^3/s]$	3,23	6,55	11,56	16,25
$W_{PVN} [m^3]$	32964	52839	82159	107664

Pro porovnání přikládáme hydrologické údaje z Projektového úkolu vypracovaného v rámci akce „Z“ z roku 1989.



## 4

## 4/ ZÁVĚREČNÁ ZPRÁVA O HYDROLOGICKÉM PRŮZKUMU - HYDROLOGICKÉ PODKLADY

Základní hydrologické údaje podle hydrologické analýzy a dle empirických a oblastních vzorců a analogií HMÚ (podle detailních hydrologických výpočtů a rozborů, které se archivují).

Tok : Bystrý Potok, k.ú. Třebiňošť, ONV Trutnov, hydrolog.povodí 1

Posuzovaný profil : hráz - cesta u silnice III.tř. km

1. Plocha povodí (F-P) v km<sup>2</sup> + 5,29
2. Průměrná dlouhodobá roční výška srážky na povodí v mm:
3. Průměrný dlouhodobý roční průtok (Qa) v l.s<sup>-1</sup> : 30, tř. III.
4. M- denní průtoky (Qmd) l.s<sup>-1</sup> (odvozené)

M	30	60	90	120	150	180	210	240	270	300	330
Qmd	65	48	36	30	25	22	18	16	14	11	10

M	355	364	třída
	IV	4	III.

5. N-leté průtoky ( $Q_N$ ) v m<sup>3</sup>.s<sup>-1</sup>

N	1	2	5	10	20	50	100
$Q_N$	2,6	-	4,5	5,8	7,5	10,8	14,7

6. Průměrná měsíční průtoky - odhady odvozené :

měsíc	XI	XII	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X
	24	32	29	37	67	62	42	23	23	17	15	21

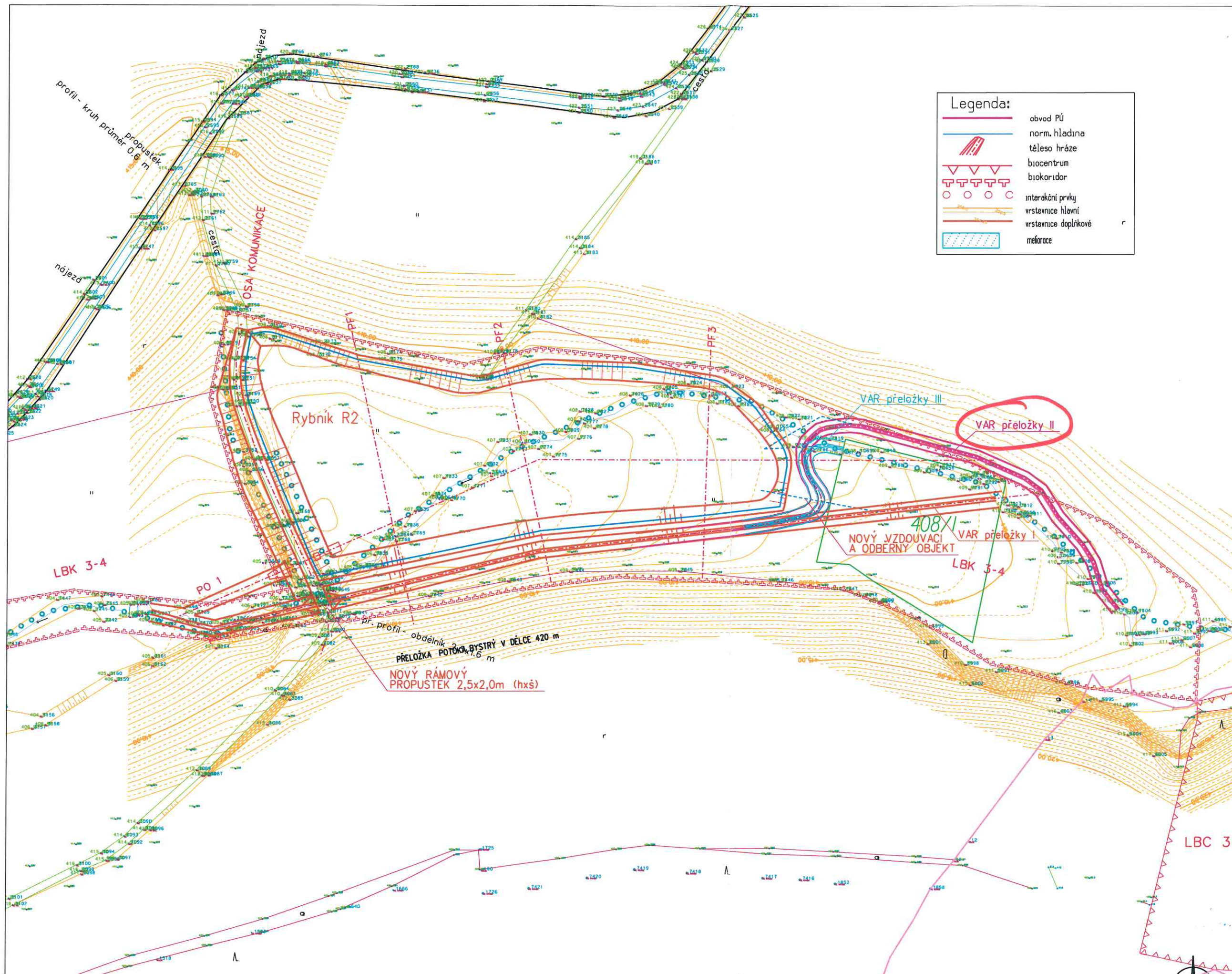
Údaje velkých vod nejsou hodnoty naměřené, nýbrž mohou být měněny podle nových poznatků.

(Archivní výpočty a vyhodnocení jsou nedílnou přílohou. ~~Gene~~  
~~dle HMÚ - 5.000,- Kčs).~~

Vypracoval : ing. Rizek J.

Datum : 23.1.1989





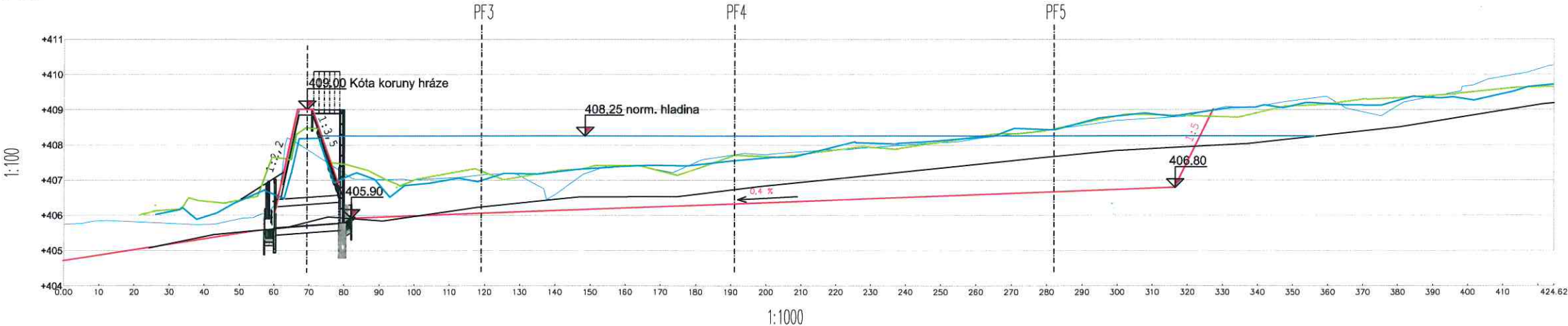


Katastrální území	
DRUH POZEMKU	

PODÉLNÝ ŘEZ ZÁTOPOU R2

Rybník R2

M 1 : 1000/100




KÓTA TERÉNU  
400 m n.m. +

KÓTA PRAVÉHO BŘEHU  
400 m n.m. +

KÓTA LEVÉHO BŘEHU  
400 m n.m. +

KÓTA DŇA VODOTEČE  
400 m n.m. +

Výškový systém : Bp v m n.m.

Kreslil	Vypracoval	Zodp. projektant	 Čechovo náb.1790, 530 03 Pardubice tel: 468024111, fax: 468057314	
Ing. Novák P.	Ing. Novák P.	Ing. Filip J.		
Kraj: Královéhradecký Obč: Třebíhošť			Stupeň	DTR
Investor: SPÚ, Pobočka Trutnov			Datum	09/2014
Akce: Komplexní pozemková úprava v k.ú. Třebíhošť			Formát	3xA4
			Zak. číslo	2013-001-3
Obsah: PODÉLNÝ ŘEZ ZÁTOPOU R2			Měřítko	Čís. přílohy
			1 : 1000/100	F.4.2.

### 1.2.1. Polní cesta C27

C27 je cesta navržená v trase stávající cesty vedoucí od silnice III/28448 jižně na hráz obnovovaného rybníka R2. Cesta C27 zpřístupňuje levý břeh Bystrého potoka a spolu s navazující C29 zemědělské pozemky v jižní části řešeného území. Cesta má zemní kryt s kolejovým zpevněním sypaným štěrkem, nemá odvodnění.

Hlavní polní cesta P4,5/30 jednopruhová, s krytem asfaltovým, délka cesty 310 m.

Návrh trasy respektuje stávající prostorové podmínky území. Trasa je tvořena z přímých úseků, kružnicových oblouků bez přechodnic s ohledem na návrhovou rychlost 30 km/h.

Na začátku se napojuje cesta C27 na silnici III/28448 zakružovacími oblouky o poloměru 5 a 9m novým sjezdem rozšířeným na 5,5m. Napojení polní cesty C27 na silnici s živičným krytem bude provedeno po odříznutí živičného krytu vozovky. Styčná spára napojení v živičném krytu bude odříznuta do hloubky min. 50mm, vrstva krytu odfrézována a spáry budou ošetřeny modifikovanou zálivkou. Cesta C27 končí na konci hráze obnovovaného rybníka R2. Dál pokračuje polní cesta C29.

Odvodnění vozovky je zajištěno podélným a příčným sklonem. Odvodnění pláň je zajištěno jednostranným příčným sklonem 3%. V km 0,000-0,135 a 0,290-0,310 je odvodnění pláň řešeno podélnou drenáží z drenážních trubek PVC DN 100 uložených v rýze obsypané těženým kamenivem v min. hloubce 0,25m pod úrovní rostlé pláň s vyústěním do svahu hráze rybníka.

Niveleta cesty v co největší míře kopíruje terén, v trase klesá k rybníku. Lomy podélného sklonu jsou zaobleny parabolickými oblouky. Lomy nivelety s rozdílem sklonů menším než 1% není třeba zaoblovat. Na začátku a konci cesty je výškové řešení dané napojením na silnici III/28448 a na terén pokračující cesty.

Součástí cesty C27 není vyjma projednávaných sjezdů na okolní pozemky žádný další objekt. Hráz rybníka, po které cesta vede, je součástí vodohospodářského řešení.

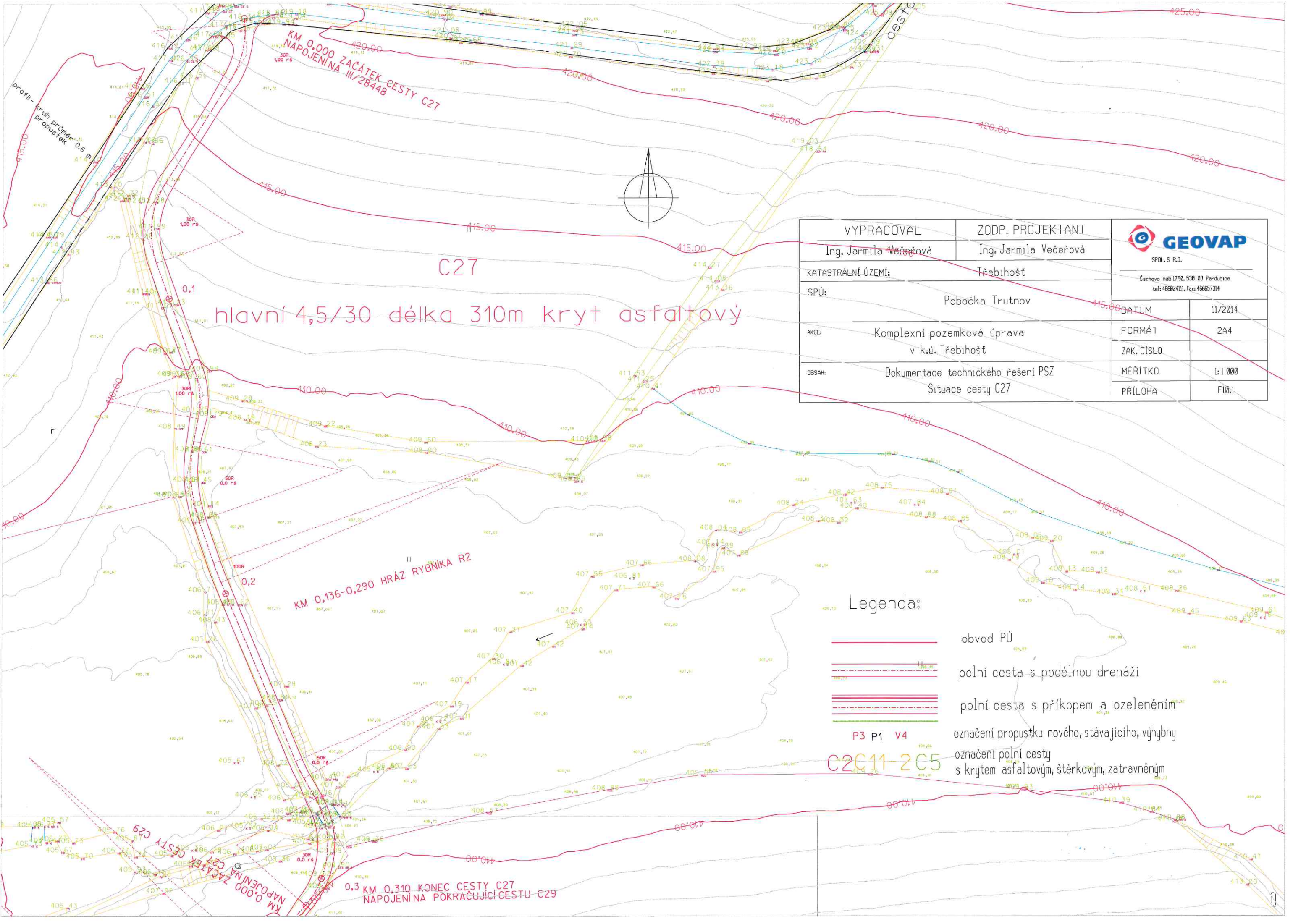
Cesta C27 zasahuje do ochranného pásma silnice III. třídy.

Šířka koruny vozovky je navržena 4,5 m. Krajnice po obou stranách vozovky jsou navrženy v šířce 0,50m, v oboustranném příčném sklonu 8,0%. Krajnice budou provedeny ze štěrkodrti. Příčný sklon vozovky je navržen jednostranný ve sklonu 2,5%. Zemní pláň má jednostranný sklon 3,0%.

Nová doprovodná zeleň u cesty C27 není navržena, z důvodu existence linie listnatých dřevin v úseku u vodního toku, podél kterého C27 vede.

Cesta C27 zasahuje do biokoridoru LBK3-4 .



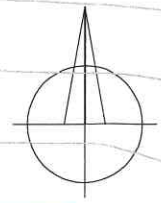



hlavní 4,5/30 délka 310m kryt asfaltový

KM 0,000 ZAČÁTEK CESTY C27  
NAPOJENINA III/28448







KM 0,136-0,290 HRAZ RYBNÍKA R2

KM 0,310 KONEC CESTY C27  
NAPOJENINA POKRAČUJÍCÍ CESTU C29



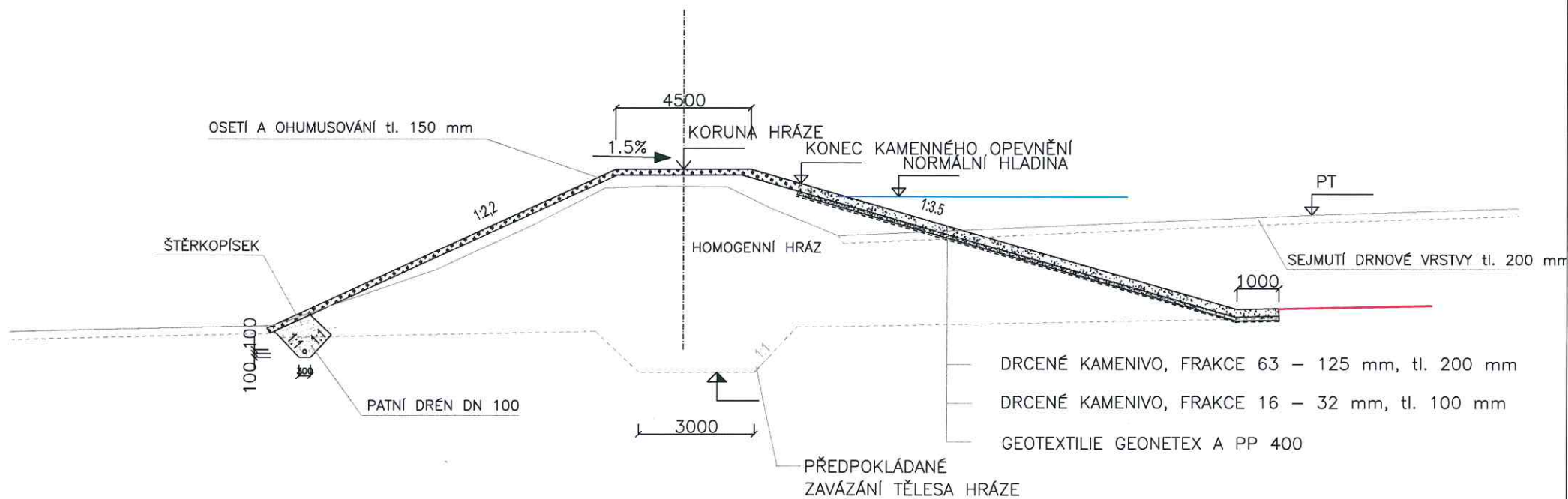
VYPRACOVAL	ZODP. PROJEKTANT	 SPOL. S R.O. Čechovo náb.1790, 530 03 Pardubice tel: 466024111, fax: 466657314	
Ing. Jarmila Večeřová	Ing. Jarmila Večeřová		
KATASTRÁLNÍ ÚZEMÍ:	Třebihošť		
SPÚ:	Pobočka Trutnov		
AKCE:	Komplexní pozemková úprava v k.ú. Třebihošť	DATUM	11/2014
OBSAH:	Dokumentace technického řešení PSZ Situace cesty C27	FORMÁT	2A4
		ZAK. ČÍSLO	
		MĚŘITKO	1:1 000
		PŘÍLOHA	F10.1

Legenda:


-  obvod PÚ
-  polní cesta s podélnou drenáží
-  polní cesta s příkopem a ozeleněním
-  označení propustku nového, stávajícího, výhybny
-  označení polní cesty
-  s krytem asfaltovým, štěrkovým, zatravněným

P3 P1 V4  
C2 C11-2 C5





Výškový systém : Bpv v m n.m.

Kreslil	Vypracoval	Zodp. projektant	 <small>Cechovo náb.1790, 530 03 Pardubice tel: 468024111, fax: 468657314</small>	
Ing. Novák P.	Ing. Novák P.	Ing. Filip J.		
Kraj: Královéhradecký ob: Třebíhošť			Stupeň	DTR
Investor: SPÚ, Pobočka Trutnov			Datum	09/2014
Akce: <b>Komplexní pozemková úprava v k.ú. Třebíhošť</b>			Formát	2xA4
			Zak. číslo	2013-001-3
Obsah: <b>VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ HRÁZÍ R2</b>			Měřítko	Čís. přílohy
			1 : 100	F.4.3.

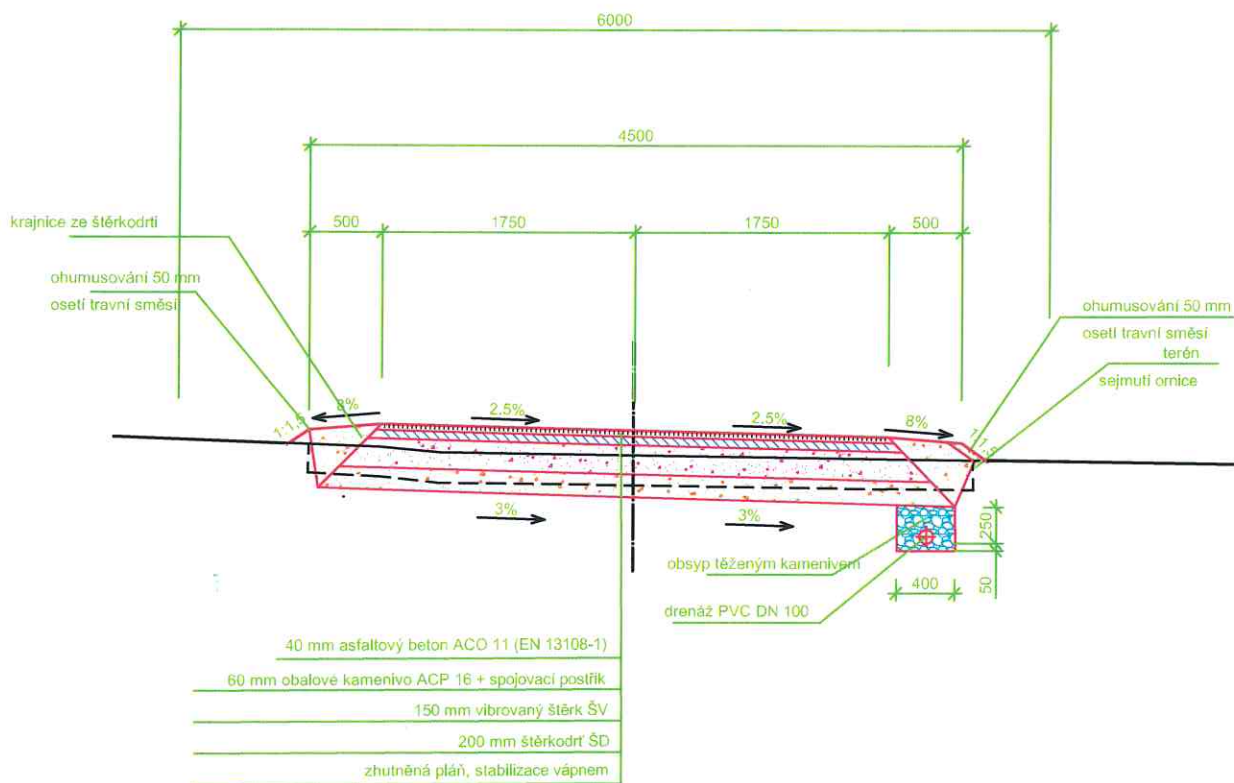


## VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ CESTY C27

POLNÍ CESTA HLAVNÍ

KATEGORIE P 4,5/30 - jednopruhová, kryt asfaltový

km 0,020 - 0,135; 0,290-0,310



Kótovāno v mm

VYPRACOVAL		ZODP. PROJEKTANT		 <b>GEOVAP</b>	
Ing. Jarmila Večeřová		Ing. Jarmila Večeřová			
KATASTRÁLNÍ ÚZEMÍ: Třebihošť				Čechovo náb.1790, 530 03 Pardubice tel: 468024111, fax: 468657314	
OBJEDNATEL: SPÚ, Pobočka Trutnov					
AKCE: Komplexní pozemková úprava v k.ú. Třebihošť				DATUM	10/2014
				FORMÁT	A4
OBSAH: DOKUMENTACE TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ PSZ VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ C27				ZAK. ČÍSLO	2013-001-3
				MĚŘÍTKO	1: 50
				PŘÍLOHA	F10.4