

ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ

PROJEKT BUDOWLANY

OPERAT WODNO-PRAWNY DLA:

- wykonania wylotu brzegowego Wy1 o średnicy DN500 do potoku Grodziszczańskiego na działce 3474 obręb 0004 Rybarzowice;
- odprowadzenia w ilości 128 l/s ścieków deszczowych i roztopowych do potoku Grodziszczańskiego za pośrednictwem wylotu brzegowego Wy1;
- wykonania odcinkowego umocnienia potoku Grodziszczańskiego na długości 12m w obrębie działek 3468, 3473, 3474 obręb 0004 Rybarzowice;
- wykonania wylotu brzegowego Wy2 o średnicy DN400 do rowu melioracyjnego na działce 69/2 obręb 0003 Kalna;
- odprowadzenia w ilości 100 l/s ścieków deszczowych i roztopowych do rowu melioracyjnego za pośrednictwem wylotu brzegowego Wy2;
- wykonania przebudowy przepustu do średnicy rur 1200mm w ciągu rowu melioracyjnego wraz z umocnieniem strefy wlotu i wylotu w obrębie działek 56/11, 56/17, 56/4, 69/1, 68/3, 68/5, 69/2 obręb 0003 Kalna;

Inwestor: Gmina Buczkowice, ul. Lipowska 730, 43-374 Buczkowice

Zawartość opracowania

1. Część opisowa
2. Część rysunkowa

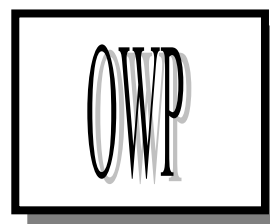
Projektował:

mgr inż. Rafał RADZIO

upr. SLK/0751/PWOD/05

w specjalności drogowej

Bystra, kwiecień 2016



DECYZJA

Działając na podstawie:

- art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz. U. z 2016 r. poz. 23),
- art.122 ust.1 pkt 1 w związku z art. 37 pkt 2, art.122 ust.1 pkt 3 w związku z art. 9 ust.1 pkt 19 lit.a) i f), ust. 2 pkt 2, art. 123 ust. 2, art.140 ust.1 ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (tekst jednolity Dz. U. z 2015 r. poz. 469 z późniejszymi zmianami),
- art. 180 pkt 2, art. 181 ust. 1 pkt 3, art. 183 ustawy z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska (tekst jednolity Dz.U. z 2016 r. poz. 672)

po rozpatrzeniu wniosku Gminy Buczkowice z siedzibą w Buczkowicach przy ul. Lipowskiej 730, działającej przez pełnomocnika Pana Rafała Radzio, z Pracowni Projektowej RHR s.c. Honorata Radzio, Rafał Radzio z siedzibą w Bystrej przy ul. Handlowej 3, o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego na wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Wyl1 do potoku Grodziszczkańskiego na działce nr 3474 w Rybarzowicach wraz z umocnieniem potoku w rejonie wylotu na działkach nr 3468, 3473, 3474 w Rybarzowicach oraz wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z odwodnienia ul. Słonecznej i Łodygowskiej w Kalnej do wód potoku Grodziszczkańskiego, wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Wy2 do rowu melioracyjnego na działce nr 69/2 w Kalnej oraz wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z odwodnienia ul. Słonecznej w Kalnej do rowu melioracyjnego w Kalnej, przebudowę rowu melioracyjnego na działkach nr 56/11, 56/17, 56/4, 69/1, 68/3, 68/5, 69/2 w Kalnej

o r z e k a m

I. Udzielam Gminie Buczkowice z siedzibą w Buczkowicach przy ul. Lipowskiej 730, pozwolenia wodnoprawnego na:

1. Wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Wyl1 do potoku Grodziszczkańskiego (Godziszczkańskiego) na działce nr 3474 w Rybarzowicach, rura ϕ 500 mm, rzędna wylotu – 412,08 m n.p.m., w lokalizacji:

współrzędne geograficzne wylotu Wyl1: 49°42'55.13"N 19°6'16.33"E

wraz z umocnieniem koryta potoku w rejonie wylotu na działkach nr 3468, 3473, 3474 w Rybarzowicach w następujący sposób:

- umocnienie skarp potoku kosztami siatkowo – kamiennymi o wymiarach 0,5 m x 1,0 m ułożonymi schodkowo w dwóch warstwach (skarpa lewa) i w trzech warstwach (skarpa prawa) na odcinku 7,5 m od strony górnej wody od osi wylotu oraz 4,5 m od strony dolnej wody od osi wylotu;

- umocnienie dna na długości 12 m materacami siatkowo-kamiennymi gr. 0.3 m;

współrzędne geograficzne początku umocnienia:

(od strony górnej wody) 49°42'55.17"N 19°6'15.96"E

współrzędne geograficzne końca umocnienia:

(od strony dolnej wody) 49°42'55.16"N 19°6'16.58"E

2.Wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z odwodnienia ul. Słonecznej i ul. Łodygowskiej w Kalnej oraz zlewni ciężącej do rowu drogowego ulicy Łodygowskiej o łącznej powierzchni $F = 9,4$ ha, w ilości $Q = 128$ l/s

w tym:

- powierzchnia jezdni $F_1 = 0,27$ ha
- powierzchnia zieleni $F_2 = 9,130$ ha

wylotem kanalizacji deszczowej Wy1 do wód potoku Grodziszczańskiego (Godziszczańskiego).

3.Wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Wy2 do rowu melioracyjnego na działce nr 69/2 w Kalnej od strony dolnej wody wylotu przepustu, rura ϕ 400 mm, rzędna wylotu – 416,51 m n.p.m., w lokalizacji:

współrzędne geograficzne wylotu Wy2: 49°42'38.36"N 19°6'16.82"E.

4.Wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z odwodnienia ul. Słonecznej w Kalnej i zlewni ciężącej o łącznej powierzchni $F = 8,6$ ha, w ilości $Q = 100$ l/s

w tym:

- powierzchnia jezdni $F_1 = 0,1500$ ha
- powierzchnia zieleni $F_2 = 8,4500$ ha

wylotem kanalizacji deszczowej Wy2 do rowu melioracyjnego.

5.Przebudowę rowu melioracyjnego na działkach nr 56/11, 56/17, 56/4, 69/1, 68/3, 68/5, 69/2 w Kalnej

zakres przebudowy:

1) rozbiórka przepustu w km 0+505 ul. Słonecznej,

2) wykonanie żelbetowego przepustu rurowego ϕ 1200 mm, dł. = 9,0 m, $i = 2,0$ %, rzędna wlotu – 416,36 m n.p.m., rzędna wylotu – 416,18 m n. p. m; na wlocie i wylocie ścianki żelbetowe;

3) wykonanie umocnienia koryta rowu na odcinku 4 m od strony górnej wody przepustu i 7,0 m od strony dolnej wody przepustu, w następujący sposób:

- umocnienie dna od strony dolnej wody materacem siatkowo-kamiennym gr. 0,3 m,
-umocnienie dna od strony górnej wody koszami siatkowo-kamiennymi o wymiarach 0,5 m x 1,0 m;

-umocnienie skarp koszami siatkowo-kamiennymi o wymiarach 0,5 m x 1,0 m ułożonymi schodkowo w trzech do pięciu warstwach;

współrzędne geograficzne początku umocnienia od strony górnej wody:	49°42'38.07"N	19°6'16.30"E
współrzędne geograficzne końca umocnienia od strony dolnej wody:	49°42'38.39"N	19°6'17.06"E

II. Zobowiązuję uprawnionego do utrzymywania w należyтым stanie technicznym wylotów kanalizacji deszczowej oraz przebudowanego odcinka rowu.

III. Niniejsza decyzja nie reguluje obowiązków inwestora wynikających z prawa budowlanego.

IV. Pozwolenia wodnoprawnego na szczególne korzystanie z wód udziela się na okres 10 lat tj. do 30 czerwca 2026 r.

V. Zastrzega się prawo cofnięcia, ograniczenia, zmiany lub uzupełnienia niniejszej decyzji jeżeli tego będzie wymagał interes środowiska, gdy nie będą spełnione warunki niniejszego pozwolenia, gdy uprawniony zmieni cel lub zakres korzystania z wody.

VI. Pozwolenie wodnoprawne nie rodzi praw do nieruchomości i urządzeń wodnych koniecznych do jego realizacji oraz nie narusza prawa własności i uprawnień osób trzecich przysługujących wobec tych nieruchomości i urządzeń.

Uzasadnienie

Gmina Buczkowice, działająca przez pełnomocnika Pana Rafała Radzio, wystąpiła z wnioskiem o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego na wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Wy1 do potoku Grodziszczańskiego na działce nr 3474 w Rybarzowicach wraz z umocnieniem potoku w rejonie wylotu na działkach nr 3468, 3473, 3474 w Rybarzowicach oraz wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z odwodnienia ul. Słonecznej i Łodygowskiej w Kalnej do wód potoku Grodziszczańskiego, wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Wy2 do rowu melioracyjnego na działce nr 69/2 w Kalnej oraz wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z odwodnienia ul. Słonecznej w Kalnej do rowu melioracyjnego w Kalnej, przebudowę rowu melioracyjnego na działkach nr 56/11, 56/17, 56/4, 69/1, 68/3, 68/5, 69/2 w Kalnej.

Przy wniosku przedłożono operat wodnoprawny opracowany w kwietniu 2016 r., opis prowadzenia zamierzonej działalności sporządzony w języku nietechnicznym oraz stosowne pełnomocnictwo.

W ramach rozbudowy ulicy Słonecznej w Kalnej zostanie wykonane odwodnienie ulicy w postaci dwóch ciągów kanalizacyjnych oraz przebudowa rowu melioracyjnego.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz.U. z 2014 r. poz. 1800) wody opadowe lub roztopowe z odwodnienia dróg gminnych mogą być wprowadzane do ziemi bez oczyszczania.

Inwestycja realizowana jest w trybie ustawy z dnia 10 kwietnia 2003 r. o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych (tekst jednolity z 2013 r. poz. 687 z późn. zm.).

Planowana inwestycja znajduje się w obrębie jednolitej części wód powierzchniowych o nazwie „Żylica” (europejski kod JCWP - PLRW200062132749) posiadającej status silnie zmienionej części wód, o złym stanie, cel środowiskowy - dobry potencjał wód, niezagrożonej ryzykiem nieosiągnięcia celów środowiskowych.

Niniejsza decyzja nie narusza ustaleń miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego, nie wpłynie negatywnie na wody powierzchniowe i podziemne oraz na realizację celów środowiskowych dla nich ustalonych, nie będzie naruszać ustaleń planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza, ustaleń warunków korzystania z wód regionu wodnego oraz wymagań ochrony zdrowia ludzi, środowiska i dóbr kultury wpisanych do rejestru zabytków oraz wynikających z odrębnych przepisów.

Zawiadomienie o wszczęciu postępowania podano do publicznej wiadomości wywieszając na tablicy ogłoszeń w Starostwie Powiatowym w Bielsku-Białej w dniach od 7 czerwca 2016 r. do 21 czerwca 2016 r. W przewidzianym terminie żadna ze stron nie wniosła uwag.

Po zapoznaniu się z dokumentacją nie stwierdzono przeszkód w udzieleniu wnioskowanego pozwolenia.

Pozwolenie wodnoprawne dotyczy warunków korzystania ze środowiska, co nie zwalnia inwestora z konieczności przestrzegania warunków dokonanych uzgodnień.

W związku z powyższym zgodnie z cytowanymi aktami prawnymi orzeczono jak w sentencji decyzji.

Wydanie decyzji zwolnione z opłaty skarbowej na podstawie art.7 pkt 2 ustawy z dnia 16.11.2006 r. o opłacie skarbowej (tekst jednolity Dz. U. z 2015 r. poz. 783 z późniejszymi zmianami).

P o u c z e n i e

Od niniejszej decyzji służy Stronom prawo wniesienia odwołania do Dyrektora Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Krakowie, ul. Marszałka J. Piłsudskiego 22, za pośrednictwem Starosty Bielskiego, w terminie 14 dni od daty jej otrzymania.



Z up. STAROSTY
Edyta Kucupa
Naczelnik
Wydziału Ochrony Środowiska
Rolnictwa i Leśnictwa

1. Pan Rafał Radzio – pełnomocnik + operat
Pracownia RHR s. c. Honorata Radzio, Rafał Radzio
43-360 Bystra, ul. Handlowa 3
2. Gmina Buczkowice (EPUAP)
43374 Buczkowice, ul. Lipowska 730
3. Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach (działka nr 3468 obręb: Rybarzowice)
Oddział Bielsko-Biała
34-Żywiec, ul. Za Wodą 18

4. Pełnomocnik Prezesa Krajowego Zarządu Gospodarki Wodnej (EPUAP)
31-109 Kraków, ul. Marszałka J. Piłsudskiego 22

5. Polski Związek Wędkarski, Okręg PZW w Bielsku-Białej
43-300 Bielsko-Biała, ul. Żywiecka 11

6. Pan Jacek Lipowiecki

7. Pani Alicja Lipowiecka

8. Pan Władysław Kanik

9. Pani Irena Kanik

10. Pan Mirosław Barut

11. Pani Stefania Barut

12. Pani Zofia Barut

13. Pani Irena Dziedzic

14. Pani Joanna Cader

15.aa

Do wiadomości:

1. Wojewódzki Inspektorat Ochrony Środowiska Delegatura w Bielsku-Białej
43-316 Bielsko-Biała, ul. Partyzantów 117 (decyzja ostateczna)

CZĘŚĆ OPISOWA

A.	OPIS PROJEKTOWANEGO ZAMIERZENIA W JĘZYKU NIETECHNICZNYM.....	4
1.	Podstawa opracowania.....	5
2.	Przedmiot i cel opracowania, uwarunkowania wynikające z Miejscowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego (MPZP).....	5
2.1.	Przedmiot i cel opracowania	5
2.2.	Uwarunkowania wynikające z MPZP.....	5
3.	Istniejący stan zagospodarowania terenu.....	5
3.1.	Dotychczasowy sposób wykorzystania ww. terenu i obiektów budowlanych	5
3.2.	Pokrycie szatą roślinną.....	5
3.3.	Charakterystyka podłoża gruntowego	6
4.	Oznaczenie zakładu ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodno-prawnego.....	6
5.	Właściciel wody.....	6
6.	Wyszczególnienie:.....	6
6.1.	celu i zakresu zamierzonego korzystania z wód.....	6
6.2.	rodzaju urządzeń pomiarowych oraz znaków żeglugowych	6
6.3.	stanu prawnego nieruchomości zlokalizowanych w zasięgu planowanych do wykonania urządzeń wodnych.....	6
6.4.	stanu prawnego nieruchomości zlokalizowanych w zasięgu zamierzonego korzystania z wód	7
6.5.	obowiązków ubiegającego się o wydanie pozwolenia w stosunku do osób trzecich.....	8
7.	Opis urządzenia wodnego , w tym położenie za pomocą współrzędnych geograficznych oraz podstawowe parametry charakteryzujące to urządzenie i warunki jego wykonania	8
7.1.	Opis urządzenia wodnego – wylot "Wy1" do potoku Grodziszczkańskiego	8
7.1.1.	Parametry charakteryzujące oraz położenie – wylot Wy1 do potoku Grodziszczkańskiego.....	8
7.1.2.	Warunki wykonania	9
7.2.	Opis urządzenia wodnego – wylot "Wy2" do rowu melioracyjnego.....	9
7.2.1.	Parametry charakteryzujące oraz położenie.....	9
7.2.2.	Warunki wykonania	9
7.3.	Opis urządzenia wodnego – przepust w km 0+505 ul. Słonecznej.....	9
7.3.1.	Parametry charakteryzujące oraz położenie.....	10
7.3.2.	Warunki wykonania	10
8.	Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodno-prawnym	10
9.	Charakterystyka odbiornika ścieków objętego pozwoleniem wodno-prawnym.....	10
10.	Ustalenia wynikające z:.....	10
10.1.	planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza.....	10
10.2.	warunków korzystania z wód regionu wodnego	11
10.3.	planu zarządzania ryzykiem powodziowym.....	11
10.4.	planu przeciwdziałania skutkom suszy	11
10.5.	krajowego programu oczyszczania ścieków komunalnych.....	11
11.	Określenie wpływu gospodarki wodnej zakładu na wody powierzchniowe oraz podziemne, w szczególności na stan tych wód i realizację celów środowiskowych dla nich określonych.....	11
11.1.	Wody powierzchniowe	11
11.2.	Wody podziemne.....	11
12.	Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii lub uszkodzenia urządzeń pomiarowych oraz rozmiar, warunki korzystania z wód i urządzeń wodnych w tych sytuacjach.....	11
12.1.	Urządzenia pomiarowe.....	11
12.2.	Wylot brzegowy	11
12.3.	Przepust oraz umocnienia skarp.....	12
13.	Informacja o formach ochrony przyrody utworzonych lub ustanowionych na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 r. o ochronie przyrody, występujących w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych	12
14.	Schemat technologiczny wraz z bilansem masowym i rodzajami wykorzystywanych materiałów, surowców i paliw istotnych z punktu widzenia wymagań ochrony środowiska.....	12
15.	Określenie w m3 wielkości zrzutu wód maksymalnego godzinowego, średniego dobowego oraz maksymalnego rocznego.....	12
16.	Określenie stanu i składu ścieków lub minimalnego procentu redukcji zanieczyszczeń w ściekach lub – w przypadku ścieków przemysłowych – dopuszczalnych ilości zanieczyszczeń, w szczególności ilości substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego, wyrażone w jednostkach masy przypadających na jednostkę	

wykorzystywanego surowca, materiału, paliwa lub powstającego produktu oraz przewidywany sposób i efekt ich oczyszczania.....	13
16.1. Określenie stanu i składu ścieków lub minimalnego procentu redukcji zanieczyszczeń w ściekach	13
16.2. Dopuszczalne ilości zanieczyszczeń, w szczególności ilości substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego.....	14
16.3. Przewidywany sposób i efekt ich oczyszczenia.....	14
17. Wyniki pomiarów ilości i jakości ścieków, jeżeli ich przeprowadzenie było wymagane	14
18. Opis instalacji i urządzeń służących do gromadzenia, oczyszczania oraz odprowadzania ścieków	14
18.1. Opis instalacji do odprowadzania ścieków.....	14
18.2. Opis instalacji i urządzeń służących do gromadzenia, oczyszczania ścieków.....	14
19. Określenie zakresu i częstotliwości wykonywania wymaganych analiz odprowadzanych wód oraz wód powierzchniowych powyżej i poniżej miejsca zrzutu wód.....	15
20. Opis urządzeń służących do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu odprowadzanych ścieków	15
21. Opis jakości wody w miejscu zamierzonego wprowadzania wód.....	15
22. Informację o sposobie zagospodarowania osadów ściekowych.....	15
B. WYZNACZENIE PRZEPŁYWÓW OBLICZENIOWYCH.....	16
C. WYZNACZENIE ŚWIATŁA PRZEPUSTU	20

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

1. Orientacja, skala 1:10000.....	rys nr 1
2. Projekt zagospodarowania terenu, skala 1:500	rys nr 2
3. Profil podłużny odwodnienia, skala 1:100/500	rys nr 3
4. Studnie połączeniowe i osadnikowe, rysunek typowy, skala 1:25.....	rys nr 4
5. Wpusty deszczowe, rysunek typowy, skala 1:25.....	rys nr 5
6. Wylot brzegowy Wy1, umocnienie potoku Grodziszczkańskiego, skala 1:50	rys nr 6
7. Wylot brzegowy Wy2, przepust DN1200, skala 1:50	rys nr 7
8. Schemat technologiczny	rys nr 8

ZAŁĄCZNIKI

Wyrys z mapy ewidencyjnej.....	
--------------------------------	--

A. OPIS PROJEKTOWANEGO ZAMIERZENIA W JĘZYKU NIETECHNICZNYM

Inwestycja w swojej zasadniczej części polega na rozbudowie ulicy Słonecznej w Kalnej, gm. Buczkowice. W ramach robót drogowych zostanie również wybudowane jej odwodnienie oraz zostanie przebudowany przepust w rejonie km 0+505 w ciągu rowu melioracyjnego. Odwodnienie ulicy realizowane będzie za pośrednictwem dwóch głównych ciągów odwodnieniowych wykonywanych z kanalizacyjnych rur o przekroju kołowym wykonanych z PVC. Średnica rur została dobrana w taki sposób, aby bezpiecznie prowadzić wody opadowe i roztopowe z terenów przyległych ciągnących do zlewni oraz ścieki deszczowe i roztopowe z jezdni ulicy. Zakończenie kanałów stanowią wyloty brzegowe na działce 3468 obręb Rybarzowice oraz 69/2 obręb Kalna. Wyloty z kanałów deszczowych zaprojektowano w formie rur przyciętych do kształtu skarpy. Dno i skarpy cieku wodnego oraz rowu melioracyjnego w obrębie planowanych wylotów zaprojektowane zostały jako umocnione w postaci budowli siatkowo-kamiennych o wysokości 50cm i szerokości 100cm. Na skarpach kosze zostaną ułożone w dwóch do czterech warstwach z przesunięciem o 25cm. Natomiast dno o szerokości 1.0m zaprojektowano w formie materaca siatkowo-kamiennego o grubości 30cm. Do umocnienia przewidziano potok Grodziszczkański od strony ulicy Łodygowskiej na długości około 12m (działka 3468 obręb Rybarzowice) oraz rów melioracyjny w rejonie km 0+505 ulicy Słonecznej na długości 4m od strony górnej wody oraz 7m od strony dolnej wody (rejon działki 69/2 obręb Kalna).

Uzbrojenie sieci stanowią typowe studnie kanalizacyjne betonowe jako włazowe studnie rewizyjne i kontrolne oraz typowe studzienki ściekowe z kręgów betonowych z rusztem żeliwnym.

Ścieki opadowe i roztopowe przed wprowadzaniem do odbiornika zostaną oczyszczone w osadnikach głównych zlokalizowanych przed każdym z wylotów. Osadniki główne zaprojektowane zostały na bazie betonowych zbiorników. Ponadto w osadniki zostały wyposażone wszystkie projektowane studzienki ściekowe.

W miejsce istniejącego przepustu drogowego w ciągu rowu melioracyjnego w rejonie km 0+505 ulicy Słonecznej zaprojektowano przepust rurowy z rur żelbetowych o średnicy 1200mm i długości 9m. Ścianki czołowe przewidziano w formie konstrukcji żelbetowych i z budowli siatkowo-kamiennych. Wlot i wylot z przepustu przewidziano jako umocnione z budowli siatkowo-kamiennych.

W ramach opracowania wykonane zostały szczegółowe obliczenia uwzględniające spływ z terenów zielonych oraz z jezdni ulicy. Z przeprowadzonych obliczeń wynika, iż ilość ścieków odprowadzanych nowymi wylotami nie wpływa negatywnie na koryto cieku wodnego i rowu melioracyjnego oraz nie zwiększa zagrożenia powodziowego terenów przyległych. Wzrost napętnienia dla przepływu miarodajnego wynosi maksymalnie 5cm. W tym przypadku należy przyjąć, iż w zasięgu zamierzonego oddziaływania inwestycji, z uwagi na ilości odprowadzanych ścieków opadowych i roztopowych, znajduje się jedynie strefa wylotu brzegowego.

Inwestycja pn. "Rozbudowa drogi gminnej – ulicy Słonecznej – w Kalnej" (powiat bielski, gmina Buczkowice) realizowana jest w trybie ustawy z dnia 10 kwietnia 2003r o szczególnych zasadach przygotowywania i realizacji inwestycji drogowych w zakresie dróg publicznych (Dz.U.2013.687, Dz.U.2014.40 oraz Dz.U.2015.1211) oraz ustawa z dnia 12 października 2015r o zmianie ustawy o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych oraz niektórych innych ustaw Dz.U.2015.1590.

1. Podstawa opracowania

Opracowanie sporządzono na podstawie:

- Ustawy z dnia 10 kwietnia 2003r o szczególnych zasadach przygotowywania i realizacji inwestycji drogowych w zakresie dróg publicznych (Dz.U.2013.687, Dz.U.2014.40 oraz Dz.U.2015.1211) oraz ustawy z dnia 12 października 2015r o zmianie ustawy o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych oraz niektórych innych ustaw Dz.U.2015.1590.
- Ustawy Prawo wodne z 18 lipca 2001r, tekst jednolity Dz.U.2015.469 z dnia 27 lutego 2015r z późniejszymi zmianami,
- Ustawy Prawo ochrony środowiska z 27 kwietnia 2001, tekst jednolity Dz.U.2013.1232 z dnia 26 sierpnia 2013r z późniejszymi zmianami,
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z 18 listopada 2014 r. w sprawie warunków jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego; Dz.U.2014.1800,
- Rozporządzenie Ministra Transportu i Gospodarki Morskiej z dnia 30 maja 2000r w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie Dz.U.2000.63.735 z późniejszymi zmianami,
- Mapy sytuacyjno-wysokościowej;
- Wizji lokalnej w terenie.

2. Przedmiot i cel opracowania, uwarunkowania wynikające z Miejsowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego (MPZP)

2.1. Przedmiot i cel opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt odwodnienia ulicy Słonecznej w Kalnej.

Celem opracowania jest uzyskanie decyzji wodno-prawnych na wykonanie nowych wylotów brzegowych, na odprowadzenie nimi ścieków deszczowych i roztopowych oraz na przebudowę przepustu drogowego w km 0+505 ulicy Słonecznej.

2.2. Uwarunkowania wynikające z MPZP

Inwestycja realizowana jest w trybie ustawy z dnia 10 kwietnia 2003r o szczególnych zasadach przygotowywania i realizacji inwestycji drogowych w zakresie dróg publicznych (Dz.U.2013.687, Dz.U.2014.40 oraz Dz.U.2015.1211) oraz ustawy z dnia 12 października 2015r o zmianie ustawy o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych oraz niektórych innych ustaw Dz.U.2015.1590.

Na obszarze planowej inwestycji obowiązuje Miejsowy Plan Zagospodarowania Przestrzennego (MPZP) gminy Buczkowice:

- dla sołectwa Rybarzowice – uchwała XXXIV/226/13 Rady Gminy Buczkowice z dnia 27 listopada 2013r dla obszaru wylotu nr 1 w rejonie ulicy Łodygowskiej – jednostka MN143
- dla sołectwa Kalna – uchwała XVII/129/16 Rady Gminy Buczkowice z dnia 27 kwietnia 2004r dla obszaru wylotu nr 2 i przebudowywanego przepustu w km 0+505 – jednostka MN24 i MN25

Zgodnie z zasadami ochrony środowiska przyrodniczego, kulturowego i krajobrazu §10 punkt 5 MPZP sołectwa Rybarzowice ustala się zakaz odprowadzania ścieków sanitarnych oraz wód deszczowych w sposób pogarszający stan gleb oraz wód powierzchniowych i podziemnych. Ponadto zgodnie z §20 punkt 1 stwierdza się brak istniejących w obszarze planu zbiorowych ujęć wód a także zgodnie z §22 punkt 2.4) w obszarach zagrożonych zalaniem wodami powodziowymi zabrania się lokalizacji urządzeń wodnych bez zezwoleń wymaganych przepisami prawa wodnego.

Zgodnie z warunkami zagospodarowania terenów w zakresie ochrony środowiska, przyrody i krajobrazu §10 punkt 5 MPZP dla sołectwa Kalna ustala się zakaz odprowadzania ścieków oraz wód deszczowych w sposób pogarszający stan gleb oraz wód powierzchniowych i podziemnych.

3. Istniejący stan zagospodarowania terenu

3.1. Dotychczasowy sposób wykorzystania ww. terenu i obiektów budowlanych

Ulica Słoneczna posiada jedną dwukierunkową jezdnię o szerokości około 3m. Nawierzchnia ulicy występuje jedynie na długości dojazdów do zabudowy jednorodzinnej i wykonana jest z warstwy kruszywa. Na pozostałym odcinku ulica stanowi drogę polną. Po jej obu stronach występuje pobocze gruntowe w postaci trawników. Ulica zasadniczo nie posiada odwodnienia. Częściowo wody z drogi odprowadzane są do rowu drogowego wzdłuż ulicy Łodygowskiej oraz do istniejącego rowu melioracyjnego w rejonie km 0+505. Wzdłuż ulicy zlokalizowane są liczne zjazdy indywidualne do prywatnych posesji z zabudową jednorodziną. Nawierzchnia zjazdów i pozostałych dróg gminnych jest gruntowa umocniona kruszywem łamany lub wyjątkowo twarda w postaci prefabrykatów betonowych.

3.2. Pokrycie szatą roślinną

Pokrycie szatą roślinną przedmiotowego terenu jest typowe dla obszarów wiejskich w strefie zabudowy jednorodzinnej. Tym samym na przedmiotowym obszarze występują jedynie pojedyncze drzewa i krzewy jako urządzona zieleń ogrodowa lub

zieleń porastająca brzegi cieków wodnych i rowów melioracyjnych. Istniejąca zieleń nie stanowi siedliska życia, bytowania, żerowania i rozrodu chronionych gatunków zwierząt.

3.3. Charakterystyka podłoża gruntowego

W celu rozpoznania podłoża gruntowego wykonane zostały odkrywki gruntu rodzimego do głębokości 1.5m. Na ich podstawie stwierdzono występowanie w podłożu gruntów rodzimych w postaci mieszaniny glin w stanie twardoplastycznym ze żwirami, rumoszem oraz kamieniami.

Według klasyfikacji rodzajowej warunków gruntowych, ujętej w rozporządzeniu Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych DzU.2012.463 na terenie projektowanej budowy występują proste warunki gruntowe. Nie występuje ryzyko osuwania się mas ziemnych samoistnie z zastrzeżeniem zabezpieczenia wykopów w zależności od głębokości. Obiekty budowlane kwalifikuje się do pierwszej kategorii geotechnicznej – kanalizacyjne roboty ziemne.

Głębokość przemarzania gruntu: 120cm.

4. Oznaczenie zakładu ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodno-prawnego

Gmina Buczkowice
ul. Lipowska 730
43-374 Buczkowice

5. Właściciel wody

Rów melioracyjny znajdują się w administracji:

Rejonowego Związku Spółek Wodnych dla Konserwacji i Eksploatacji Urzędzeń Melioracyjnych
ul. Sobieskiego 105
43-300 Bielsko-Biała

a właścicielami wody są właściciele gruntów, na których znajduje się rów melioracyjny

Potok Grodziszczański znajduje się w administracji:

RZGW w Krakowie Zarząd Zlewni Soły i Skawy w Żywcu
ul. Bracka 30
34-300 Żywiec

a prawa właścicielskie w stosunku do wody wykonuje Prezes Krajowego Zarządu Gospodarki Wodnej.

6. Wyszczególnienie:

6.1. celu i zakresu zamierzonego korzystania z wód

Celem korzystania z wód jest wprowadzenie do wód powierzchniowych ścieków deszczowych i roztopowych pochodzących ze zlewni ulicy Słonecznej w Kalnej.

Zakres zamierzonego korzystania z wód obejmuje szczególne korzystanie z wód polegające na wprowadzeniu do wód powierzchniowych tj. do istniejących potoku Grodziszczańskiego oraz do rowu melioracyjnego ścieków deszczowych i roztopowych pochodzących ze zlewni fragmentu ulicy Słonecznej w Kalnej, za pośrednictwem wylotów brzegowych oznaczonych odpowiednio Wy1 oraz Wy2.

6.2. rodzaju urządzeń pomiarowych oraz znaków żeglugowych

Istniejące potok Grodziszczański oraz rów melioracyjny nie są objęte monitoringiem oraz nie są ciekami żeglownym tym samym nie posiadają urządzeń pomiarowych oraz nie posiadają znaków żeglugowych.

6.3. stanu prawnego nieruchomości zlokalizowanych w zasięgu planowanych do wykonania urządzeń wodnych

Zasięg planowanych do wykonania urządzeń wodnych związany jest bezpośrednio z wykonaniem robót budowlanych i obejmuje działki zgodnie z poniższym wykazem:

Wylot Wy1:

Obręb: 0004 Rybarzowice			
Numer działki	Nr KW	Właściciel (Władający)	Adres (siedziba)
3468		Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach o/Bielsko-Biała	ul. B. Spiechowicza 24 43-300 Bielsko-Biała

Obwód: 0004 Rybarzowice			
Numer działki	Nr KW	Właściciel (Władający)	Adres (siedziba)
3473	BB1B/00096063/5	Jacek Lipowiecki Alicja Lipowiecka	Ul. Wesota 3, 43-365 Wilkowice Ul. Wesota 3, 43-365 Wilkowice
3474	KW 82653	Władysław Kanik Irena Kanik	ul. Beskidzka 632, 43-378 Rybarzowice ul. Beskidzka 632, 43-378 Rybarzowice

Powierzchnia terenu zajęta przez urządzenia wodne wynosi:

Wylot brzegowy Wy1:

działka nr 3468 obwód Rybarzowice - 27m²
 działka nr 3473 obwód Rybarzowice - 32m²
 działka nr 3474 obwód Rybarzowice - 26m²
 RAZEM: - 85m²

Wylot Wy2 oraz przepust drogowy w ciągu ulicy Słonecznej:

Obwód: 0003 Kalna			
Numer działki	Nr KW	Właściciel (Władający)	Adres (siedziba)
56/11	BB1B/00000534/9	Mirostaw Barut	Ul. Słoneczna 39, 43-376 Kalna
56/17	GKiB 7430-45/09	Gmina Buczkowice	Ul. Lipowska 730, 43-374 Buczkowice
56/4	KW 354	Mirostaw Barut 1/3 Stefania Barut 1/3 Zofia Barut 1/3	Kalna 39, 43-376 Kalna Kalna 39, 43-376 Kalna Kalna 39, 43-376 Kalna
69/1	BB1B/00085635/6	Gmina Buczkowice	Ul. Lipowska 730, 43-374 Buczkowice
68/3	BB1B/00021220/8	Gmina Buczkowice	Ul. Lipowska 730, 43-374 Buczkowice
68/5	BB1B/00134858/4	Ireneusz Dziedzic	Ul. Słoneczna 97, 43-376 Kalna
69/2	BB1B/00085635/6	Joanna Cader	Ul. Spacerowa 12, 43-376 Kalna

Powierzchnia terenu zajęta przez urządzenia wodne wynosi:

Wylot brzegowy Wy2 oraz przepust:

Działki nr:
 działka nr 56/11 obwód Kalna - 43m²
 działka nr 56/17 obwód Kalna - 6m²
 działka nr 56/4 obwód Kalna - 11m²
 działka nr 69/1 obwód Kalna - 13m²
 działka nr 68/3 obwód Kalna - 9m²
 działka nr 68/5 obwód Kalna - 20m²
 działka nr 69/2 obwód Kalna - 45m²
 RAZEM: - 147m²

6.4. stanu prawnego nieruchomości zlokalizowanych w zasięgu zamierzonego korzystania z wód

Zasięg zamierzonego korzystania z wód (wprowadzenie do wód ścieków deszczowych) obejmuje działki zgodnie z poniższym wykazem:

Wylot Wy1:

Obwód: 0004 Rybarzowice			
Numer działki	Nr KW	Właściciel (Władający)	Adres (siedziba)
3468		Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach o/Bielsko-Biała	ul. B. Spiechowicza 24 43-300 Bielsko-Biała
3474	KW 82653	Władysław Kanik Irena Kanik	ul. Beskidzka 632, 43-378 Rybarzowice ul. Beskidzka 632, 43-378 Rybarzowice

Wylot brzegowy Wy1:

dziatka nr 3468 obręb Rybarzowice	- 13m ²
dziatka nr 3474 obręb Rybarzowice	- 8m ² + 4m ² = 12m ²
RAZEM:	- 25m²

Zasięg zamierzonego korzystania z wód określony został na podstawie obliczeń ilości odprowadzanych wylotem ścieków deszczowych i roztopowych. Z uwagi na rozmiary koryta potoku Grodziszczkańskiego, jego umocnienie oraz ilość ścieków odprowadzanych wylotem granicę zasięgu zamierzonego korzystania z wód ograniczono jedynie do rejonu samego wylotu brzegowego.

Wylot brzegowy Wy2 oraz przepust drogowy w ciągu ulicy Słonecznej:

Obręb: 0003 Kalna			
Numer działki	Nr KW	Właściciel (Władający)	Adres (siedziba)
69/2	BB1B/00085635/6	Joanna Cader	Ul. Spacerowa 12, 43-376 Kalna

Dziatka nr.: 69/2 obręb Kalna	- 10m ²
RAZEM	- 10m²

Zasięg zamierzonego korzystania z wód określony został na podstawie obliczeń ilości odprowadzanych wylotem ścieków deszczowych i roztopowych. Z uwagi na rozmiary koryta rowu melioracyjnego, jego umocnienie oraz ilość ścieków odprowadzanych wylotem granicę zasięgu zamierzonego korzystania z wód ograniczono jedynie do rejonu samego wylotu brzegowego.

6.5. obowiązków ubiegającego się o wydanie pozwolenia w stosunku do osób trzecich

Z uwagi na fakt iż:

- w zasięgu zamierzonego korzystania z wód nie znajdują się żadne urządzenia wodne,
 - budowa wylotów brzegowych nie zmienia w sposób istotny stosunków wodnych,
 - dodatkowe ilości ścieków deszczowych odprowadzane nowymi wylotami brzegowymi nie powodują istotnego zwiększenia napętnienia potoku Grodziszczkańskiego oraz rowu melioracyjnego nawet w przypadku prowadzenia maksymalnego spływu,
 - w zasięgu zamierzonego korzystania z wód nie występują miejsca poboru wody,
 - w sąsiedztwie zamierzonego korzystania z wód nie występują inne wyloty brzegowe
- nie określa się szczególnych obowiązków wobec osób trzecich.

Inwestor zobowiązany jest do okresowej – minimum raz w roku w okresie wczesno-wiosennym – kontroli stanu technicznego wylotów brzegowych, przepustu, kanałów deszczowych oraz stanu technicznego umocnienia dna oraz skarp rowów melioracyjnych, a także do ich oczyszczania w celu nie dopuszczenia do sytuacji istotnego ograniczenia światła, co mogłoby przyczynić się do ewentualnego zalania działek osób trzecich.

7. Opis urządzenia wodnego , w tym położenie za pomocą współrzędnych geograficznych oraz podstawowe parametry charakteryzujące to urządzenie i warunki jego wykonania7.1. Opis urządzenia wodnego – wylot "Wy1" do potoku Grodziszczkańskiego

Wylot brzegowy "Wy1" przewidziany został do wykonania na prawym brzegu potoku Grodziszczkańskiego i stanowi on zakończenie kanalizacji deszczowej. Zaprojektowano wylot w formie rury kanalizacyjnej o średnicy 500mm przyciętej do powierzchni skarpy. Wylot zaprojektowano jako umocniony w postaci budowli siatkowo-kamiennych stanowiących jednocześnie umocnienie skarp i dna ciek. Umocnienie skarp obu brzegów przewidziano z koszy siatkowo-kamiennych o wysokości 50cm i szerokości 100cm. Na skarpach kosze zostaną ułożone w dwóch do trzech warstwach z przesunięciem o 25cm. Dno ciek o szerokości 1.0m zaprojektowano w formie materaca siatkowo-kamiennego o grubości 30cm. Umocnienie ciek wodnego przewidziano na długości 12m.

Konstrukcja i kształt wylotu brzegowego Wy1 oraz umocnienia potoku Grodziszczkańskiego pokazano na szczegółowym rysunku technicznym – nr 6.

7.1.1. *Parametry charakteryzujące oraz położenie – wylot Wy1 do potoku Grodziszczkańskiego***Wylot brzegowy Wy1:**

Średnica wylotu: DN500

Rzędna wylotu:	412.08
Spadek podłużny	2.0%
Ilość odprowadzanych ścieków:	128 l/s

Współrzędne geograficzne wylotu:

X: 205331.29 Y: 507533.62
N: 49°42'55.13" E: 19°6'16.33"

Umocnienie rowu melioracyjnego:

Długość umocnienia:	12m
Szerokość w dnie:	100cm
Spadek podłużny	2.0%

Współrzędne geograficzne od strony górnej wody – początek umocnienia:

X: 205332.34 Y: 507526.21
N: 49°42'55.17" E: 19°6'15.96"

Współrzędne geograficzne od strony dolnej wody – koniec umocnienia:

X: 205332.08 Y: 507538.64
N: 49°42'55.16" E: 19°6'16.58"

7.1.2. Warunki wykonania

W związku z prostą konstrukcją urządzenia nie określa się specjalnych warunków związanych z jego realizacją. W czasie robót budowlanych nie można dopuścić do zanieczyszczania wód materiałem budowlanym w szczególności przyciętymi kawałkami rur, drewnem szalunkowym lub prefabrykatami betonowymi.

Z uwagi na koniczność wykonywania robót budowlanych w korycie potoku Grodziszczańskiego zaleca się wykonywanie urządzenia wodnego poza okresem zwiększonego prawdopodobieństwa występowania intensywnych opadów deszczu.

7.2. Opis urządzenia wodnego – wylot "Wy2" do rowu melioracyjnego

Wylot brzegowy "Wy2" przewidziany został do wykonania na lewym brzegu rowu melioracyjnego i stanowi on zakończenie kanalizacji deszczowej. Zaprojektowano wylot w formie rury kanalizacyjnej o średnicy 400mm przyciętej do powierzchni skarpy. Wylot zaprojektowano jako umocniony w postaci budowli siatkowo-kamiennych stanowiących jednocześnie umocnienie skarp i dna rowu melioracyjnego oraz strefy wlotowej i wylotowej przebudowywanego przepustu.

Konstrukcja i kształt wylotu brzegowego pokazano na szczegółowym rysunku technicznym – nr 7.

7.2.1. Parametry charakteryzujące oraz położenie

Wylot brzegowy Wy2:

Średnica wylotu:	DN400
Rzędna wylotu:	416.51
Spadek podłużny	0.5%
Ilość odprowadzanych ścieków:	100 l/s

Współrzędne geograficzne wylotu:

X: 204813.49 Y: 507544.20
N: 49°42'38.36" E: 19°6'16.82"

7.2.2. Warunki wykonania

W związku z prostą konstrukcją urządzenia nie określa się specjalnych warunków związanych z jego realizacją. W czasie robót budowlanych nie można dopuścić do zanieczyszczania wód materiałem budowlanym w szczególności przyciętymi kawałkami rur, drewnem szalunkowym lub prefabrykatami betonowymi.

Z uwagi na koniczność wykonywania robót budowlanych w korycie rowu melioracyjnego zaleca się wykonywanie urządzenia wodnego poza okresem zwiększonego prawdopodobieństwa występowania intensywnych opadów deszczu.

7.3. Opis urządzenia wodnego – przepust w km 0+505 ul. Słonecznej

Przebudowa przepustu polega na wydobyciu z gruntu starych rur oraz w ich miejsce zabudowę nowych rur o większej średnicy wraz z budową zamykających ścianek czołowych. Zaprojektowano przepust o przekroju okrągłym 1200mm i długości 9m, żelbetowy wykonywany w technologii prefabrykowanej. Ścianki czołowe przewidziano w formie ścian żelbetowych uzupełnianych budowlami siatkowo-kamiennymi. Wlot i wylot z przepustu przewidziano jako umocniony. Od strony górnej

wody oraz od strony dolnej wody zostanie wykonane umocnienie skarp obu brzegów rowu melioracyjnego z koszy siatkowo-kamiennych o wysokości 50cm i szerokości 100cm. Na skarpach kosze zostaną ułożone w trzech do czterech warstwach z przesunięciem o 25cm. Dno rowu o szerokości 1.0m zaprojektowano w formie materaca siatkowo-kamiennego o grubości 30cm. Do umocnienia przewidziano rów melioracyjny na długości 4m od strony górnej wody oraz 7m od strony dolnej wody. Konstrukcję i kształt przepustu oraz umocnienia strefy wlotowej i wylotowej pokazano na szczegółowym rysunku technicznym – nr 7.

7.3.1. Parametry charakteryzujące oraz położenie

Przepust:

Długość:	9.0m
Średnica:	1200mm
Spadek podłużny	2.0%
Rzędna wlotu / wylotu:	416.36 / 416.18

Współrzędne geograficzne środka przepustu:

X: 204811.25 Y: 507540.36
N: 49°42'38.29" E: 19°6'16.63"

Umocnienie rowu melioracyjnego:

Długość umocnienia:	4m + 7m = 11m
Szerokość w dnie:	100cm
Spadek podłużny	4.25%

Współrzędne geograficzne od strony górnej wody – początek umocnienia:

X: 204804.50 Y: 507533.75
N: 49°42'38.07" E: 19°6'16.30"

Współrzędne geograficzne od strony dolnej wody – koniec umocnienia:

X: 204814.55 Y: 507548.96
N: 49°42'38.39" E: 19°6'17.06"

7.3.2. Warunki wykonania

W związku z prostą konstrukcją urządzenia nie określa się specjalnych warunków związanych z jego realizacją. W czasie robót budowlanych nie można dopuścić do zanieczyszczania wód materiałem budowlanym w szczególności przyciętymi kawałkami rur, drewnem szalunkowym lub prefabrykatami betonowymi.

Z uwagi na konieczność wykonywania robót budowlanych w korycie rowu melioracyjnego zaleca się wykonywanie urządzenia wodnego poza okresem zwiększonego prawdopodobieństwa występowania intensywnych opadów deszczu.

8. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodno-prawnym

Wody objęte pozwoleniem wodno-prawnym w przypadku rowu melioracyjnego są okresowe i pochodzą z opadów atmosferycznych (wody deszczowe i roztopowe) spływających z terenów zielonych przylegających do rowu. Natomiast w przypadku potoku Grodziszczkańskiego są to wody płynące stałe o wielkości przepływu zależnego od opadu atmosferycznego. W obu przypadkach nie jest prowadzony monitoring wód pod względem ich jakości.

9. Charakterystyka odbiornika ścieków objętego pozwoleniem wodno-prawnym

Odbiornikiem ścieków deszczowych są istniejący potok Grodziszczkański oraz rów melioracyjny. W rejonie opracowania, w strefie planowanych wylotów, nie są one uregulowane. Posiadają kamieniste dno o szerokości około 1m oraz skarpy o nachyleniu około 1:1m porośnięte trawą i lokalnie krzaczastą zielenią nadbrzeżną. Głębokość potoku Grodziszczkańskiego oraz rowu melioracyjnego wynosi około 100cm do 150cm.

10. Ustalenia wynikające z:

10.1. planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza

Plan gospodarowania wodami na obszarze dorzecza Wisły opublikowano w Monitorze Polskim nr 49 poz. 549 z dnia 22 lutego 2011r. Zgodnie z „Planem gospodarki wodami w dorzeczu Wisły” obszar inwestycji nie znajduje się na obszarze przeznaczonym do ochrony siedlisk lub gatunków, dla których utrzymanie lub poprawa stanu wód jest ważnym czynnikiem w ich ochronie. Jednocześnie istniejący potok Grodziszczkański oraz rów melioracyjny, do których odprowadzane będą ścieki,

nie znajduje się w wykazie wód powierzchniowych i podziemnych uznanych za wrażliwe oraz obszarów szczególnie narażonych na zanieczyszczenia związkami azotu ze źródeł rolniczych, z których należy ograniczyć odpływ azotu do tych wód. Obszar inwestycji nie jest również ujęty w szczegółowych programach i planach ochrony wód.

Rów melioracyjny oraz potok Grodziszczański znajdują się w zlewni rzeki Żylicy (potok stanowi lewobrzeżny dopływ potoku Kalonka), która znajduje się w wykazie celów środowiskowych dla poszczególnych:

- jednolitych części wód powierzchniowych JCWP PLRW200062132749 "Żylica" – cel środowiskowy: dobry potencjał wód;
- jednolitych części wód podziemnych JDWPd numer 152 – cel środowiskowy: dobry stan ilościowy i chemiczny.

Odprowadzane wylotami ścieki opadowe i roztopowe, z uwagi na swoje pochodzenie i stan, nie wymagają oczyszczenia przed wprowadzeniem do wód, tym samym nie mają wpływu na cele środowiskowe określone dla wód powierzchniowych i podziemnych.

10.2. warunków korzystania z wód regionu wodnego

brak przeciwwskazań – ścieki deszczowe i roztopowe z racji ich pochodzenia nie wymagają oczyszczenia przed wprowadzeniem do wód lub do ziemi

10.3. planu zarządzania ryzykiem powodziowym

brak zwiększenia ryzyka powodziowego z uwagi na minimalne ilości wód odprowadzanych nowym wylotem w odniesieniu do skali zagrożenia

10.4. planu przeciwdziałania skutkom suszy

nie dotyczy – ścieki deszczowe i roztopowe

10.5. krajowego programu oczyszczania ścieków komunalnych

nie dotyczy – ścieki deszczowe i roztopowe nie będące ściekami komunalnymi

11. Określenie wpływu gospodarki wodnej zakładu na wody powierzchniowe oraz podziemne, w szczególności na stan tych wód i realizację celów środowiskowych dla nich określonych

11.1. Wody powierzchniowe

Budowa wylotów brzegowych, przepustu oraz umocnienie skarp i dna będzie prowadzona w sposób nie powodujący zanieczyszczenia wód powierzchniowych. Zastosowane przy przebudowie materiały budowlane będą posiadać odpowiednie świadectwa przydatności do stosowania. Ponadto projektowane wyloty brzegowe nie ograniczają światła rowów melioracyjnych.

Ścieki deszczowe i roztopowe wprowadzane do rowu melioracyjnego oraz do potoku Grodziszczańskiego z kanałów deszczowych z uwagi na swoje pochodzenie nie wymagają oczyszczania tym samym doprowadzą do zanieczyszczenia istniejących wód powierzchniowych. Ilość ścieków wynikająca ze spływu powierzchniowego z deszczu miarodajnego przyjętego do obliczeń sieci kanalizacyjnej, nie zwiększa zauważalnie zagrożenia powodziowego na terenach położonych poniżej. Koryto istniejącego rowu melioracyjnego oraz potoku Grodziszczańskiego, w związku ze swoim spadkiem i geometrią, jest w stanie bezpiecznie prowadzić przepływy powodziowe i nie będzie zachodziło zjawisko wylewania się wody na grunty sąsiadujące z korytem. Ponadto nie będzie następowało podtapianie istniejących wylotów – brak istniejących wylotów.

Uwzględniając powyższe przyjęte rozwiązania projektowe i związana z nimi gospodarka wodna nie będą miały negatywnego wpływu na wody powierzchniowe.

11.2. Wody podziemne

Planowane do wykonania urządzenia wodne i odprowadzane nim ścieki deszczowe i roztopowe nie mają wpływu na wody podziemne.

12. Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii lub uszkodzenia urządzeń pomiarowych oraz rozmiar, warunki korzystania z wód i urządzeń wodnych w tych sytuacjach

12.1. Urządzenia pomiarowe

Nie dotyczy – urządzenia takie nie występują w stanie istniejącym oraz nie są przewidziane do zabudowy.

12.2. Wylot brzegowy

Planowane do wykonania urządzenia wodne nie podlegają rozruchowi ani zatrzymaniu działalności. Wystąpienie awarii urządzeń możliwe jest praktycznie tylko w przypadku przechodzenia ekstremalnych wód powodziowych, które mogłyby doprowadzić do zatkania rur lub ograniczenia światła rowu melioracyjnego lub potoku Grodziszczańskiego. W przypadku wystąpienia awarii możliwe jest odprowadzanie ścieków opadowych i roztopowych jeżeli tylko nie dojdzie tylko do całkowitego zatkania rur. W przypadku awarii warunkiem korzystania z wód i urządzeń wodnych powinno być możliwe szybkie przystąpienie do oczyszczenia przewodów (rur) oraz koryta rowu melioracyjnego lub potoku Grodziszczańskiego.

12.3. Przepust oraz umocnienia skarp

Planowane do wykonania urządzenia wodne nie podlegają rozruchowi ani zatrzymaniu działalności. Wystąpienie awarii urządzeń możliwe jest praktycznie tylko w przypadku przechodzenia ekstremalnych wód powodziowych, które mogłyby doprowadzić do zatkania rury przepustowej lub zerwania umocnienia dna i skarp rowów. W przypadku wystąpienia awarii możliwe jest odprowadzanie wód opadowych i roztopowych jeżeli tylko nie dojdzie tylko do całkowitego zatkania rury przepustowej lub światła rowu. W przypadku awarii warunkiem korzystania z wód powinno być możliwe szybkie przystąpienie do oczyszczenia urządzeń.

13. Informacja o formach ochrony przyrody utworzonych lub ustanowionych na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 r. o ochronie przyrody, występujących w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych

Przedmiotowa inwestycja nie została zaliczona do inwestycji mogących znacząco oddziaływać na środowisko (§3 ustęp 1 punkt Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2010r Dz.U.213.1397 z późniejszymi zmianami, dlatego też decyzja o uwarunkowaniach środowiskowych zgody na realizację przedsięwzięcia nie jest wymagana.

Odległości planowanej inwestycji do najbliższych zlokalizowanych obszarów Natura 2000 wynoszą:

- Specjalny Obszar Ochrony PLH240005 – Beskid Śląski: 3.2 km
- Specjalny Obszar Ochrony PLH240023 – Beskid Mały: 6.3 km

Odległości planowanej inwestycji do najbliższych zlokalizowanych pozostałych obszarów ochrony wynoszą:

- Park Krajobrazowy Beskidu Śląskiego: 3.2 km
- Park Krajobrazowy Beskidu Małego: 4.3 km

Przedmiotowa inwestycja z uwagi na swoją niewielką skalę oraz z uwagi na swój lokalny charakter i odległość nie oddziałuje na obszar Parku Krajobrazowego "Beskidu Śląskiego" i „Beskidu Małego” oraz nie wpływa niekorzystnie na jego otulinę. Ponadto inwestycja nie oddziałuje również na obszary Natura 2000, z uwagi na znaczną odległość od tych obszarów.

14. Schemat technologiczny wraz z bilansem masowym i rodzajami wykorzystywanych materiałów, surowców i paliw istotnych z punktu widzenia wymagań ochrony środowiska

Schemat technologiczny znajduje się w części graficznej operatu – rysunek nr 8.

Materiały, surowce i paliwa istotne z punktu widzenia wymagań ochrony środowiska nie są wykorzystywane.

15. Określenie w m³ wielkości zrzutu wód maksymalnego godzinowego, średniego dobowego oraz maksymalnego rocznego

Dla obliczenia spływu wód opadowych ze zlewni natężenie deszczu miarodajnego przyjęto w wysokości $q = 150 \text{ l/s/ha}$ i określono je dla deszczu o prawdopodobieństwie występowania $p = 100\%$ (drogi dojazdowe, gminne), tj. dla deszczu zdarzającego się jeden raz w roku, dla rocznej wysokości opadów $H=1020\text{mm}$ i dla czasu trwania $t = 15 \text{ minut}$.

Dla określenia maksymalnej ilości wód deszczowych spływających ze zlewni przyjęto następujący wzór na wielkość spływu:

$$Q = F \times \phi \times \Psi \times q \text{ (l/s)}$$

gdzie:

F = powierzchnia zlewni [ha],

ϕ = współczynnik opóźnienia,

Ψ = współczynnik spływu,

q = natężenie deszczu miarodajnego [l/s ha]

Ilość wód wyniesie:

Odcinek:	Kanał DN400 – wylot Wy2	Kanał DN250 – ul. Słoneczna
Powierzchnia zlewni:	F = 8.6 ha	F = 2.4 ha
Powierzchnia jezdnii:	Fj = 1500m ²	Fj = 600m ²
Powierzchnia zielona:	Fz = 84500m ²	Fz = 23400m ²
Natężenie deszczu:	q=150 l/s/ha	q=150 l/s/ha
współczynnik opóźnienia:	$\phi = \frac{1}{n\sqrt{F}} = 0.699$ dla n=6	$\phi = \frac{1}{n\sqrt{F}} = 0.762$ dla n=6
współczynnik spływu: ¹	$\Psi=0.11$	$\Psi=0.12$

¹ Współczynnik spływu: zieleni: 0.1, asfalt: 0.9

$$Q_{\max Wy2} = 8.6 \times 0.699 \times 0.11 \times 150 = 99.2 \text{ l/s} \triangleright \text{przyjęto } 100 \text{ l/s}$$

$$Q_{\max Wy2} = 100 \text{ l/s}$$

$$Q_{\max \text{Słoneczna}} = 2.4 \times 0.762 \times 0.12 \times 150 = 32.9 \text{ l/s} \triangleright \text{przyjęto } 33 \text{ l/s}$$

$$Q_{\max \text{Słoneczna}} = 33 \text{ l/s}$$

Wylot Wy1 poza wodami z ulicy Słonecznej prowadzi również ścieki pochodzące ze zlewni ciężącej do rowu drogowego ulicy Łodygowskiej. Ilość wód wyniesie:

Odcinek:	Rów Łodygowska
Powierzchnia zlewni:	F = 7.0 ha
Powierzchnia jezdni:	Fj = 2100m ²
Powierzchnia zielona:	Fz = 67900m ²
Natężenie deszczu:	q=150 l/s/ha
współczynnik opóźnienia:	$\phi = \frac{1}{n\sqrt{F}} = 0.723$ dla n=6
współczynnik spływu: ²	$\Psi=0.124$

$$Q_{\max \text{rów}} = 7.0 \times 0.723 \times 0.124 \times 150 = 94.1 \text{ l/s} \triangleright \text{przyjęto } 95 \text{ l/s}$$

$$Q_{\max \text{rów}} = 95 \text{ l/s}$$

Maksymalna ilość wód przypadająca na wylot Wy1 wyniesie:

$$Q_{\max Wy1} = Q_{\max \text{Słoneczna}} + Q_{\max \text{rów}}$$

$$Q_{\max Wy1} = 33 + 95 = 128 \text{ l/s}$$

$$Q_{\max Wy1} = 128 \text{ l/s}$$

Precyzyjne podanie wartości wielkości zrzutu wód maksymalnego godzinowego, średniego dobowego oraz maksymalnego rocznego w przypadku wód deszczowych i roztopowych, których ilość bezpośrednio zależy od opadów atmosferycznych, których ilości i wielkości nie można przewidzieć, jest bardzo trudne do oszacowania. Niemniej jednak na podstawie statystycznych danych meteorologicznych dla miasta Bielska-Białej (analogia do wsi Kalna) zestawionych poniżej:

- średnia ilość dni deszczowych w roku: 163 dni
- średnia ilość dni deszczowych dla deszczowego miesiąca: 14 dni
- średnia ilość opadów dla deszczowego miesiąca: 145 mm
- średnia maksymalna roczna ilość opadów: 1020 mm

oszacowano wymagane ilości, które dla projektowanych wylotów z kanalizacji deszczowej wynoszą:

Łącznie wylot Wy1 – do potoku Grodziszczkańskiego:

- zlewnia: 9.4 ha
- maksymalny godzinowy zrzut wód³: 461 m³
- średnio-dobowy zrzut wód: 435 m³
- maksymalny roczny: 95880 m³

Łącznie wylot Wy2 – do rowu melioracyjnego:

- zlewnia: 8.6 ha
- maksymalny godzinowy zrzut wód⁴: 360 m³
- średnio-dobowy zrzut wód: 398 m³
- maksymalny roczny: 87720 m³

16. Określenie stanu i składu ścieków lub minimalnego procentu redukcji zanieczyszczeń w ściekach lub – w przypadku ścieków przemysłowych – dopuszczalnych ilości zanieczyszczeń, w szczególności ilości substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego, wyrażone w jednostkach masy przypadających na jednostkę wykorzystywanego surowca, materiału, paliwa lub powstającego produktu oraz przewidywany sposób i efekt ich oczyszczania

16.1. Określenie stanu i składu ścieków lub minimalnego procentu redukcji zanieczyszczeń w ściekach

Ścieki pochodzące ze zlewni ulicy Słonecznej oraz również w części z ulicy Łodygowskiej tj. dróg gminnych w obszarze wiejskim, na podstawie §21.2 Rozporządzeniu Ministra Środowiska z dn. 18 listopada 2014r. w sprawie warunków jakie należy

² Współczynnik spływu: zielen: 0.1, asfalt: 0.9

³ wynika ze zdolności przepustowej kanału i maksymalnej ilości ścieków spływających ze zlewni

⁴ wynika ze zdolności przepustowej kanału i maksymalnej ilości ścieków spływających ze zlewni

spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego Dz.U.2014.1800 nie wymagają oczyszczenia przed wprowadzeniem do odbiornika.

Są to ścieki, które nie zawierają substancji zanieczyszczających w ilościach przekraczających 100 mg/l zawiesin ogólnych oraz 15 mg/l węglowodorów ropopochodnych.

16.2. Dopuszczalne ilości zanieczyszczeń, w szczególności ilości substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego

Zawiesiny ogólne:	100 mg/l
Węglowodory ropopochodne:	15 mg/l

16.3. Przewidywany sposób i efekt ich oczyszczenia

Nie dotyczy.

17. Wyniki pomiarów ilości i jakości ścieków, jeżeli ich przeprowadzenie było wymagane

Nie było wymagane.

18. Opis instalacji i urządzeń służących do gromadzenia, oczyszczania oraz odprowadzania ścieków

18.1. Opis instalacji do odprowadzania ścieków

Uwzględniając obliczeniowe wielkości przepływów zaprojektowany został kanał deszczowy o przekroju kołowym z rur z tworzywa sztucznego o średnicy od DN250 do DN500. Zaprojektowano rury kanalizacyjne z PVC-U klasy S. Rurociągi zostaną ułożone w obsypce piaskowej. Ubrojenie sieci stanowią typowe studnie potężeniowe, kanalizacyjne, betonowe DN1000 jako włączowe studnie rewizyjne i kontrolne oraz DN1500 jako studnie osadnikowe. Studnie wykonywane będą z betonu min. C35/45, łączone ze sobą na uszczelki gumowe i posadowione na podsypce z kruszywa łamanego stabilizowanego cementem $R_m=2.5\text{MPa}$ o grubości 15cm. Przejścia rurociągów przez ściany studzienek wykonywane będą jako szczelne z zastosowaniem typowych tulei uszczelniających – przejścia szczelne.

Charakterystyka pracy instalacji określona dla najniekorzystniejszego odcinka kanalizacji tj. dla odcinka w rejonie wylotów:

Studnia K1 (wylot brzegowy Wy1 do potoku Grodziszczkańskiego)

Dane wyjściowe:

docelowa ilość wód deszczowych:	$Q_{\max} = 128 \text{ l/s}$
minimalny spadek kanału:	$i_{\min} = 2.0 \text{ ‰}$
kanał z rur z tworzywa sztucznego PVC-S:	DN500mm

Parametry pracy w układzie obecnym:

prędkość przepływu:	przy $Q = 128 \text{ l/s}$; $v = 2.24 \text{ m/s}$
wypełnienie:	$n = 36.3\%$

Parametry pracy w układzie przy napełnieniu 100%:

prędkość przepływu:	$v = 3.26 \text{ m/s}$ przy $Q = 567 \text{ l/s}$
---------------------	---

Studnia S1 (wylot brzegowy Wy2 – do rowu melioracyjnego)

Dane wyjściowe:

docelowa ilość wód deszczowych:	$Q_{\max} = 100 \text{ l/s}$
minimalny spadek kanału:	$i_{\min} = 0.5 \text{ ‰}$
kanał z rur z tworzywa sztucznego PVC-S:	DN400mm

Parametry pracy w układzie obecnym:

prędkość przepływu:	przy $Q = 100 \text{ l/s}$; $v = 1.34 \text{ m/s}$
wypełnienie:	$n = 63.5\%$

Parametry pracy w układzie przy napełnieniu 100%:

prędkość przepływu:	$v = 1.40 \text{ m/s}$ przy $Q = 156 \text{ l/s}$
---------------------	---

18.2. Opis instalacji i urządzeń służących do gromadzenia, oczyszczania ścieków

Nie są wymagane.

Jednakże celem zapewnienia ochrony środowiska jako podstawowy element podczyszczający ścieki deszczowe i roztopowe odprowadzane z terenu dróg zaprojektowano osadniki główne "S1" oraz "K1" do wstępnego wydzielenia zawiesiny ze

ścieków o pojemności ok. 1.7m³. Osadniki zaprojektowane zostały w formie betonowego (C35/45) zbiornika DN1500. Dodatkowo osadniki przewidziane zostały na każdym wpuście deszczowym.

19. Określenie zakresu i częstotliwości wykonywania wymaganych analiz odprowadzanych wód oraz wód powierzchniowych powyżej i poniżej miejsca zrzutu wód.

Dla celów ewentualnego monitoringu ustala się następujące elementy instalacji jako miejsca poboru prób. Są to: wylot brzegowy „Wy1” i „Wy2” lub odpowiednio studnia osadnikowa S1 lub K1 zlokalizowane za wylotami brzegowymi.

Nie określa się częstotliwości wykonywania analiz odprowadzanych wód z uwagi na rodzaj i pochodzenie ścieków.

20. Opis urządzeń służących do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu odprowadzanych ścieków

Nie są wymagane z uwagi na rodzaj i pochodzenie ścieków.

21. Opis jakości wody w miejscu zamierzonego wprowadzania wód

Potok Grodziszczański oraz rów melioracyjny nie są objęte monitoringiem wód Inspektoratu Ochrony Środowiska w Katowicach.

22. Informację o sposobie zagospodarowania osadów ściekowych

Z uwagi na zastosowanie osadników, w trakcie prowadzenia procesu oczyszczania wydzielone zostaną ze ścieków osady w postaci zawiesiny mineralnej. Osady wydzielone i zatrzymane w częściach osadowych wpustów ulicznych, korytek odwodnienia liniowego i w osadniku głównym usuwane będą ręcznie z zastosowaniem odzieży ochronnej lub za pomocą wozu asenizacyjnego (WUKO).

Właściwa konserwacja i eksploatacja urządzeń podczyszczających ścieki deszczowe jest warunkiem ich efektywnej pracy, co jednocześnie zapewnia uzyskiwanie odpowiednich parametrów wody przed jej wprowadzeniem do odbiornika. W związku z powyższym wszystkie osadniki należy okresowo czyścić z nagromadzonych osadów. Należy przy tym pamiętać, iż częstotliwość usuwania zgromadzonych zanieczyszczeń uzależniona jest od ilości opadów atmosferycznych i stanu zlewni. W związku z powyższym minimum raz na pół roku należy dokonać kontroli wypełnienia osadników i przynajmniej raz w roku (w okresie wiosennym po zimowym utrzymaniu drogi) bez względu na wielkość zalegania zanieczyszczeń dokonać oczyszczenia osadników.

Oczyszczenie osadników powinno być wykonywane przez specjalistyczną firmę, z którą Inwestor powinien zawrzeć stosowną umowę. Firma ta winna posiadając odpowiednie zezwolenia i dysponować odpowiednim sprzętem umożliwiającym bezpieczny transport odpadów i ich utylizację. Ww. roboty powinny być wykonywane przez odpowiednio przeszkolony i wyposażony personel.

B. WYZNACZENIE PRZEPŁYWÓW OBLICZENIOWYCH

Przedmiotowy ciek wodny nie jest kontrolowany wodowskazem. Według wytycznych Instytutu Meteorologii i Gospodarki Wodnej dla zlewni niekontrolowanych, mniejszych od 50km² do obliczenia przepływu maksymalnego o określonym prawdopodobieństwie przewyższenia stosuje się tzw. formułę opadową.

Formuła opadowa:

$$Q_p = f F_1 \varphi H_1 A \lambda_p \delta_j$$

gdzie:

Q_p – przepływ maksymalny roczny o prawdopodobieństwie p w m³/s,

f – bezwymiarowy współczynnik kształtu fali,

F_1 – maksymalny moduł odpływu jednostkowego,

φ – współczynnik odpływu,

H_1 – maksymalny opad dobowy o prawdopodobieństwie 1% w mm,

A – powierzchnia zlewni,

λ_p – kwantyl rozkładu dla założonego prawdopodobieństwa p ,

δ_j – współczynnik redukcji jeziornej.

Spadek zlewni I_{r1} obliczono po sporządzeniu profilu podłużnego cieku wraz z suchą doliną. Maksymalny moduł odpływu jednostkowego określa się z tabeli w zależności od hydromorfologicznej charakterystyki koryta potoku Φ_r i czasu spływu po stokach t_s . Hydromorfologiczną charakterystykę koryta potoku obliczono ze wzoru:

$$\Phi_r = \frac{1000(L + l)}{m I_{r1}^{\frac{1}{3}} A^{\frac{1}{4}} (\varphi H_1)^{\frac{1}{4}}}$$

gdzie:

$L+l$ – długość cieku wraz z suchą doliną w km,

m – miara szorstkości koryta odczytana z tabeli,

I_{r1} – spadek cieku.

Czas spływu po stokach określono w zależności od hydromorfologicznej charakterystyki stoków:

$$\Phi_s = \frac{(1000l_s)^{1/2}}{m_s I_s^{1/4} (\varphi H_1)^{1/2}}$$

gdzie:

l_s – średnia długość stoków obliczona z obliczona z podanego wzoru w km,

m_s – miara szorstkości stoków odczytana z tabeli,

I_s – średni spadek stoków obliczony z podanego wzoru.

$$l_s = \frac{1}{1,8\rho}$$

gdzie:

ρ – gęstość sieci rzecznej obliczona jako iloraz sumy długości cieku głównego oraz jego dopływów wraz z suchymi dolinami i powierzchni zlewni uzyskano ze wzoru:

$$\rho = \frac{\sum_{i=1}^n (L + l)_i}{A}$$

gdzie:

n – liczba cieków.

Średni spadek stoków obliczono z równania:

$$I_s = \frac{\Delta h \sum_{j=1}^r k_j}{A}$$

gdzie:

Δh – różnica poziomów dwóch sąsiednich warstw w m,

k – długość warstwy w m,

r – liczba warstw.

Wylot Wy1 – do potoku Grodziszczkańskiego

Charakterystykę przedmiotowej zlewni wraz z parametrami wchodzącymi w skład używanej formuły oraz wyniki obliczeń:

Dane:

Współczynnik korekcyjny	$f = 0.6$
Wysokość opadu dobowego 1%	$H_1 = 160 \text{ mm}$
Powierzchnia zlewni	$A = 0.841 \text{ km}^2$
Powierzchnia jezior	$A_j = 0.00 \text{ km}^2$
Powierzchnia bagien	$B_i = 0.00 \text{ km}^2$
Długość cieku głównego z suchą doliną	$L+l = 3.01 \text{ km}$
Długość cieków wraz z suchymi dolinami	$S(L+l) = 3.55 \text{ km}$
Długość zlewni	$L_z = 2.77 \text{ km}$
Różnica poziomów pomiędzy warstwicami	$\Delta h = 10 \text{ m}$
Łączna długość warstwic	$L_w = 3.23 \text{ km}$

Przeciętna charakterystyka koryta i tarasu zalewowego na długości cieku

tereny górskie, kamieniste dno

Charakterystyka powierzchni stoków

pola

Cecha gleby koryta lub stoków

Utwory gliniaste i pyłowe

Region, w którym znajduje się zlewnia

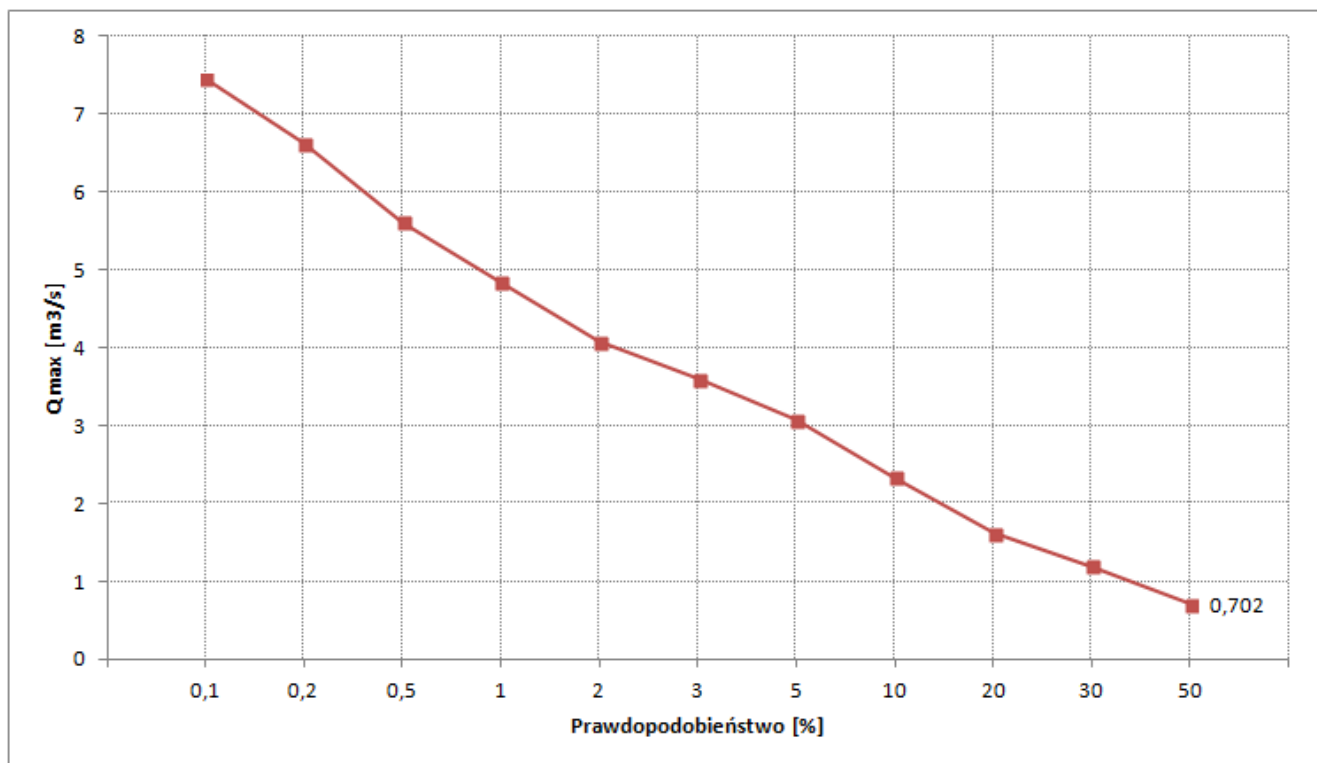
Obszar kraju z wyłączeniem Tatr i wysokich gór ($H < 700 \text{ m.n.p.m}$)

Makroregion

Karpaty (2a)

Współczynniki – obliczenia pośrednie

Średni spadek koryta	2.0%
Współczynnik redukcji jeziornej	$\delta_j = 1.0$
Współczynnik redukcji bagiennej	$\delta_b = 1.0$
Współczynnik szorstkości koryta	$m = 7$
Współczynnik szorstkości stoków	$m_s = 0.15$
Wskaźnik odpływu	$\phi = 0.88$
Gęstość sieci rzecznej	$\rho = 4.22 \text{ 1/km}$
Średni spadek stoków	$l_s = 38.4 \text{ m/km}$
Charakterystyka koryta	$\Phi_r = 40.8$
Charakterystyka stoków	$\Phi_s = 2.59$
Czas spływu	$t_s = 17.1 \text{ min}$
Maksymalny moduł odpływu jednostkowego	$F_1 = 0.0681$



Jako przepływ miarodajny przyjęto wielkość przepływu dla prawdopodobieństwa 50%:

$$Q_{50\%} = 0.702 \text{ m}^3/\text{s}$$

Napełnienie w korycie cieków wodnych (koryto o szerokości dna 1.0m, całość umocniona budowlami siatkowo-kamiennymi) dla przepływu $Q_{50\%}$ wynoszącego około 0.702 m³/s w rejonie projektowanego wylotu wyniesie ok. 41 centymetrów.

Zwiększenie przepływu miarodajnego cieków dla prawdopodobieństwa 50% o ilość wód spływających ze zlewni tj. 100 l/s:

$$Q_{\text{wylot}} = 0.128 \text{ m}^3/\text{s}$$

Napełnienie w korycie cieków wodnych (koryto o szerokości dna 1.0m, całość umocniona budowlami siatkowo-kamiennymi) dla przepływu $Q_{50\%} + Q_{\text{wylot}}$ wynoszącego 0.830 m³/s w rejonie projektowanego wylotu wyniesie ok. 46 centymetrów. Tym samym napełnienie koryta wzrośnie o około 5cm.

Wylot Wy2 do rowu melioracyjnego oraz przepust drogowy w km 0+505 ul. Słonecznej

Charakterystykę przedmiotowej zlewni wraz z parametrami wchodzącymi w skład używanej formuły oraz wyniki obliczeń:

Powierzchnia zlewni	$A = 0.373 \text{ km}^2$
Powierzchnia jezior	$A_j = 0.00 \text{ km}^2$
Powierzchnia bagien	$B_i = 0.00 \text{ km}^2$
Długość cieków głównych z suchą doliną	$L+l = 1.00 \text{ km}$
Długość cieków wraz z suchymi dolinami	$S(L+l) = 1.00 \text{ km}$
Długość zlewni	$L_z = 1.35 \text{ km}$
Różnica poziomów pomiędzy warstwicami	$\Delta h = 5 \text{ m}$
Łączna długość warstw	$L_w = 3.31 \text{ km}$

Przeciętna charakterystyka koryta i tarasu zalewowego na długości cieków

tereny górskie, kamieniste dno

Charakterystyka powierzchni stoków

pola

Cecha gleby koryta lub stoków

Utwory gliniaste i pyłowe

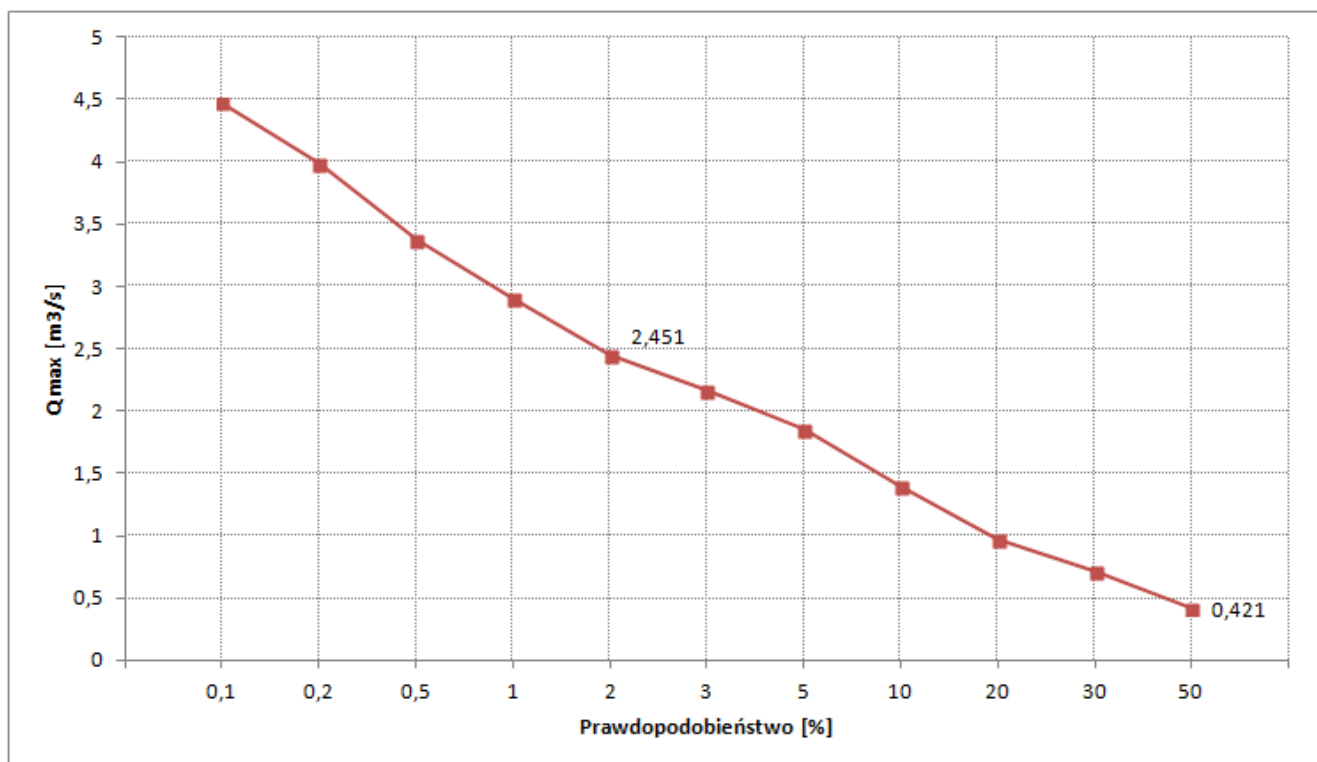
Region, w którym znajduje się zlewnia

Obszar kraju z wyłączeniem Tatr i wysokich gór ($H < 700 \text{ m.n.p.m}$)

Makroregion
Karpaty (2a)

Współczynniki – obliczenia pośrednie

Średni spadek koryta	%
Współczynnik redukcji jeziornej	$\delta_j = 1.0$
Współczynnik redukcji bagiennej	$\delta_b = 1.0$
Współczynnik szorstkości koryta	$m = 7$
Współczynnik szorstkości stoków	$m_s = 0.15$
Wskaźnik odpływu	$\phi = 0.88$
Gęstość sieci rzecznej	$\rho = 2.68 \text{ 1/km}$
Średni spadek stoków	$l_s = 44.4 \text{ m/km}$
Charakterystyka koryta	$\Phi_r = 16.3$
Charakterystyka stoków	$\Phi_s = 3.62$
Czas spływu	$t_s = 26.8 \text{ min}$
Maksymalny moduł odpływu jednostkowego	$F_1 = 0.123$



Jako przepływ miarodajny przyjęto wielkość przepływu dla prawdopodobieństwa 50%:

$$Q_{50\%} = 0.421 \text{ m}^3/\text{s}$$

Napełnienie w korycie cieków wodnych (koryto o szerokości dna 1.0m, całość umocniona budowlami siatkowo-kamiennymi) dla przepływu $Q_{50\%}$ wynoszącego około 0.421 m³/s w rejonie projektowanego wylotu wyniesie ok. 28 centymetrów.

Zwiększenie przepływu miarodajnego cieków dla prawdopodobieństwa 50% o ilość wód spływających ze zlewni tj. 100 l/s:

$$Q_{\text{wylot}} = 0.100 \text{ m}^3/\text{s}$$

Napełnienie w korycie cieków wodnych (koryto o szerokości dna 1.0m, całość umocniona budowlami siatkowo-kamiennymi) dla przepływu $Q_{50\%} + Q_{\text{wylot}}$ wynoszącego 0.521 m³/s w rejonie projektowanego wylotu wyniesie ok. 33 centymetrów. Tym samym napełnienie koryta wzrośnie o około 5cm.

C. WYZNACZENIE ŚWIATŁA PRZEPUSTU

Jako przepływ miarodajny do wymiarowania światła przepustu (klasa drogi D – dojazdowa) przyjęto wielkość przepływu dla prawdopodobieństwa 2% zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu i Gospodarki Morskiej z dnia 30 maja 2000r w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie Dz.U.2000.63.735 z późniejszymi zmianami.

$$Q_{\max 2\%} = 2.451 \text{ m}^3/\text{s}.$$

Wymiarowanie przepustuGłębokość wody w korycie ciek przy przepływie miarodajnym

Napełnienie w korycie ciek przy przepływie miarodajnym obliczono dla warunków ruchu jednostajnego i przyjętego zwartego przekroju koryta ciek o jednakowym współczynniku szorstkości skarp i dna – geometria koryta rowu zgodnie z projektem. Wartość h_m określono metodą kolejnych przybliżeń zakładając napełnienie koryta i sprawdzając odpowiadający przepływ, aż do uzyskania miarodajnego natężenia przepływu (metoda iteracyjna).

Pochylenie dna rowu	$i_d = 2.0\%$
Współczynnik szorstkości dna rowu	$n_o = 0.02$ (kosze siatkowo-kamienne)
Natężenie przepływu	$Q_m = 2.45 \text{ m}^3/\text{s}$

Wyznaczenie głębokości wody h_m na wlocie do przepustu dla wyznaczonego Q_m :

Szerokość zwierciadła wody	$B_o = 1.5\text{m}$
Powierzchnia przekroju rowu	$F_o = 1.075\text{m}^2$ – obliczono komputerowo
Obwód zwilżony	$O_z = 3.20\text{m}$ – obliczono komputerowo
Promień hydrauliczny	$R_h = 0.336$
Prędkość	$v_o = 2.28 \text{ m/s}$
Głębokość wody przed przepustem	$h_m = 85\text{cm}$

Założona maksymalna wysokość spiętrzenia przed przepustem: $H = 1.4\text{m}$

Szerokość zwierciadła wody	$B_{o1.4} = 2.0\text{m}$
Powierzchnia przekroju rowu	$F_{o1.4} = 2.15\text{m}^2$ – obliczono komputerowo

$$v_{o1.4} = \frac{Q_m}{F_{o1.4}} = \frac{2.45}{2.15} = 1.14$$

$$H_{o1.4} = H_{d1.4} + \frac{v_{o1.4}^2}{2g} = 1.4 + \frac{1.14^2}{2 \times 9.81} = 1.47$$

Wstępny dobór średnicy:

$$b_{kr1.4} = \frac{Q_m}{m\sqrt{2g}H_{o1.4}^{\frac{3}{2}}} = \frac{2.45}{0.31 \times \sqrt{2 \times 9.81} \times 1.47^{\frac{3}{2}}} = 1.00$$

Zaprojektowano przepust $D_n=1200\text{mm}$ o długości $L_p = 9\text{m}$

Warunek długości przepustu:

$$L_p = 9\text{m} < L_{\max} = h_p \times 20 = 20\text{m} - \text{przepust krótki}$$

Głębokość górnej wody (metoda iteracyjna):

$$H = H_o - \frac{v_o^2}{2g} = 1.38 - \frac{1.26^2}{2 \times 9.81} = 1.30$$

$$H_o = \left(\frac{Q_m}{m \times b_{kr} \times \sqrt{2g}} \right)^{\frac{2}{3}} = \left(\frac{2.45}{0.334 \times 1.01 \times \sqrt{2 \times 9.81}} \right)^{\frac{2}{3}} = 1.38$$

$$W_Q = \frac{Q}{D^2 \sqrt{gD}} = \frac{2.45}{1.2^2 \sqrt{9.81 \times 1.2}} = 0.496$$

z tabeli 3.3 rozporządzenia:

$$h_{kr} = 0.725 \times 1.2 = 0.87$$

$$b_{kr} = 0.8412 \times 1.2 = 1.01$$

$$F_{kr} = 0.6099 \times 1.2^2 = 0.88$$

Z uwagi na fakt, iż $B_o < 6 \times 1.2m$ występuje niepełne dławienie boczne:

$$m = m_t + \frac{0.385 - m_t}{3F_o - 2F_{p1}} F_{p1} = 0.31 + \frac{0.385 - 0.31}{3 \times 1.95 - 2 \times 1.131} \times 1.131 = 0.334$$

gdzie:

F_{p1} – pole przekroju wlotu przewodu przy rzędnej zwierciadła wody spiętrzonej

m_t – 0.31

$$H \leq 1.2h_p \rightarrow 1.30 \leq 1.2 \times 1.2m = 1.44 - \text{warunek spełniony, niezatopiony wlot}$$

$$h_p \leq 1.25h_{kr} \rightarrow 1.2m \leq 1.25 \times 0.87 = 1.09 - \text{warunek spełniony, niezatopiony wylot}$$

Z uwagi na zastosowanie umocnienia strefy wlotowej i wylotowej w postaci budowli siatkowo-kamiennych zrezygnowano z obliczeń dla stanowiska dolnego.

Opracował:
mgr inż. Rafał RADZIO

Investor:

Gmina Buczkowice
ul. Lipowska 730
43-374 Buczkowice



Biuro projektowe: PRACOWNIA PROJEKTOWA

RHR S.C.
Honorata Radzio, Rafat Radzio
43-360 Bystra, ul. Handlowa 3
tel. 502-582-639

Nazwa obiektu budowlanego:

ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ

Branža:	
---------	--

DROGI

Stadium:

Operat WP

Adres obiekt	
--------------	--

	Miejscowość:
--	--------------

Powiat:

Województwo:

Data:

Kwiecień 2016

Nazwa rysunku:

ORIENTACJA

Skala:

1:10000

Funkcja:

Imię i nazwisko

Specjalność

Podpis

Nr rys.	
---------	--

Opracował:	
------------	--

mgr inż. Rafał RADZIO, upr. SLK/0751/PWOD/05

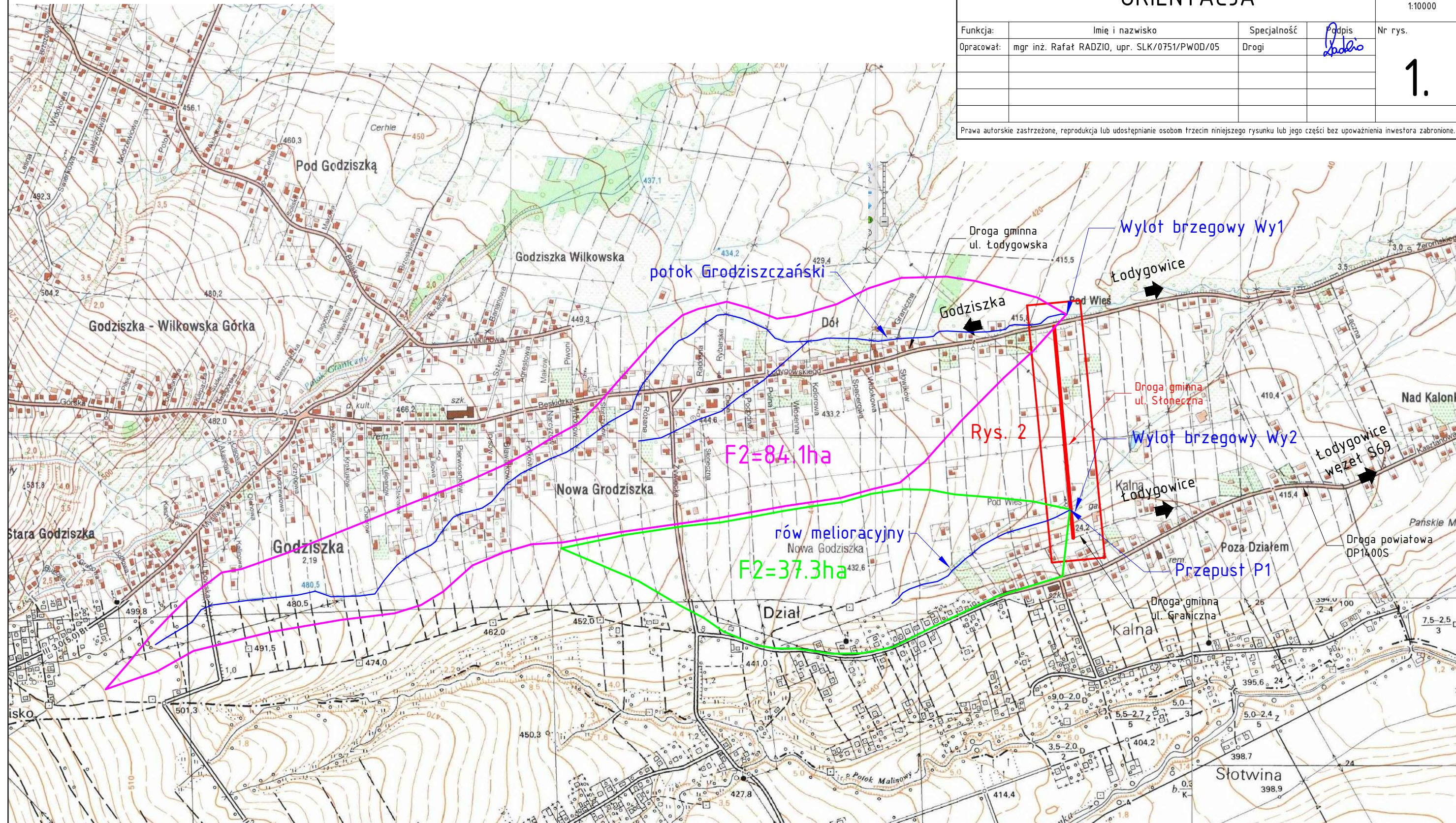
	Drogi
--	-------

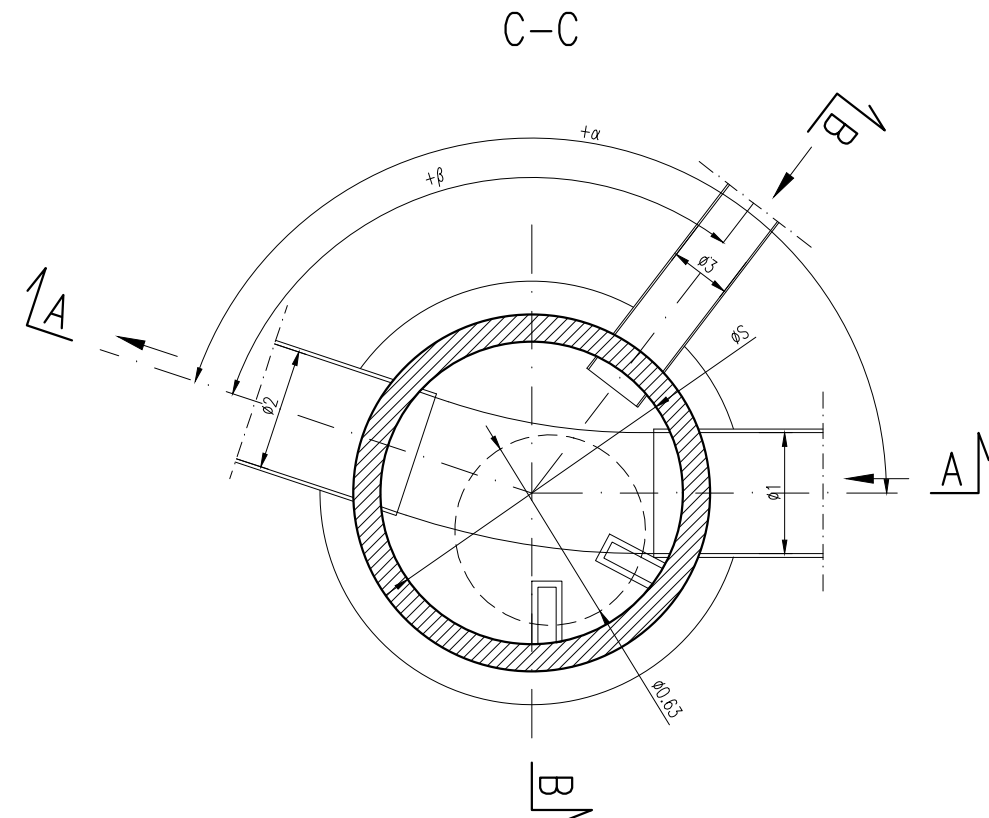
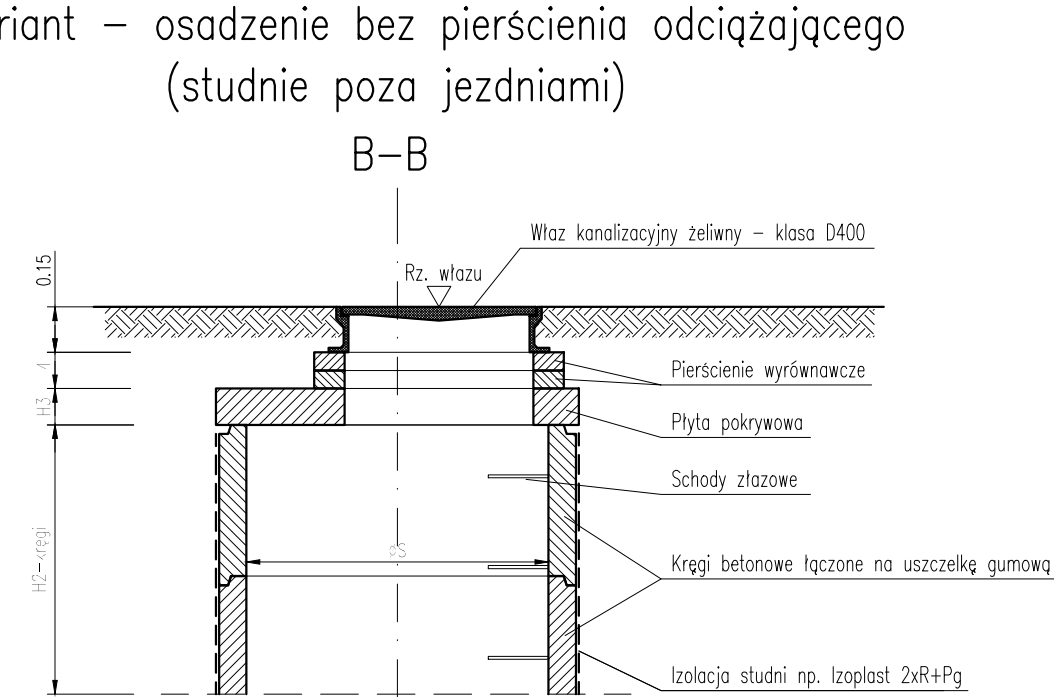
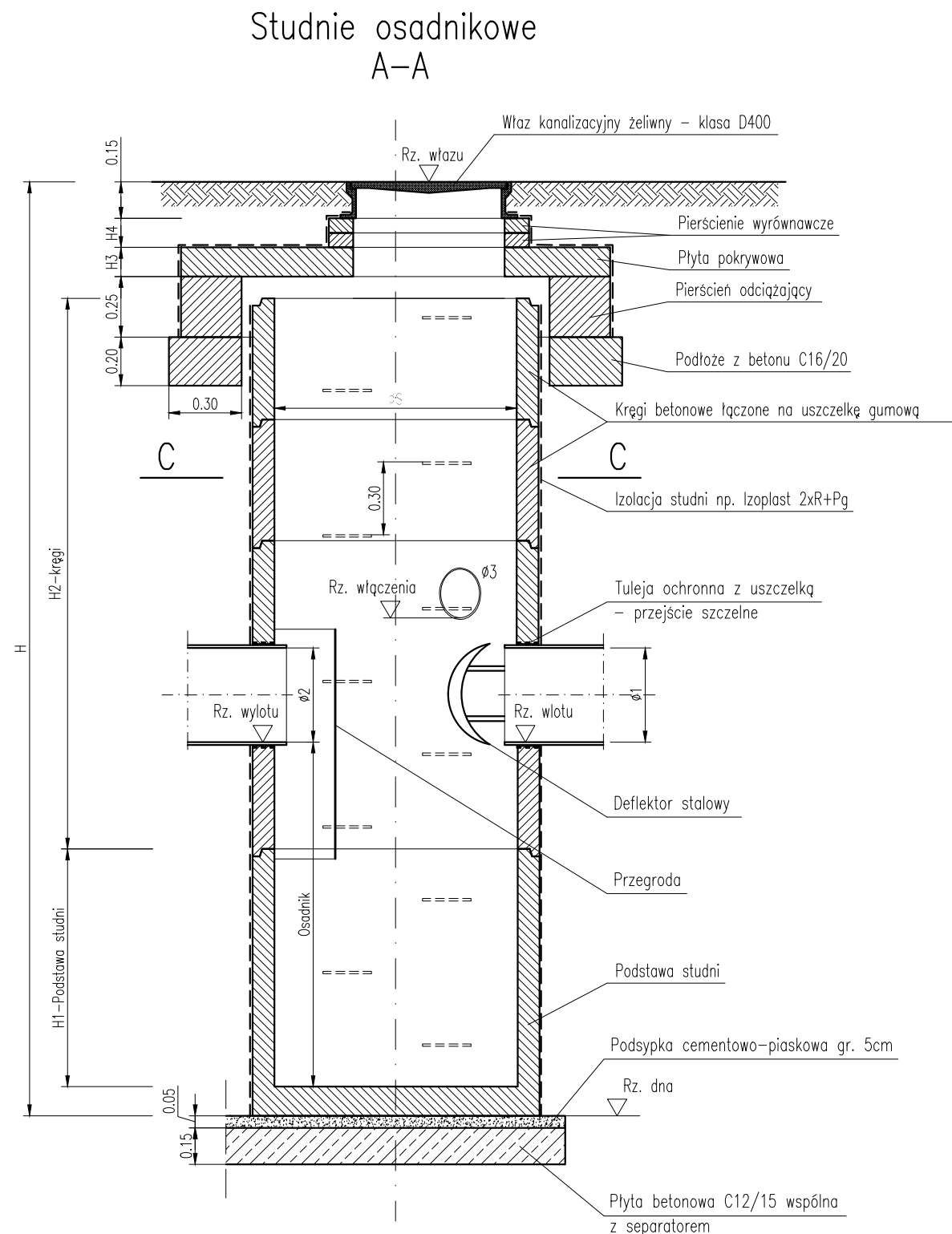
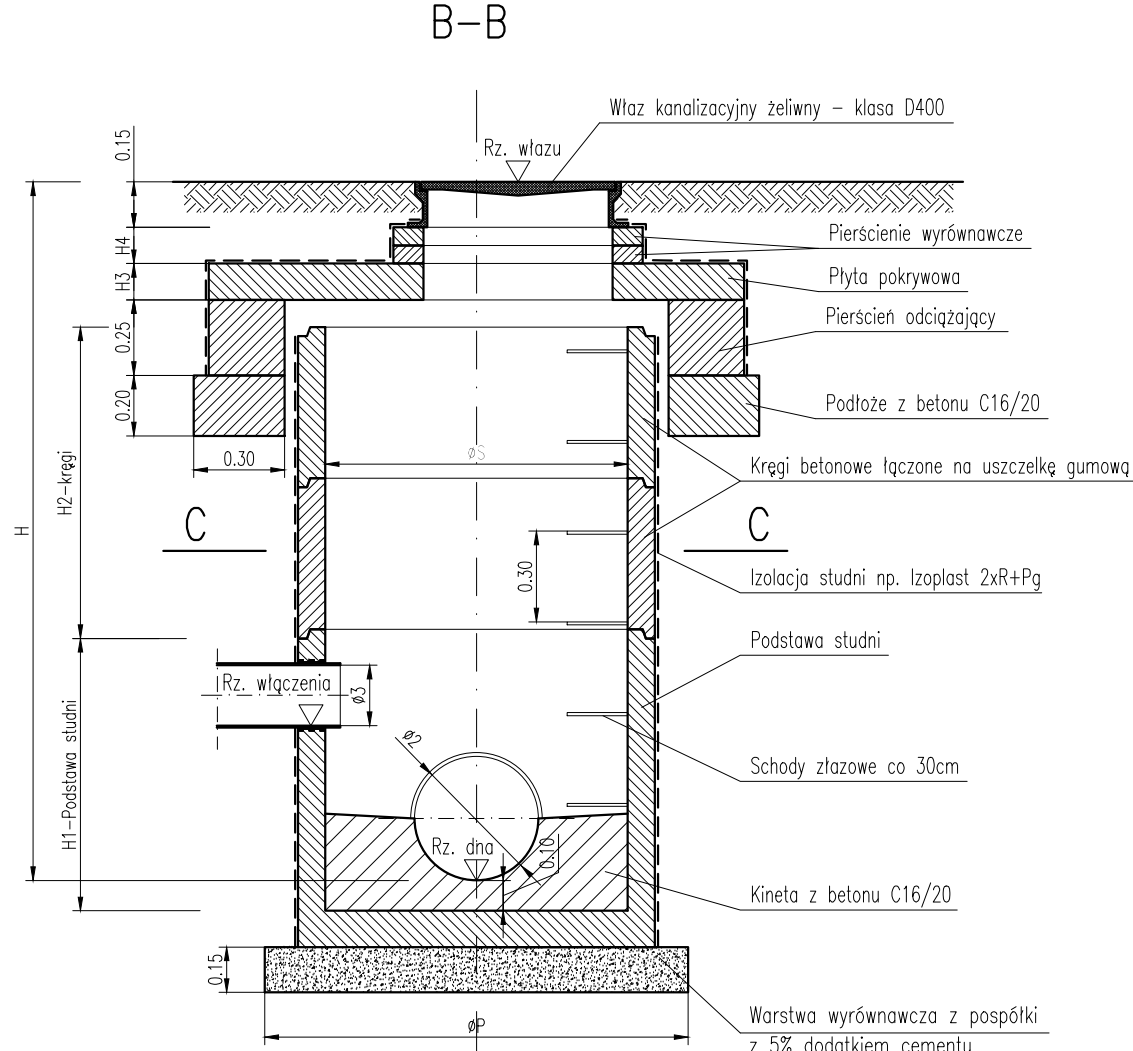
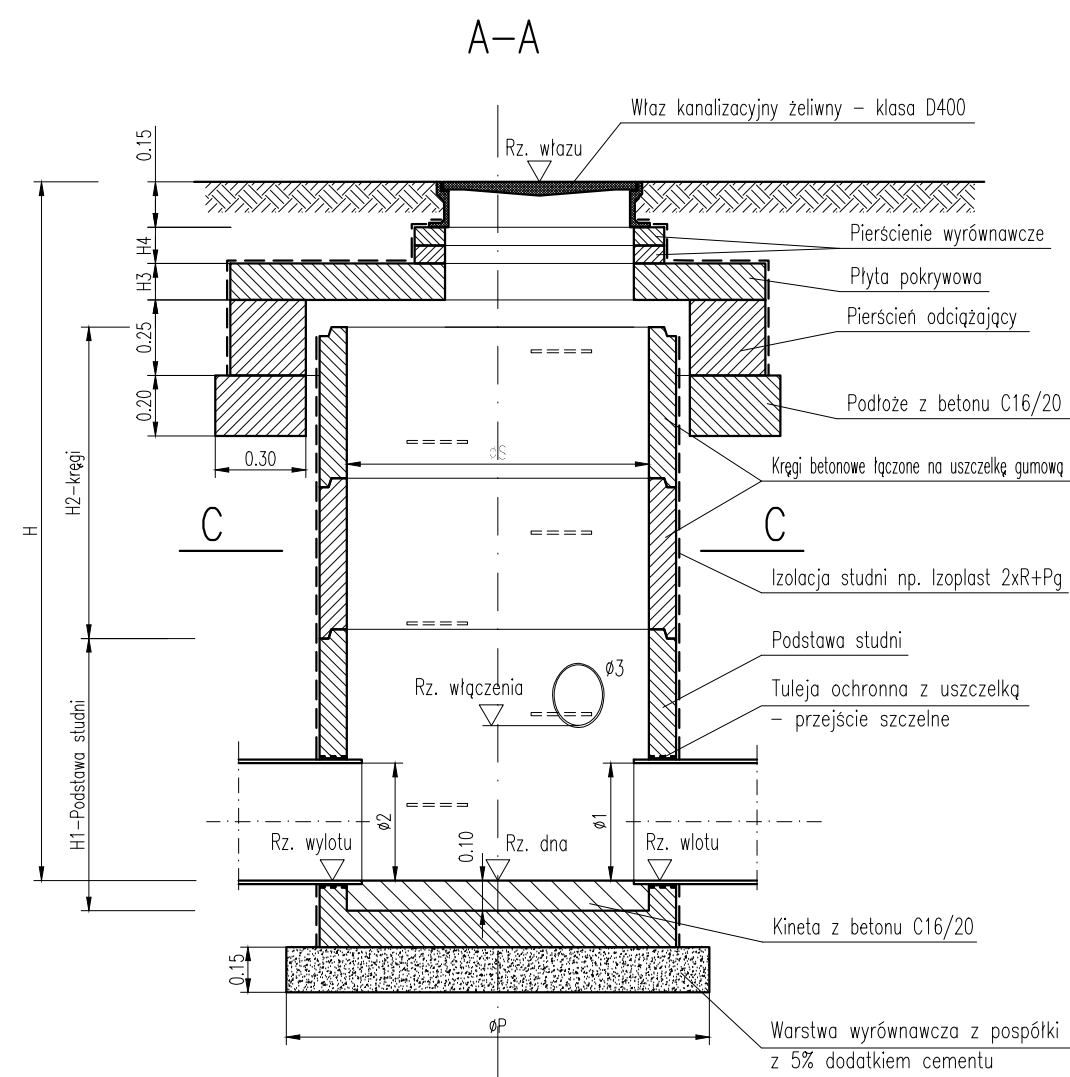
Indio

[illegible]

1.

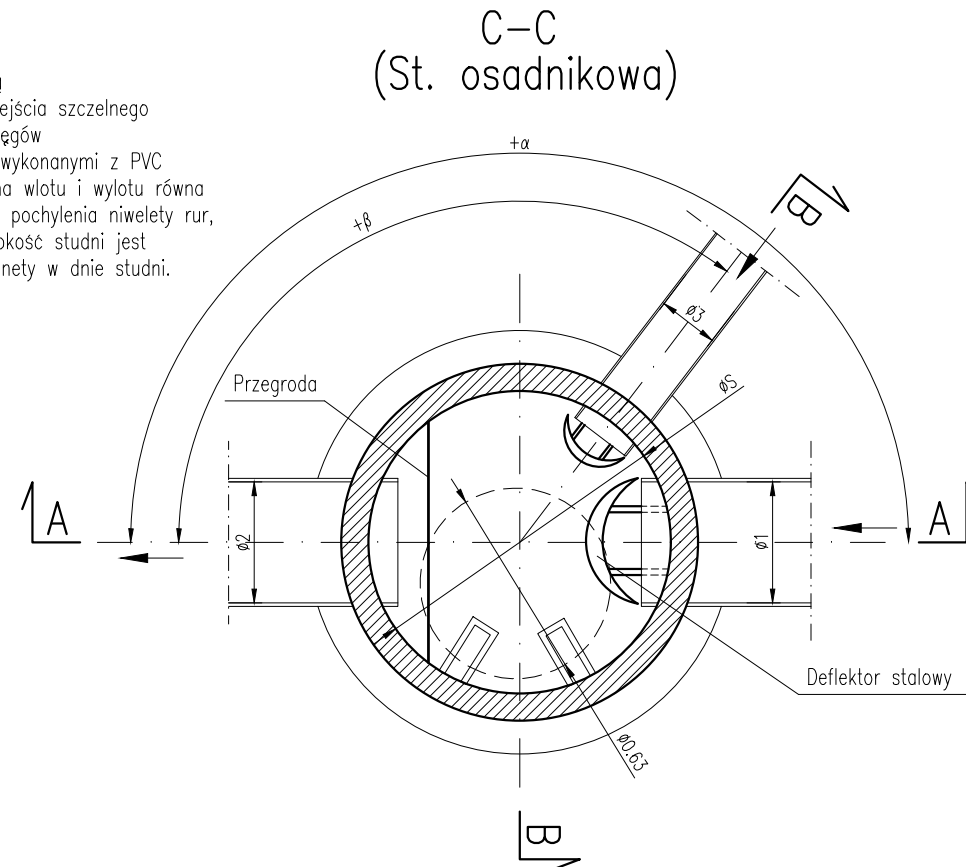
Prawa autorskie zastrzeżone, reprodukcja lub udostępnianie osobom trzecim niniejszego rysunku lub jego części bez upoważnienia inwestora zabronione.





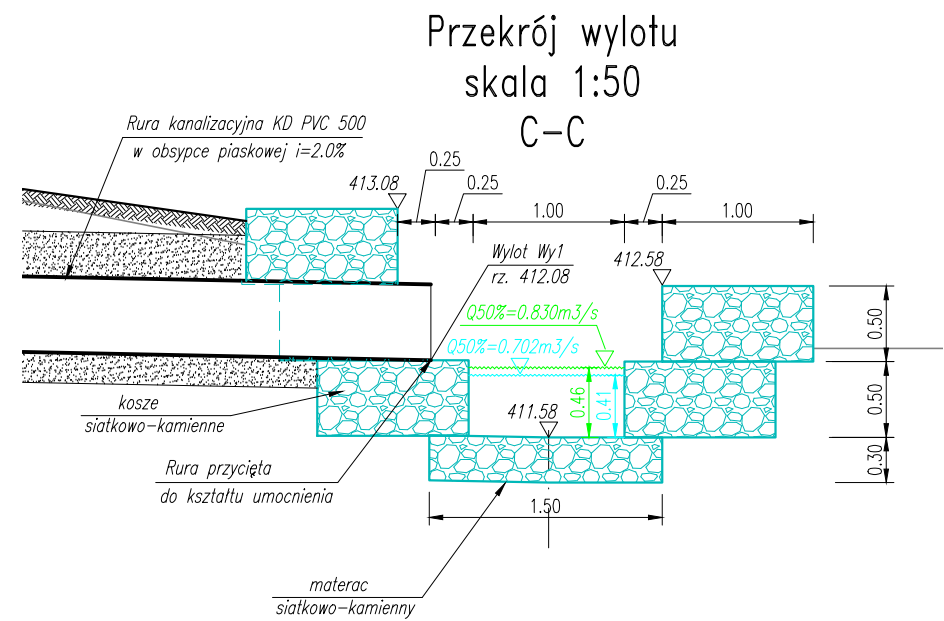
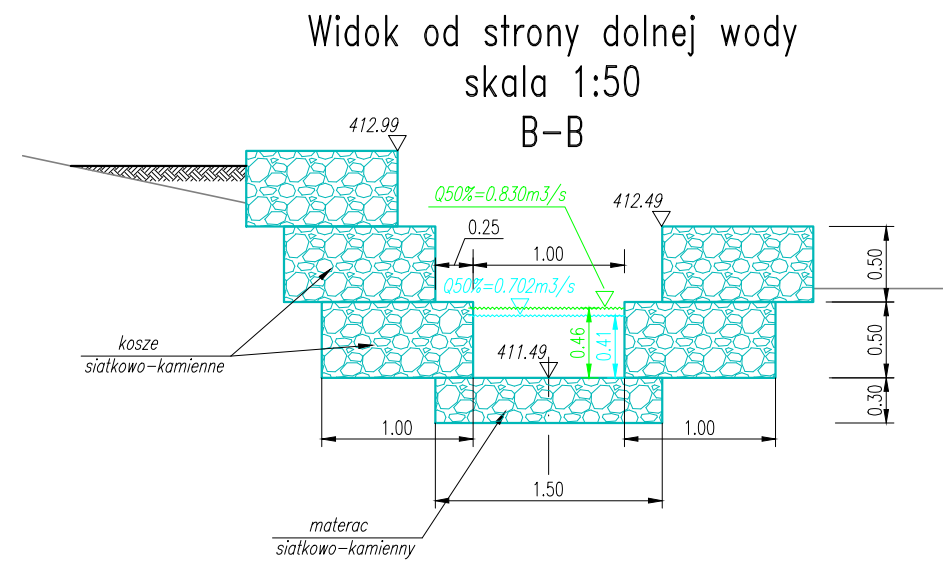
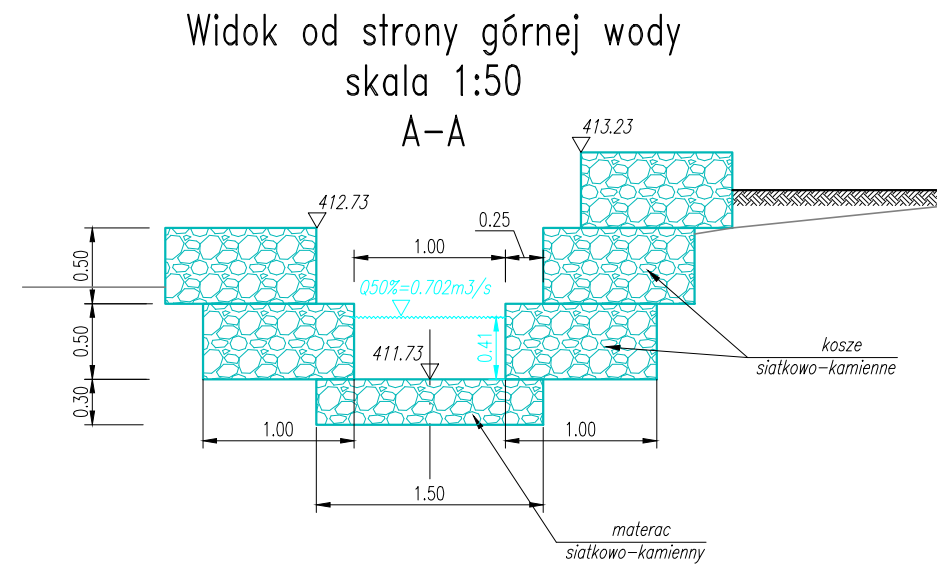
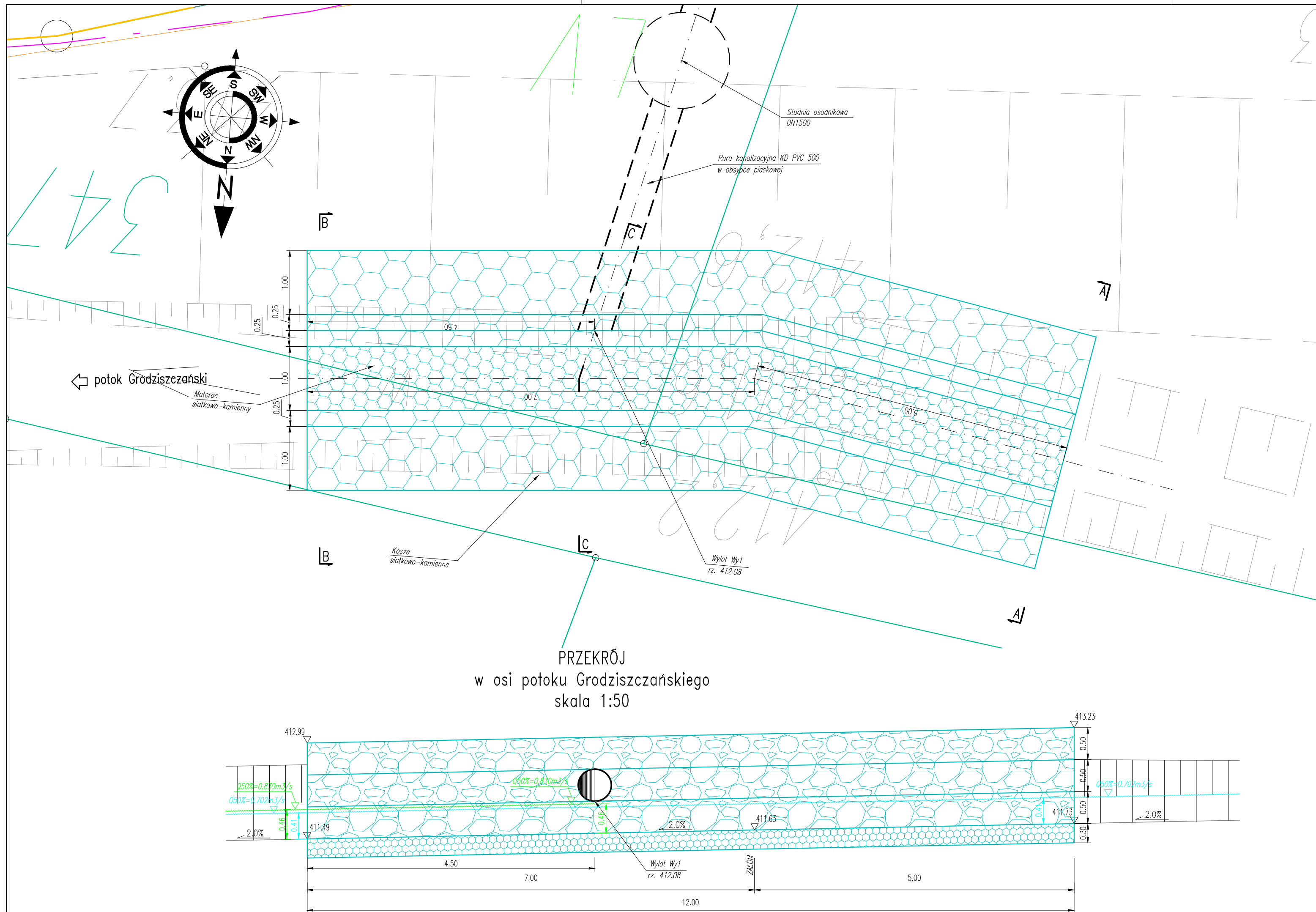
UWAGI:

1. Elementy studni z betonu min. C35/45
2. Elementy studni łączone na uszczelkę gumową
3. Rury włączać do studni za pośrednictwem przejścia szczelnego
4. H1, H2, H3, H4 – wg katalogu producenta kregów
5. Izolacja studni nie może stykać się z rurami wykonanymi z PVC
6. Jeśli nie zaznaczono inaczej rzeczywista rzędna wlotu i wylotu równa jest rzędnej dna minimum $\pm 5\text{mm}$ i zależy do pochylenia niwelety rur,
7. Jeżeli nie zaznaczono inaczej rzeczywista wysokość studni jest powiększona o 10cm z uwagi na wykonanie kinety w dnie studni.

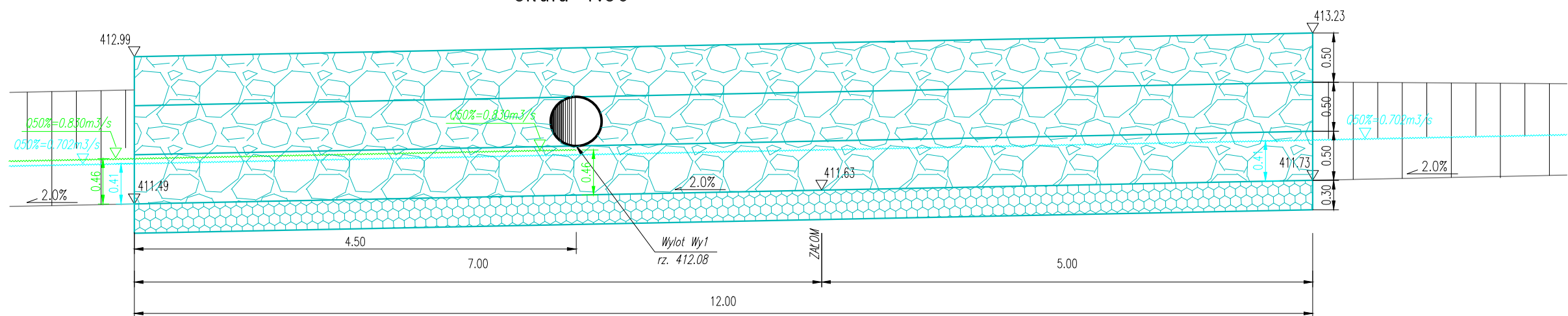


Wariant – osadzenie bez pierścienia odciążającego (studnie poza jezdniami)

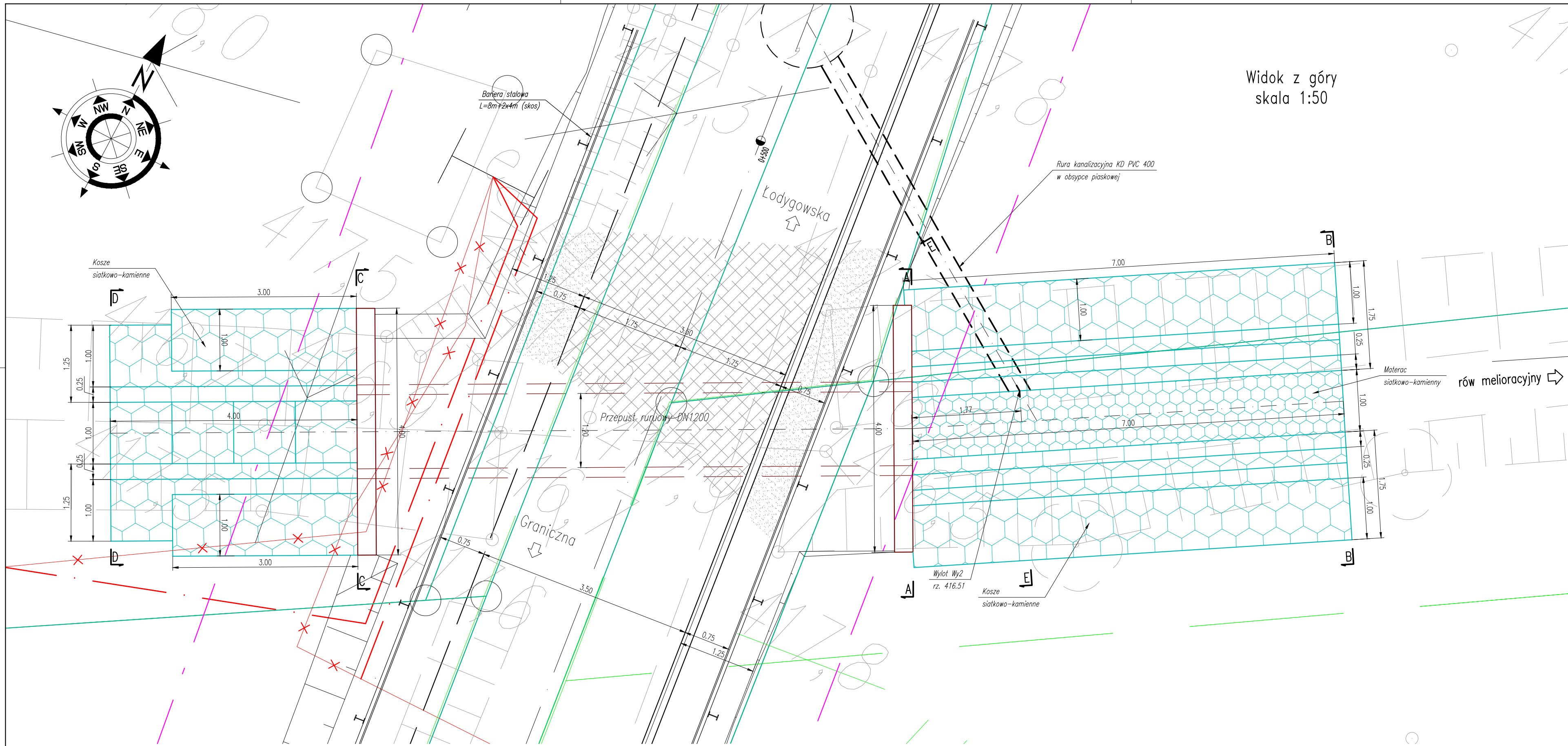
Inwestor:		Gmina Buczkowice ul. Lipowska 730 43-374 Buczkowice				Biuro projektowe: PRACOWNIA PROJEKTOWA  S.C. Honorata Radzio, Rafał Radzio 43-360 Bystra, ul. Handlowa 3 tel. 502-582-639	
Nazwa obiektu budowlanego: ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ					Branża: DROGI ODWODNIENIE		
					Stadium: Operat WP		
Adres obiektu budowlanego:		Miejscowość: Kalna	Powiat: bielski	Województwo: śląskie	Data: Kwiecień 2016		
Nazwa rysunku: STUDNIE POŁĄCZENIOWE I OSADNIKOWE rysunki typowe					Skala: 1:25		
Funkcja:	Imię i nazwisko			Specjalność	Podpis	Nr rys. 4.	
Projektował:	mgr inż. Rafał RADZIO, upr. SLK/0751/PW00/05			Drogi			
Prawa autorskie zastrzeżone, reprodukcja lub udostępnianie osobom trzecim niniejszego rysunku lub jego części bez upoważnienia inwestora zabronione.							



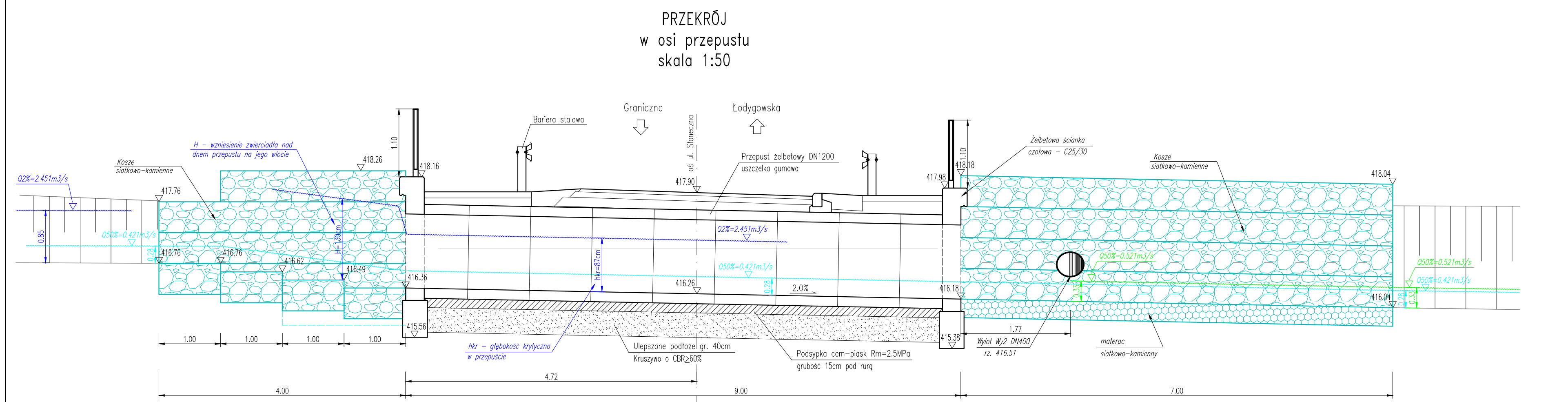
PRZEKRÓJ
w osi potoku Grodziszczańskiego
skala 1:50



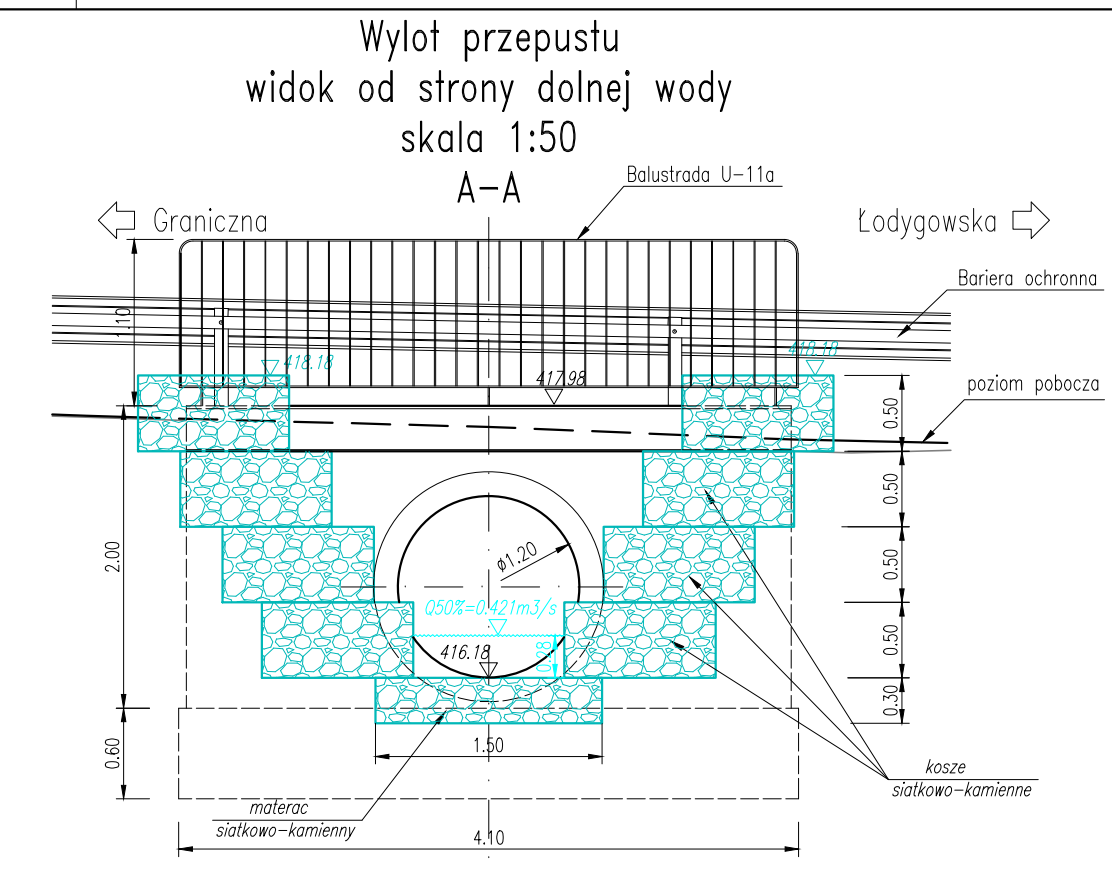
Inwestor: Gmina Buczkowice ul. Lipowska 730 43-374 Buczkowice		<div>GMINA BUCZKOWICE</div> <div></div> <div></div>		Biuro projektowe: PRACOWNIA PROJEKTOWA <div>RHR S.C.</div> <div>Honorata Radzio, Rafał Radzio 43-360 Bystra, ul. Handlowa 3 tel. 502-582-639</div>	
Nazwa obiektu budowlanego: <div>ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ</div>				Branża: DROGI	
				Stadium: Operat WP	
Adres obiektu budowlanego:		Miejscowość: Kalna	Powiat: bielski	Województwo: śląskie	Data: Kwiecień 2015
Nazwa rysunku: Wylot brzegowy Wy1 umocnienie potoku Grodziszczańskiego					
Funkcja:		Imię i nazwisko		Specjalność	Nr rys.
Projektował:		mgr inż. Rafał RADZIO, upr. SLK/0751/PW00/05		Drogi	
					6.
Prawa autorskie zastrzeżone, reprodukcja lub udostępnianie osobom trzecim niniejszego rysunku lub jego części bez upoważnienia inwestora zabronione.					



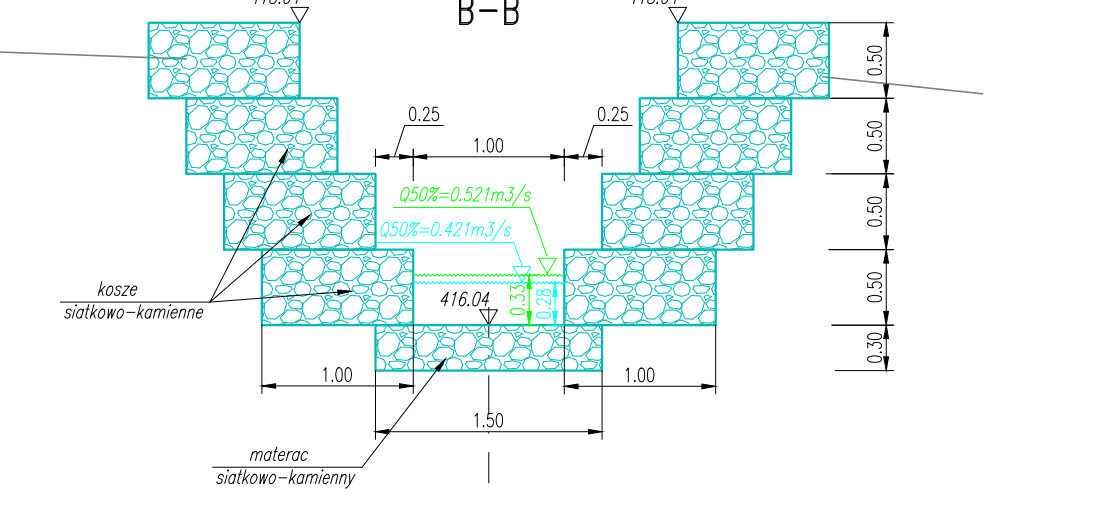
Widok z góry
skala 1:50



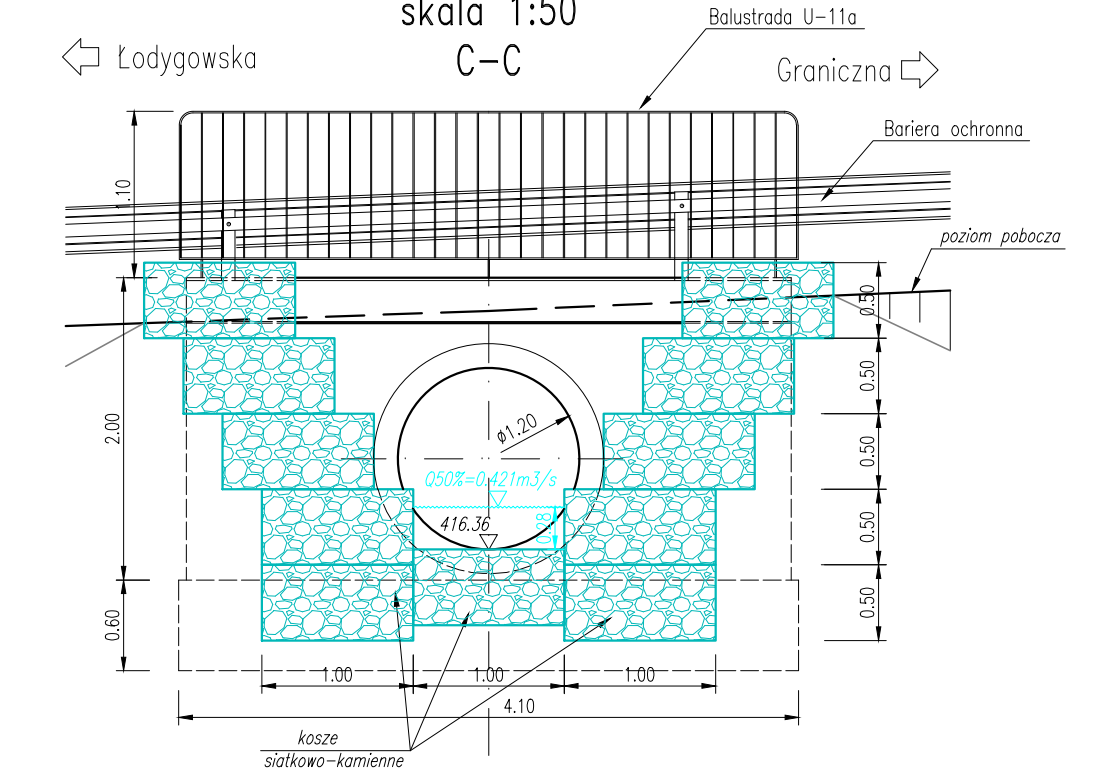
PRZEKRÓJ
w osi przepustu
skala 1:50



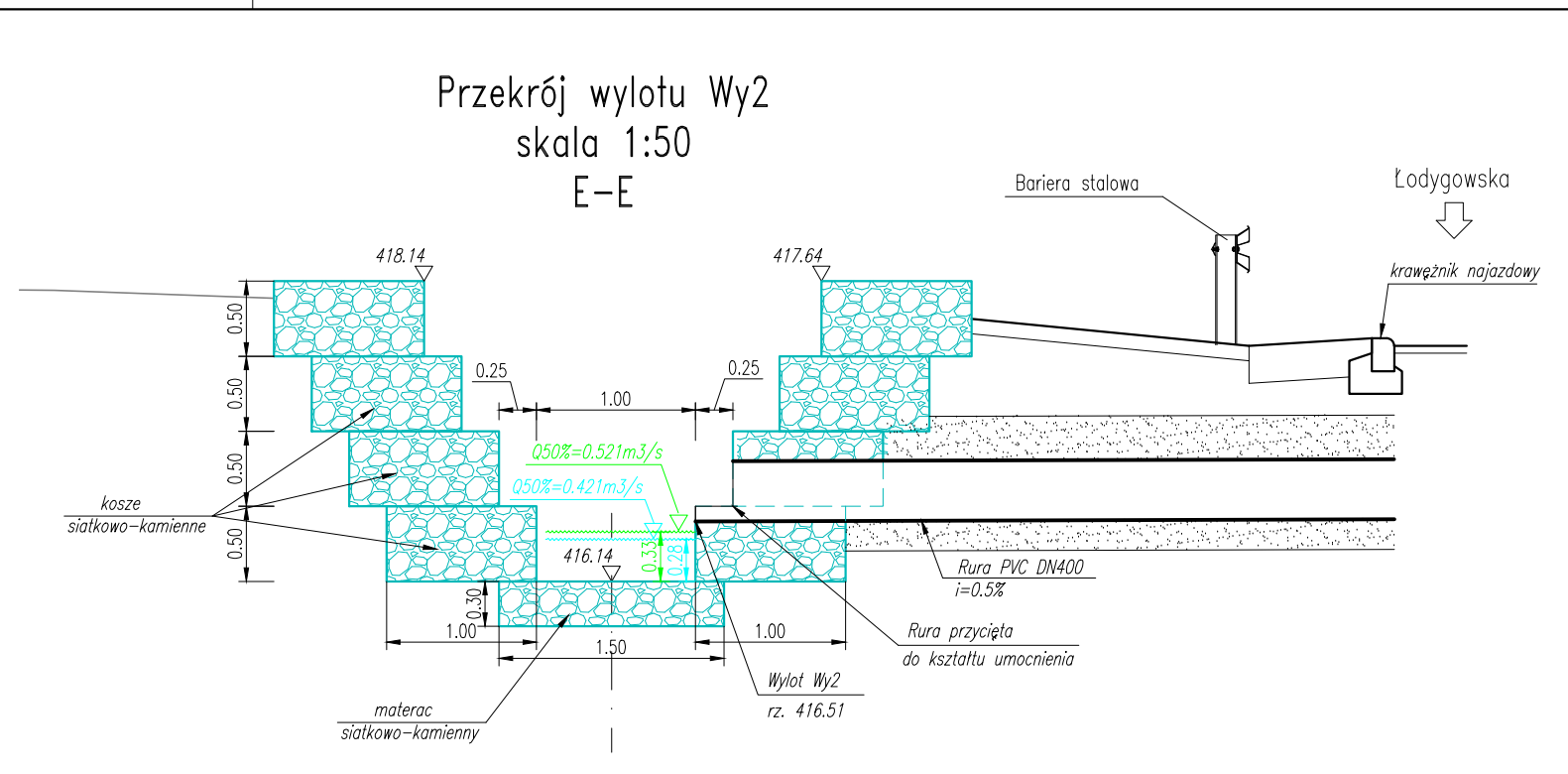
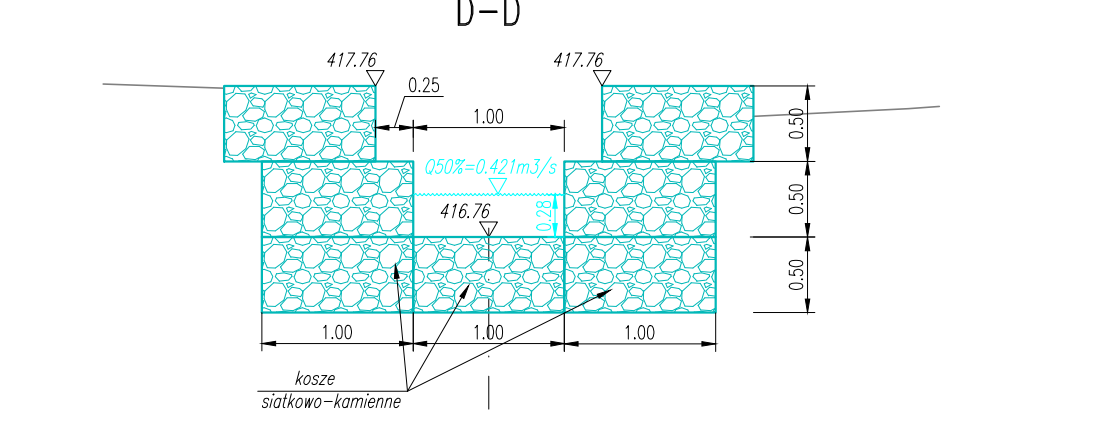
Widok od strony dolnej wody
skala 1:50
B-B



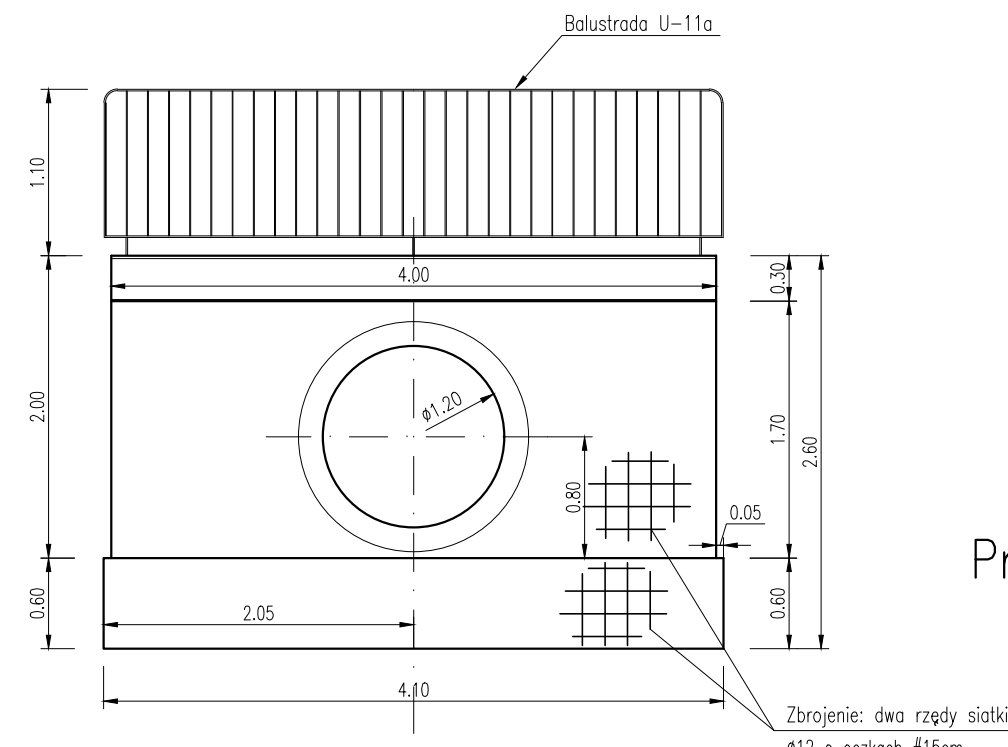
Widok od strony górnej wody
skala 1:50
D-D



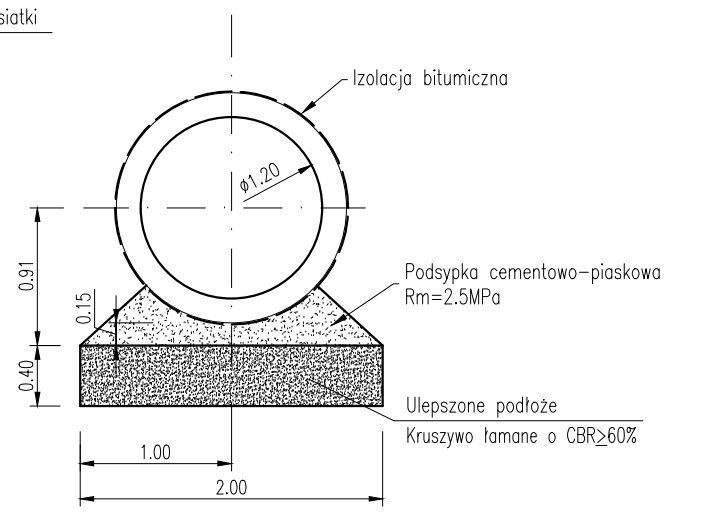
Widok od strony górnej wody
skala 1:50
D-D



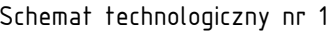
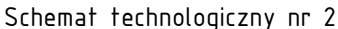
Ścianka czołowa przepustu
Widok
Skala 1:50



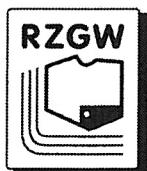
Przekrój poprzeczny
Skala 1:50



Inwestor: Gmina Buczkowice ul. Lipowska 730 43-374 Buczkowice		Biuro projektowe: PRACOWNIA PROJEKTOWA RHR S.C. Honorata Radzio, Rafał Radzio 43-360 Bystra, ul. Handlowa 3 tel. 502-582-639	
Nazwa obiektu budowlanego: ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ		Branża: DROGI ODWOODNIENIE	
Adres obiektu budowlanego: Kalna		Miejscowość: bielski	Stadium: Operat WP
Nazwa rysunku: Wylot brzegowy Wy2 Przepust DN1200		Powiat: bielski	Województwo: śląskie
Funkcja: mgr inż. Rafał RADZIO, upr. SLK/0751/PWOD/05		Imię i nazwisko: Rafal	Data: Kwiecień 2016
Projektował: mgr inż. Rafał RADZIO, upr. SLK/0751/PWOD/05		Specjalność: Drogi	Skala: 1:50
Prawa autorskie zastrzeżone, reprodukcja lub udostępnianie osobom trzecim niniejszego rysunku lub jego części bez upoważnienia inwestora zabronione		Nr rys. 7.	



8.



REGIONALNY ZARZĄD GOSPODARKI WODNEJ W KRAKOWIE

ZARZĄD ZLEWNI SOŁY I SKAWY Z/S W ŻYWCU

RHR S.C.

Honorata Radzio, Rafał Radzio

**ul. Handlowa 3
43-360 BYSTRA**

04.05.2016r.

NZZ-464-16-2033

Żywiec, dnia 31.05.2016r.

Dotyczy: pisma w sprawie zaopiniowania operatu wodnoprawnego na: odprowadzenie wód deszczowych z rozbudowywanej ulicy Słonecznej w Kalnej nowoprojektowanymi dwoma wylotami, odcinkowe umocnienie potoku Godziszczańskiego na długości 12mb oraz przebudowę przepustu komunikacyjnego w ciągu rowu melioracyjnego.

RZGW Kraków Zarząd Zlewni Soły i Skawy z siedzibą w Żywcu opiniuje pozytywnie odprowadzenie i rozwiązania techniczne z uwagami:

1. na odprowadzenie wód deszczowych, zabudowę wylotów, odcinkowe umocnienie potoku oraz przebudowę przepustu komunikacyjnego, Inwestor zobowiązany jest uzyskać pozwolenie wodnoprawne;
2. odprowadzane ścieki deszczowe muszą odpowiadać ściśle właściwym normatywom określonym w Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 18 listopada 2014 w sprawie warunków jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi
3. **opiniuje się pozytywnie obliczenia odpływu w warunkach deszczu miarodajnego, przepływów maksymalnych – wraz z obliczeniami hydraulicznymi oraz rozwiązania techniczne projektowanych urządzeń wodnych**
4. Dyrektor RZGW w Krakowie nie ponosi odpowiedzialności za ewentualne szkody powodziowe w obrębie wnioskowanych zamierzeń.

Opinia nie narusza prawa własności, warunków wynikających z prawa budowlanego ani innych praw osób trzecich.

Otrzymują:

1. adresat
2. a/a.

KIEROWNIK
Zarządu Zlewni Soły i Skawy
z siedzibą w Żywcu
mgr inż. Paweł Nabelec

ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ

PROJEKT BUDOWLANY

OPERAT WODNO-PRAWNY DLA:

- wykonania wylotu brzegowego Wy1 o średnicy DN500 do potoku Grodziszczkańskiego na działce 3474 obręb 0004 Rybarzowice;
- odprowadzenia w ilości 128 l/s ścieków deszczowych i roztopowych do potoku Grodziszczkańskiego za pośrednictwem wylotu brzegowego Wy1;
- wykonania odcinkowego umocnienia potoku Grodziszczkańskiego na długości 12m w obrębie działek 3468, 3473, 3474 obręb 0004 Rybarzowice;
- wykonania wylotu brzegowego Wy2 o średnicy DN400 do rowu melioracyjnego na działce 69/2 obręb 0003 Kalna;
- odprowadzenia w ilości 100 l/s ścieków deszczowych i roztopowych do rowu melioracyjnego za pośrednictwem wylotu brzegowego Wy2;
- wykonania przebudowy przepustu do średnicy rur 1200mm w ciągu rowu melioracyjnego wraz z umocnieniem strefy wlotu i wylotu w obrębie działek 56/11, 56/17, 56/4, 69/1, 68/3, 68/5, 69/2 obręb 0003 Kalna;

Inwestor: Gmina Buczkowice, ul. Lipowska 730, 43-374 Buczkowice

REGIONALNY ZARZĄD GOSPODARKI WODNEJ
Zarząd Zlewni Soli i Skawy
w Żywcu

UZGODNIONO

dnia 31.05.2016r L.rej. 7033

Zawartość opracowania

1. Część opisowa
2. Część rysunkowa

Projektował:

mgr inż. Rafał RADZIO

upr. SLK/0751/PWOD/05

w specjalności drogowej

mgr inż. Rafał RADZIO

Uprawnienie budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanym
bez ograniczeń w specjalności drogowej
nr ewid: SLK/0751/PWOD/05

z zastrzeżeniami:

N22-464-16-2033

REGIONALNY ZARZĄD GOSPODARKI WODNEJ
Zarząd Zlewni Soli i Skawy

z siedzibą w Żywcu

34-300 Żywiec, ul. Brocka 30

fax 033-861-03-34

tel. 033-861-03-31 do 33

Regon 357118561

(2)

Bystra, kwiecień 2016

OWP

Bielsko-Biała, dnia 11.07.2016r

PRACOWNIA PROJEKTOWA RHR s.c
Honorata Radzio, Rafał Radzio
ul. Handlowa 3
43-360 Bystra

Dotyczy: Uzgodnienia operatu wodnoprawnego na przebudowę przepustu , budowę wylotów wraz z umocnieniem dna i skarp oraz odprowadzanie wód opadowych z projektowanej rozbudowy drogi gminnej - ul. Słonecznej w Kalnej Gmina Buczkowice pow. Bielsko-Biała.

W odpowiedzi na pismo z dnia 04.07.2016 roku Rejonowy Związek Spółek Wodnych w Bielsku-Białej uzgadnia operat wodnoprawny na przebudowę przepustu, budowę wylotów W1;W2 wraz z umocnieniami dna i skarp oraz odprowadzanie wód opadowych z projektowanej rozbudowy drogi gminnej - ul. Słonecznej w Kalnej Gmina Buczkowice pow. Bielsko-Biała pod następującymi warunkami:

- Projektowana inwestycja zlokalizowana będzie w kompleksie gruntów zmeliorowanych. Uszkodzone podczas robót istniejące ciągi drenarskie należy połączyć zgodnie z obowiązującymi przepisami i warunkami technicznymi wykonywania połączeń przerwanej sieci drenarskiej tj. ułożenie na podkładach drewnianych lub deskach ze starannym ubiciem gruntu, względnie włączenia ich do projektowanej kanalizacji deszczowej poprzez studzienki rewizyjne.
- Przebudowę przepustu, kanalizację deszczową, wpusty, studzienki, wyloty W1; W2 oraz umocnieniami dna i skarp rowów melioracyjnych R-1(21), R-3(25) Potok Godziszczański wykonać zgodnie z rysunkami szczegółowymi projektu wykonawczego i operatu wodnoprawnego.
- Na wykonanie przebudowy przepustu, budowę urządzeń wodnych - wylotów i odprowadzanie wód opadowych do rowów melioracyjnych R-1(21), R-3(25) uzyskać pozwolenie wodnoprawne wydane przez Starostwo Powiatowe w Bielsku-Białej.
- Prace w obrębie urządzeń melioracji szczegółowych wykonywać pod odpłatnym nadzorem pracownika tut. Związku.
- O terminie rozpoczęcia i zakończenia robót należy powiadomić Rejonowy Związek Spółek Wodnych w Bielsku-Białej.
- Dokonać protokolarnego odbioru wykonanych robót prz udziale przedstawiciela tut. Związku.

- Uzgodnienie ważne jest na okres 2 lat.

INSPEKTOR D/S TECHNICZNYCH


Czesław Kanik

Załącznik:

1 egz. operatu wodnoprawnego na przebudowę przepustu, budowę wylotów wraz z umocnieniami dna i skarp rowów oraz odprowadzanie wód opadowych z projektowanej rozbudowy drogi gminnej - ul. Słonecznej w Kalnej Gmina Buczkowice pow. Bielsko-Biała.



**ŚLĄSKI ZARZĄD MELIORACJI i URZĄDZEŃ WODNYCH
w Katowicach**

40-087 Katowice, ul. Sokolska 65

Sekretariat: tel. (32) 258-30-76, fax. (32) 258-27-43, 258-68-10
e-mail: sekretariat@szmiuw.pl, http://www.szmiuw.pl
NIP: 954-23-14-260, REGON: 276712880



Śląskie.
Pozytywna energia

Żywiec, dnia 09.05.2016 r.

JEDNOSTKI TERENOWE:

**Oddział Bielsko-Biała
z siedzibą w Żywcu**
34-300 Żywiec
ul. Za Wodą 18
Sekretariat:
tel.: 33/ 814-93-79
tel./fax.: 33/ 861-43-29
e-mail:bielsko@szmiuw.pl

Oddział Częstochowa
42-200 Częstochowa
ul. Wręczycka 11a
Sekretariat:
tel.: 34/ 362-92-12
fax.: 34/ 362-92-11
e-mail:czestochowa@szmiuw.pl

**Biuro Terenowe
Bieruń - Pszczyna**
43-155 Bieruń Nowy
ul. Warszawska 168
tel./fax.: 32/ 216-29-77
43-200 Pszczyna
ul. 3 Maja 4a
tel./fax.: 32/ 210-47-29
e-mail:bierun@szmiuw.pl

Biuro Terenowe Cieszyn
43-400 Cieszyn
ul. Korfantego 32
tel./fax.: 33/ 852-28-25
e-mail:cieszyn@szmiuw.pl

**Biuro Terenowe
Gliwice**
44-100 Gliwice
ul. Góry Chełmskiej 2B
tel./fax.: 32/ 231-96-25
e-mail:gliwice@szmiuw.pl

Biuro Terenowe Racibórz
47-400 Racibórz
ul. 1 Maja 8A
tel./fax.: 32/ 415-35-66
e-mail:raciborz@szmiuw.pl

Biuro Terenowe Zawiercie
42-400 Zawiercie
ul. 3 Maja 33
tel./fax.: 32/ 672-19-20
e-mail:zawiercie@szmiuw.pl

**Wojewódzki Magazyn
Przeciwpowodziowy**
40-357 Katowice, ul. Kocura 16
tel./fax.: 32/256 83 26
e-mail:zakrzewski@szmiuw.pl

DM/OBB/JG/DKP-205/DKW- ~~287~~ /2016

RHR S.C.
Honorata Radzio, Rafał Radzio
ul. Handlowa 3
43-360 Bystra

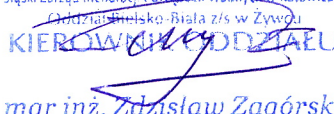
Dotyczy: Rozbudowa ulicy Słonecznej w Kalnej – uzgodnienie operatu wodno –
prawnego.

W odpowiedzi na pismo z dnia 04.05.br. w sprawie uzgodnienia operatu wodnoprawnego w związku z rozbudową ulicy Słonecznej w Kalnej, Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach Oddział Bielsko-Biała z siedzibą w Żywcu informuje, że działka **3468** w m. Rybarzowice nie stanowi gruntu pokrytego wodami powierzchniowymi, w stosunku do których zgodnie z art.11 ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (Dz. U. z 2015 r.- poz.469 - tekst jednolity z późniejszymi zmianami) prawa właścicielskie wykonuje Marszałek Województwa Śląskiego i działający w jego imieniu Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych.

Zapis w rejestrze gruntów Starostwa Powiatowego w Bielsku-Białej wskazujący ŚZMiUW jako samoistnie władający ww. działką jest zapisem błędnym i nie znajduje podstaw prawnych i faktycznych. Został wpisany bez zawiadomienia wpisanego.

W związku z powyższym tut. Oddział nie może dokonać ww. uzgodnienia.

Kopia DM aa

Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach
Oddział Bielsko-Biała z/s w Żywcu
KIEROWNICZKA

mgr inż. Zdzisław Zagórski

ROZBUDOWA ULICY SŁONECZNEJ W KALNEJ

PROJEKT BUDOWLANY

OPERAT WODNO-PRAWNY DLA:

- wykonania wylotu brzegowego Wy1 o średnicy DN500 do potoku Grodziszczańskiego na działce 3474 obręb 0004 Rybarzowice;
- odprowadzenia w ilości 128 l/s ścieków deszczowych i roztopowych do potoku Grodziszczańskiego za pośrednictwem wylotu brzegowego Wy1;
- wykonania odcinkowego umocnienia potoku Grodziszczańskiego na długości 12m w obrębie działek 3468, 3473, 3474 obręb 0004 Rybarzowice;
- wykonania wylotu brzegowego Wy2 o średnicy DN400 do rowu melioracyjnego na działce 69/2 obręb 0003 Kalna;
- odprowadzenia w ilości 100 l/s ścieków deszczowych i roztopowych do rowu melioracyjnego za pośrednictwem wylotu brzegowego Wy2;
- wykonania przebudowy przepustu do średnicy rur 1200mm w ciągu rowu melioracyjnego wraz z umocnieniem strefy wlotu i wylotu w obrębie działek 56/11, 56/17, 56/4, 69/1, 68/3, 68/5, 69/2 obręb 0003 Kalna;

Inwestor: Gmina Buczkowice, ul. Lipowska 730, 43-374 Buczkowice

Zawartość opracowania

1. Część opisowa
2. Część rysunkowa

Projektował:

mgr inż. Rafał RADZIO

upr. SLK/0751/PWOD/05

w specjalności drogowej

mgr inż. Rafał RADZIO

Uprawnienie budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanym
bez ograniczeń w specjalności drogowej
nr ewid: SLK/0751/PWOD/05

Załącznik do uzgodnienia
DN/CBB/16/DKP-205/DKW-287/2016
z dnia 09.05.2016r.

SLASKI ZWIĄZK MELIORACJI
I URZĄDZEN WODNYCH
W KATOWICACH
Oddział Bielsko-Biała
z siedzibą w Żywcu
34-300 Żywiec, ul. Za Wodą 18
tel./fax 33 861 43 29

Bystra, kwiecień 2016

OWP