

SPIS ZAWARTOŚCI DOKUMENTACJI

I CZĘŚĆ OPISOWA

1. WSTĘP	4
1.1. WNIOSKODAWCA	4
1.2. CEL I ZAKRES OPRACOWANIA	4
1.3. PODSTAWA OPRACOWANIA	4
1.4. LOKALIZACJA I OPIS URZĄDZEŃ WODNYCH	5
1.4.1 OPIS PROJEKTOWANYCH URZĄDZEŃ WODNYCH.....	5
1.5. CEL I ZAKRES KORZYSTANIA Z WÓD	6
1.6. OBOWIĄZKI W STOSUNKU DO OSÓB TRZECICH	7
1.7. RODZAJ URZĄDZEŃ POMIAROWYCH ORAZ ZNAKÓW ŻEGLUGOWYCH	7
2. OGÓLNA CHARAKTERYSTYKA INWESTYCJI.....	8
2.1. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO	8
2.2. OPIS STANU PROJEKTOWANEGO.....	8
3. CHARAKTERYSTYKA WÓD OBJĘTYCH POZWOLENIEM	8
3.1. ILOŚĆ ODPROWADZANYCH WÓD ZE ZLEWNI.....	8
3.1.1. OPAD MIARODAJNY (MAKSYMALNY)	8
3.1.2. ŚREDNI OPAD ROCZNY	9
3.1.3. OKREŚLENIE W M ³ WIELKOŚCI ZRZUTU WÓD OPADOWYCH I ROZTOPOWYCH - MAKSYMALNEGO GODZINOWEGO, ŚREDNIEGO DOBOWEGO I MAKSYMALNEGO ROCZNEGO	9
3.1.4. OKREŚLENIE W M ³ ILOŚCI WÓD OPADOWYCH LUB ROZTOPOWYCH ODPROWADZANYCH DO SYSTEMÓW KANALIZACJI ZBIORCZEJ Z TERENÓW USZCZELNIONYCH	11
3.1.5. DOBÓR URZĄDZEŃ OCZYSZCZAJĄCYCH.....	11
4. STAN I SKŁAD WÓD DESZCZOWYCH.....	12
5. OKREŚLENIE WPŁYWU NA ODBIORNIK	12
5.1 CHARAKTERYSTYKA ODBIORNIKA	12
5.2 JAKOŚĆ WODY W ODBIORNIKACH.....	13
5.3 USTALENIA WYNIKAJĄCE Z PLANU GOSPODAROWANIA WODAMI.....	13
5.4.1 POZOSTAŁE USTALENIA	13
5.4 WYSTĘPOWANIE WÓD POWIERZCHNIOWYCH I PODZIEMNYCH.....	14
6. RODZAJ I ZASIĘG ODDZIAŁYWANIA ZAMIERZONEGO KORZYSTANIA Z WÓD ORAZ STAN PRAWNY NIERUCHOMOŚCI USYTUOWANYCH W ZASIĘGU ODDZIAŁYWANIA ZAMIERZONEGO KORZYSTANIA Z WÓD LUB PLANOWANYCH DO WYKONANIA URZĄDZEŃ WODNYCH	17
7. INFORMACJA O FORMACH OCHRONY PRZYRODY	19
8. POSTĘPOWANIE W CZASIE ROZRUCHU, WSTRZYMANIA DZIAŁALNOŚCI LUB AWARII.....	20
9. WYTYCZNE DLA INWESTORA	20
10. WNIOSKI	20
11. UWAGI KOŃCOWE.....	21

II CZĘŚĆ RYSUNKOWA

- RYS. NR 1	- PLAN ORIENTACYJNY
- RYS. NR 2.1 – 2.2	- PLAN URZĄDZEŃ WODNYCH
- RYS. NR 3.1	- ZASADNICZE PRZEKROJE WYLOTÓW WYL1 I WYL2 ORAZ ODBIORNIKA
- RYS. NR 3.2	- ZASADNICZE PRZEKROJE WYLOTU WYL3 ORAZ ODBIORNIKA
- RYS. NR 4	- SCHEMAT TECHNOLOGICZNY
- RYS. NR 5	- MAPA ZLEWNI

III CZĘŚĆ FORMALNO-PRAWNA

ZAŁ. 1 Wypisy z rejestru gruntów

ZAŁ. 2 Wypis i wyrys z miejscowego planu zagospodarowania terenu

ZAŁ. 3 Pismo Państwowego Gospodarstwa Wodnego Wody Polskie nr CO.ZPU.0143.11.2024 z dn. 13.02.2024 r.

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. WSTĘP

1.1. WNIOSKODAWCA

Ubiegającym się o pozwolenie wodnoprawne jest:

GMINA KĘDZIERZYN-KOŹŁE

UL. G. PIRAMOWICZA 32

47-200 KĘDZIERZYN-KOŹŁE

1.2. CEL I ZAKRES OPRACOWANIA

Celem planowanej inwestycji jest budowa kanalizacji deszczowej w ul. Sucharskiego w Kędzierzynie-Koźlu, co umożliwi sprawne odwodnienie jezdni i tym samym poprawi bezpieczeństwo ruchu drogowego.

Opracowanie swym zakresem obejmuje wykonanie operatu wodnoprawnego na:
usługę wodną:

1. odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez wylot z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuście DN1000,
2. odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez wylot z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuście DN1000,
3. odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez wylot z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuście DN800,

oraz wykonanie urządzeń wodnych:

4. wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuście DN1000,
5. wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuście DN1000,
6. wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuście DN800,

Opracowanie ma na celu uzyskania pozwolenia wodnoprawnego zgodnie z Ustawą Prawo wodne z dn. 20 lipca 2017 r. (Dz. U. 2017 poz. 1566; t. j. Dz.U. 2023 poz. 1478 ze zmianami).

1.3. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Art. 389 ust. 1 i 6 Ustawy Prawo Wodne z dn. 20 lipca 2017 r. (Dz. U. 2017 poz. 1566; t. j. Dz.U. 2023 poz. 1478 ze zmianami).
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dn. 20 kwietnia 2007 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać obiekty budowlane gospodarki wodnej;
- Rozporządzenie Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r. w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego oraz warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu do

wód lub do ziemi ścieków, a także przy odprowadzaniu wód opadowych lub roztopowych do wód lub do urządzeń wodnych;

- Art. 408 i 409 Ust. Prawo Wodne z dn. 20 lipca 2017 r. dotyczący wymagań, jakim powinien odpowiadać operat wodnoprawny;
- podkłady mapowe w skali;
- wizja w terenie;
- obowiązujące normy i przepisy.

1.4. LOKALIZACJA I OPIS URZĄDZEŃ WODNYCH

Urządzenia wodne w ramach przedmiotowego opracowania stanowią:

- wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuście DN1000,
- wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuście DN1000,
- wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuście DN800,

Współrzędne geodezyjne podane są w układzie odniesienia PL-ETRF2000. Natomiast rzędne podane są w układzie EVRF2007.

W poniższych tabelach została podana dokładna lokalizacja urządzeń wodnych wraz ze współrzędnymi geodezyjnymi:

Tabela nr 1.1 – Zestawienie współrzędnych geodezyjnych i rzędnych wykonywanych wylotów:

OZNACZENIE	ŚREDNICA Ø	X	Y	Z- rzędna dna	Obręb	Nr działki
Wyl1	315	5579971,54	6508671,05	166,65	0014 KOŻLE	121/1
Wyl2	315	5579970,40	6508669,69	166,40	0014 KOŻLE	121/1
Wyl3	315	5579207,09	6508776,46	167,84	0014 KOŻLE	1004

1.4.1 OPIS PROJEKTOWANYCH URZĄDZEŃ WODNYCH

Opis odwodnienia:

Odwodnienie ul. Sucharskiego będzie zrealizowane za pomocą wykształconych spadków podłużnych i poprzecznych. Wody opadowe skierowane zostaną do wpustów deszczowych, a następnie poprzez projektowane przykanaliki do zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej. Następnie poprzez projektowany wylot Wyl1 i Wyl2 zostaną odprowadzone do rowu melioracyjnego R-H poprzez projektowaną studnię na przepuście DN1000 oraz poprzez Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez projektowaną studnię na przepuście DN800. Rowy melioracyjne na wylotach przepustów zostaną odmulone.

Opis projektowanych wylotów Wyl1 i Wyl2

Zaprojektowano wykonanie projektowanych wylotów Wyl1 oraz Wyl2 w studni DN2000, która zostanie zabudowana na istniejącym przepuscie DN1000 na rowie melioracyjnym R-H. Skarpy rowu melioracyjnego na wlocie i wylocie przedmiotowego przepustu są umocnione płytami ażurowymi. W ramach inwestycji nie przewiduje się wykonania dodatkowym umocnień, ponieważ istniejące są w dobrym stanie.

Opis projektowanego wylotu Wyl3

Zaprojektowano wykonanie projektowanego wylotu Wyl3 w studni DN1500, która zostanie zabudowana na istniejącym przepuscie DN800 na rowie melioracyjnym R-H1. Skarpy rowu melioracyjnego na wlocie i wylocie przedmiotowego przepustu są umocnione płytami ażurowymi. W ramach inwestycji nie przewiduje się wykonania dodatkowym umocnień, ponieważ istniejące są w dobrym stanie.

Poniżej przedstawiono podstawowe parametry planowanych do wykonania urządzeń wodnych:

OZNACZENIE	ŚREDNICA WYLOTU Ø	Z- rzędna dna wylotu	ODBIORNIK	ŚREDNICA ISTN. PRZEPUSTU
Wyl1	315	166,65	Rów melioracyjny R-H	1000
Wyl2	315	166,40	Rów melioracyjny R-H	1000
Wyl3	315	167,84	Rów melioracyjny R-H1	800

1.5. CEL I ZAKRES KORZYSTANIA Z WÓD

Celem opracowania jest wykonanie urządzeń wodnych umożliwiających odprowadzenie wód opadowych i roztopowych z ul. Sucharskiego do odbiorników. Celem zamierzonego korzystania z wód jest poprawa sytemu odwodnienia przedmiotowego terenu oraz zwiększenie bezpieczeństwa ruchu drogowego.

Wody opadowe zbierane będą z nawierzchni ul. Sucharskiego.

Powierzchnie, z których zbierane będą wody opadowe oraz kierowane do urządzeń wodnych, czyli wylotów zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej:

- Wylot Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuscie DN1000:
F = 0,023 ha
- Wylot Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuscie DN1000:
F = 0,172 ha
- Wylot Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuscie DN800:
F = 0,309 ha

Niniejsze zamierzenie nie zmienia zakresu korzystania z wód. Istniejące wody nie ulegną pogorszeniu. Wody w kanalizacji deszczowej występują w zależności od warunków pogodowych.

W zakresie opracowania przewidziano wykonanie następujących urządzeń wodnych:

- wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuszc DN1000,
- wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuszc DN1000,
- wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuszc DN800,

1.6. OBOWIĄZKI W STOSUNKU DO OSÓB TRZECICH

Przed przystąpieniem do robót budowlanych, Inwestor jest zobowiązany zapoznać wykonawcę robót z treścią operatu wodnoprawnego i pozwolenia wodnoprawnego.

Do obowiązków Inwestora należy:

- przestrzeganie warunków pozwolenia wodnoprawnego na etapie realizacji inwestycji.

Do obowiązków inwestora należy:

- utrzymanie w należytych stanie technicznym urządzeń wodnych,
- utrzymanie w należytych stanie technicznym przepustów i rowów melioracyjnych,
- dokonywanie okresowych kontroli stanu technicznego,
- usuwanie na bieżąco wszelkich nieprawidłowości stwierdzonych podczas przeglądów,
- przestrzeganie warunków pozwolenia wodnoprawnego,
- podjęcie działań w przypadku wystąpienia awarii.

Obowiązki w stosunku do osób trzecich:

Przed przystąpieniem do robót budowlanych, inwestor jest zobowiązany powiadomić właścicieli działek zlokalizowanych w zasięgu oddziaływania o planowanych robotach.

W związku z wykonaniem urządzeń wodnych ubiegający się o pozwolenie wodnoprawne zobowiązany jest do wykonania urządzeń w sposób nie zagrażający bezpieczeństwu ludzi i mienia.

Ubiegający się o pozwolenie wodnoprawne swoim zamierzeniem nie powoduje pogorszenia stanu środowiska ani warunków wodnych.

Właściciel odwodnienia powinien dbać o stan techniczny urządzeń wodnych.

Osady, które będą gromadziły się w urządzeniach muszą być usuwane i wywożone przez wyspecjalizowaną firmę. Powstające osady należą do grupy odpadów niebezpiecznych oznaczonych zgodnie z Rozporządzeniem Klimatu z dnia 2 stycznia 2020 r. w sprawie katalogów odpadów (Dz.U. 2020 poz. 10).

1.7. RODZAJ URZĄDZEŃ POMIAROWYCH ORAZ ZNAKÓW ŻEGLUGOWYCH

Nie projektuje się żadnych urządzeń pomiarowych. Nie występują również znaki żeglugowe.

2. OGÓLNA CHARAKTERYSTYKA INWESTYCJI

2.1. OPIS STANU ISTNIEJĄCEGO

W ul. Sucharskiego nie ma kanalizacji deszczowej, która służyłaby do odwodnienia pasa drogowego. Odwodnienie przedmiotowej drogi na całym odcinku odbywa się poprzez wykształcone spadki poprzeczne i podłużne elementów przekroju poprzecznego drogi (jezdnia, pobocza), skąd woda opadowa spływa na tereny zielone. Jedynie lokalnie przy skrzyżowaniach z istn. drogami występują pojedyncze wpusty.

Ul. Sucharskiego przebiega w południowej części przez tereny uprawne, natomiast w pozostałej poprzez teren niskiej zabudowy.

2.2. OPIS STANU PROJEKTOWANEGO

Odwodnienie ul. Sucharskiego będzie zrealizowane za pomocą wykształconych spadków podłużnych i poprzecznych. Wody opadowe i roztopowe zostaną ujęte poprzez projektowane wpusty deszczowe o średnicy DN500, a następnie skierowane poprzez zamknięty system kanalizacji deszczowej do rowu melioracyjnego R-H poprzez wylot Wyl1 i Wyl2 oraz do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez wylot Wyl3. Obszar inwestycji podzielono na 3 zlewnie zgodnie z naturalnym ukształtowaniem terenu.

3. CHARAKTERYSTYKA WÓD OBJĘTYCH POZWOLENIEM

3.1. ILOŚĆ ODPROWADZANYCH WÓD ZE ZLEWNI

3.1.1. Opad miarodajny (maksymalny)

Ilość wód opadowych obliczono z powierzchni zlewni przypadającej na poszczególne odcinki, natężenia opadów występujących z prawdopodobieństwem $p = 100\%$ tj. co 1 rok i dla czasu trwania deszczu $t = 15$ minut (tj. $112,75 \text{ dm}^3/\text{s} \times \text{ha}$ - na podstawie aktualnych danych z atlasu PANDa) oraz współczynnika spływu powierzchniowego 0,9 (tereny utwardzone).

Obliczenia ilości wód opadowych wykonano według następującego wzoru:

$$Q = F \times q \times \Psi \times \varphi \quad \text{dm}^3/\text{s}$$

gdzie: F - powierzchnia zlewni;

$q - 112,75 \text{ dm}^3/\text{s ha}$ (jednostkowe natężenie deszczu);

Ψ - współczynnik spływu powierzchniowego (0,9 – tereny utwardzone)

φ - współczynnik opóźnienia zależny od wielkości zlewni, $\varphi = \frac{1}{\sqrt[n]{F}}$

Wielkość maksymalnego spływu wód deszczowych Q do odbiornika:

Wylot	Natężenie deszczu miarodajnego [dm ³ /s·ha]	Powierzchnia zlewni drogi F [ha]	Współczynnik spływu Ψ	Powierzchnia zlewni zredukowanej F _z [ha]	Współczynnik opóźnienia ϕ	Rzeczywisty spływ wód deszczowych [dm ³ /s]	Rzeczywista maksymalna ilość wód opadowych lub roztopowych odprowadzanych wylotem [m ³ /s]
Wyl1	112,75	0,023	0,9	0,0207	1	2,3	0,002
Wyl2		0,172		0,1548		17,5	0,018
Wyl3		0,309		0,2781		31,4	0,031

3.1.2. Średni opad roczny

Średni opad roczny wynosi 750 mm. Średnią roczną objętość wód deszczowych odprowadzanych do odbiornika wyznaczono na podstawie wzoru:

$$Q_{\text{śr roczne}} = 10 \times H_{\text{śr}} \times F \times \Psi, \quad \text{m}^3/\text{rok}$$

Oznaczenie wylotu	Powierzchnia zlewni F [ha]	współczynnik spływu Ψ [-]	Powierzchnia zlewni zredukowanej F _z [ha]	Średnia roczna ilość odprowadzanych wód Q _{śr roczne} [m ³ /rok]
Wyl1	0,023	0,9	0,0207	155
Wyl2	0,172		0,1548	1161
Wyl3	0,309		0,2781	2086

3.1.3. Określenie w m³ wielkości zrzutu wód opadowych i roztopowych - maksymalnego godzinowego, średniego dobowego i maksymalnego rocznego

Oznaczenie wylotu	Powierzchnia zlewni F [ha]	Współczynnik spływu Ψ	Zredukowana powierzchnia zlewni F _z [ha]	Średni opad roczny [mm]	Maksymalny opad roczny [mm]
Wyl1	0,023	0,9	0,0207	750	1090
Wyl2	0,172	0,9	0,1548		
Wyl3	0,309	0,9	0,2781		

Maksymalny godzinowy zrzut wód opadowych i roztopowych

Maksymalny zrzut wód opadowych i roztopowych obliczono przy założeniu czasu trwania deszczu miarodajnego t = 60 min. Natężenie takiego deszczu wynosi:

Jednostkowe natężenie deszczu w czasie 60 min. :

$$q = A : t^{0,67}$$

$$A = 6,63 \times \sqrt[3]{H^2 \cdot C} [-]$$

$$A = 6,63 \times \sqrt[3]{750^2 \cdot 1} = 547 [-]$$

C = częstotliwość występowania deszczu miarodajnego p = 100% C = 1

t = czas trwania deszczu miarodajnego (t = 60 minut)

$$q = 547 : 60^{0,67}$$

$$q_{\max,h} = 35,2 \text{ dm}^3/\text{s} \cdot \text{ha}$$

$$Q_{\max,h} = (q_{\max,h} \times F_z) \times 3600/1000$$

Oznaczenie wylotu	Maksymalny godzinowy zrzut wód opadowych i roztopowych [m ³ /h]
Wyl1	3
Wyl2	20
Wyl3	35

Średnio dobowy zrzut wód opadowych i roztopowych

Średni opad roczny wynosi 750 mm, a średnio opad w ciągu roku przypada na 190 dni.

$$Q_{\text{śr.dob}} = Q_{\text{śr.roc}} / n, [\text{m}^3/\text{d}]$$

gdzie:

n – ilość dni z opadem w roku, n = 190 dni

Oznaczenie wylotu	Średnia dobową ilość odprowadzanych wód [m ³ /d]
Wyl1	0,8
Wyl2	6,1
Wyl3	11,0

Maksymalny roczny zrzut wód opadowych i roztopowych

Maksymalny opad roczny wynosi 1090 mm.

$$Q_{\max \text{ roczne}} = 10 \times H_{\max} \times F_z, \text{ m}^3/\text{rok}$$

Oznaczenie wylotu	Powierzchnia zlewni zredukowanej F_z [ha]	Maksymalna roczna ilość odprowadzanych wód [m ³ /rok]
Wyl1	0,0207	226
Wyl2	0,1548	1687
Wyl3	0,2781	3031

3.1.4. Określenie w m³ ilości wód opadowych lub roztopowych odprowadzanych do systemów kanalizacji zbiorczej z terenów uszczelnionych

Zgodnie z Art. 16 pkt 59 ustawy Prawo wodne „system kanalizacji zbiorczej to sieć w rozumieniu art. 2 pkt 7 ustawy z dnia 7 czerwca 2001 r. o zbiorowym zaopatrzeniu w wodę i zbiorowym odprowadzeniu ścieków, zakończona oczyszczalnią ścieków albo końcowym punktem zrzutu ścieków”.

Nawiązując do powyższej definicji, wody opadowe lub roztopowe nie są ujmowane w system kanalizacji zbiorczej. Wody opadowe lub roztopowe nie są ujmowane w system kanalizacji zbiorczej.

Wody opadowe lub roztopowe są ujęte w zamknięty system kanalizacji deszczowej.

Na przedmiotowym odcinku nie zastosowano urządzeń do retencjonowania wody z terenów uszczelnionych.

Stosunek pojemności urządzeń do retencjonowania wody z terenów uszczelnionych do rocznego odpływu z terenów uszczelnionych wynosi zatem:

$$S_{R_Wyl1} = 0/155 = 0$$

$$S_{R_Wyl2} = 0/1161 = 0$$

$$S_{R_Wyl3} = 0/2086 = 0$$

3.1.5. Dobór urządzeń oczyszczających

Przedmiotowa droga stanowi drogę kategorii drogi gminnej klasy L. Zgodnie z §17 ust. 2 Rozporządzenia Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r. w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego oraz warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu do wód lub do ziemi ścieków, a także przy odprowadzaniu wód opadowych lub roztopowych do wód lub do urządzeń wodnych (Dz.U. 2019 poz.1311) wody opadowe lub roztopowe pochodzące z powierzchni innych niż powierzchnie, o których mowa w ust. 1, mogą być wprowadzane do wód lub do urządzeń wodnych, z wyjątkiem przypadków, o których mowa w art. 75a ustawy z dnia 20 lipca 2017 r. – Prawo wodne, bez oczyszczania. Wody opadowe i roztopowe z obszaru inwestycji mogą być wprowadzane do wód, ponieważ pochodzą z nawierzchni drogi klasy L.

Wody te nie będą zawierać substancji zanieczyszczających w ilościach przekraczających 100 mg/l zawiesiny ogólnej oraz 15 mg/l węglowodorów ropopochodnych.

Wody opadowe z ul. Sucharskiego odprowadzane będą do wpustów ulicznych wyposażonych w osadniki, które zapewnią usunięcie zawiesin łatwo opadalnych do stopnia zgodnego z Rozporządzeniem Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r. w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego oraz warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu do wód lub do ziemi ścieków, a także przy odprowadzaniu wód opadowych lub roztopowych do wód lub do urządzeń wodnych. Wysedymetowane zawiesiny stanowią będą odpady.

Wartości dopuszczalne stężeń substancji ropopochodnych i stężeń zawiesin ogólnych w wodach opadowych i roztopowych odprowadzanych do odbiornika nie zostaną przekroczone.

4. STAN I SKŁAD WÓD DESZCZOWYCH

Ilość wód opadowych z rozpatrywanej zlewni (jezdni, poboczy) obliczono z natężenia opadów występujących z prawdopodobieństwem $p = 100\%$ tj. co 1 rok i dla czasu trwania deszczu $t = 15$ minut (tj. $112,75 \text{ dm}^3/\text{s} \times \text{ha}$) oraz współczynnika spływu powierzchniowego 0,9 (tereny utwardzone).

W projekcie nie przewiduje się zagrożenia skażenia wód opadowych substancjami ropopochodnymi i dużą ilością łatwo opadłej zawiesiny mineralnej. Przyjęto odprowadzenie wód opadowych do wpustów z osadnikami, które zapewnią usunięcie zawiesin łatwo opadalnych, czyli piasku, gruntu itp. z powierzchni dróg.

Jakość odprowadzanych wód opadowych i roztopowych z drogi zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r. w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego oraz warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu do wód lub do ziemi ścieków, a także przy odprowadzaniu wód opadowych lub roztopowych do wód lub do urządzeń wodnych nie przekroczy następujących parametrów:

- | | |
|----------------------------|-------------------------------------|
| - węglowodory ropopochodne | - do $15 \text{ mg}/\text{dm}^3$, |
| - zawiesina ogólna | - do $100 \text{ mg}/\text{dm}^3$. |

Wody opadowe nie spowodują w odbiornikach zmian w naturalnej biocenozie, zmian mętności, barwy, zapachu oraz nie spowodują powstawania osadów i piany.

Nie przewiduje się rozcieńczania wód opadowych i roztopowych wodą dla uzyskania stanu zgodnego z przepisami. Dopuszczalne substancje nie zostaną przekroczone.

5. OKREŚLENIE WPŁYWU NA ODBIORNIK

5.1 CHARAKTERYSTYKA ODBIORNIKA

Odbiornikiem wód opadowych i roztopowych z przedmiotowej inwestycji są rowy melioracyjne R-H oraz R-H1. Projektowane wyloty kanalizacji deszczowej planuje się zlokalizować w studniach zabudowanych na istniejących przepustach na rowach melioracyjnych. Koryto rowu R-H oraz R-H1 w rejonie przepustów jest umocnione płytami ażurami – dno oraz skarpy. Dalsze odcinki rowów są nieumocnione. Skarpy są trawiaste.

Koryto rowu melioracyjnego R-H jest drożne. Stan techniczny odbiornika jest dobry. Średnia szerokość dna rowu w rejonie projektowanych wylotów Wyl1 i Wyl2 wynosi ok. 1,5 m.

Koryto rowu melioracyjnego R-H1 na dalszym odcinku jest zarośnięte roślinnością. Stan techniczny odbiornika jest zadowalający, wymagane jest jednak wykoszenie roślinności i odmulenie. Średnia szerokość dna rowu w rejonie projektowanego wylotu Wyl3 wynosi ok. 1,5 m.

W bezpośrednim sąsiedztwie planowanej inwestycji ani w jej obszarze nie znajdują się tereny objęte ochroną Natura 2000.

5.2 JAKOŚĆ WODY W ODBIORNIKACH

Wykonanie wnioskowanych urządzeń wodnych nie wpłynie na jakość wód powierzchniowych i podziemnych.

5.3 USTALENIA WYNIKAJĄCE Z PLANU GOSPODAROWANIA WODAMI

Odwodnienie drogi gminnej ul. Sucharskiego odbywać się będzie za pomocą wykształconych spadków poprzecznych i podłużnych. Wody opadowe i roztopowe zostaną ujęte poprzez projektowane wpusty deszczowe, a następnie skierowane poprzez zamknięty system kanalizacji deszczowej do istniejących rowów melioracyjnych. Wylot Wyl1 i Wyl2 będą odprowadzać wody opadowe i roztopowe do rowu melioracyjnego R-H poprzez projektowaną studnię na istniejącym przepuszczeniu DN1000, natomiast Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez projektowaną studnię na przepuszczeniu DN800.

Przedmiotowa inwestycja nie koliduje z ustaleniami wynikającymi z planowania gospodarowania wodami.

Zgodnie z Planem gospodarowania wodami na obszarze dorzecza Odry:

- Odra od Kanału Gliwickiego do Osobłogi posiada status „silnie zmieniona część wód”. Nadano jej kod jednolitych części wód powierzchniowych (JCWP) RW60001111759.

Cele środowiskowe dla jednolitych części wód powierzchniowych zostały oparte na wartościach granicznych poszczególnych wskaźników fizyko-chemicznych, biologicznych i hydromorfologicznych określających stan ekologiczny wód powierzchniowych oraz wskaźników chemicznych świadczących o stanie chemicznym wody, odpowiadających warunkom osiągnięcia przez te wody stanu dobrego. Dla obszarów chronionych funkcjonujących na obszarach dorzeczy, w tym na obecnym etapie planu gospodarowania wodami, również dla obszarów Natura 2000 wyznaczonych na podstawie dyrektywy 2009/147/WE i 92/43/EWG celem środowiskowym jest osiągnięcie lub utrzymanie co najmniej dobrego stanu.

Na przedmiotowym obszarze została zachowana równowaga stosunków wodnych. Został utrzymany naturalny kierunek spływu wód powierzchniowych.

Odprowadzenie wód deszczowych z przedmiotowej zakresu inwestycji, nie koliduje z ustaleniami wynikającymi z planowania gospodarowania wodami dla dorzecza Odry.

5.4.1 POZOSTAŁE USTALENIA

Ustalenia wynikające z:

- warunków korzystania z wód regionu wodnego - nie kolidują z planowaną inwestycją;
- **Planu zarządzania ryzykiem powodziowym:**
 - Projektowane urządzenia wodne nie znajdują się na obszarze zagrożenia powodzią.
 - inwestycja nie utrudni ochrony przed powodzią ani nie zwiększy ryzyka powodziowego.

➤ **Planu przeciwdziałania skutkom suszy:**

Państwowe Gospodarstwo Wodne Wody Polskie zakończyło prace nad projektem planu przeciwdziałania skutkom suszy (PPSS). Niniejszy projekt planu przeciwdziałania skutkom suszy (PPSS) sporządzony został na podstawie art. 183 – 185 ustawy z dnia 20 lipca 2017 r. – Prawo wodne (t. j. Dz. U. z 2021 r. poz. 624, z późn. zm.). Niniejszy plan został przyjęty zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 15.07.2021 r. w sprawie przyjęcia Planu przeciwdziałania skutkom suszy (Dz.U. 2021 poz. 1615)

Zgodnie z art. 184 ust. 2 ustawy Prawo wodne, plan przeciwdziałania skutkom suszy obejmuje:

1. analizę możliwości powiększenia dyspozycyjnych zasobów wodnych;
2. propozycje budowy lub przebudowy urządzeń wodnych;
3. propozycje niezbędnych zmian w zakresie korzystania z zasobów wodnych oraz zmian naturalnej i sztucznej retencji;
4. działania służące przeciwdziałaniu skutkom suszy.
 - Obszar inwestycji jest zagrożony suszą/narażony na skutki suszy w stopniu umiarkowanym. Zagrożenie suszą dla sektora rolnictwa jest w stopniu silnie zagrożone (III). Zagrożenie suszą hydrologiczną JCWP jest w stopniu słabo zagrożone (I), suszą hydrogeologiczną jest w stopniu słabo zagrożone (I) oraz zagrożenie suszą atmosferyczną jest w stopniu ekstremalnym (IV).
 - przedmiotowa działalność nie będzie zagrażała prowadzeniu działań mających na celu przeciwdziałanie suszy;

➤ **Krajowego Programu Oczyszczania Ścieków Komunalnych**

- Operat wodnoprawny nie dotyczy ścieków komunalnych. W ramach niniejszego zadania odprowadzane będą wyłącznie wody opadowe i roztopowe, których jakość będzie zgodna z Rozporządzeniem Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r. w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego oraz warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu do wód lub do ziemi ścieków, a także przy odprowadzaniu wód opadowych lub roztopowych do wód lub do urządzeń wodnych.
- Inwestycja nie wpłynie na realizację KPOŚK.

➤ **Planu lub programu rozwoju śródlądowych dróg wodnych o szczególnym znaczeniu transportowym**

- Przedmiotowa inwestycja nie dotyczy i nie wpłynie na rozwój śródlądowych dróg wodnych o szczególnym znaczeniu transportowym.

➤ **Krajowy program ochrony wód morskich**

- Przedmiotowa inwestycja nie dotyczy i nie wpłynie na program ochrony wód morskich.

5.4 WYSTĘPOWANIE WÓD POWIERZCHNIOWYCH I PODZIEMNYCH

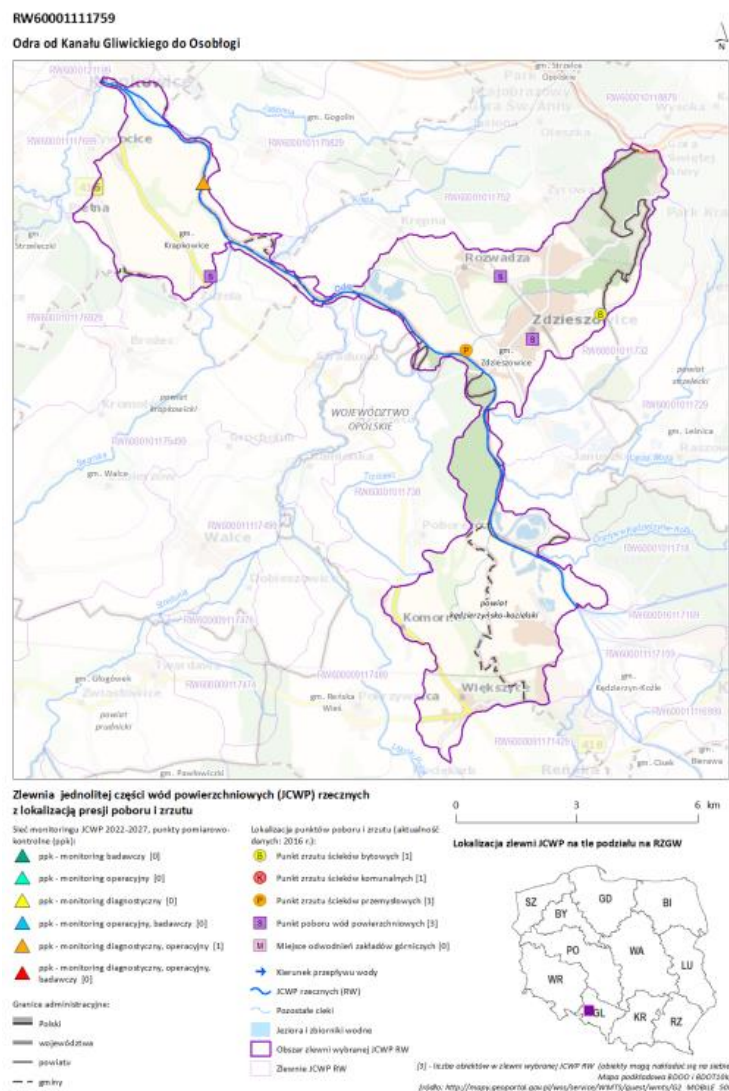
Opis jednolitych części wód powierzchniowych i podziemnych wykonano na podstawie aktualizacji Planów Gospodarowania Wodami na obszarze dorzecza Odry, zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 16.11.2022 r. w sprawie Planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza Odry (Dz. U. 2023 poz. 335). Przedmiotowe usługi wodne oraz urządzenia wodne zlokalizowane są w jednolitych częściach wód powierzchniowych rzecznych:

- JCWP Odra od Kanału Gliwickiego do Osobłogi:

- Kod krajowy jednolitej części wód powierzchniowych JCWP: RW60001111759
Nazwa JCWP: Odra od Kanału Gliwickiego do Osobłogi

Tabela 1. Ustalenia wynikające z Planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza Odry w latach 2022-2027
– Odra od Kanalu Gliwickiego do Osobłogi

Kod JCWP		RW60001111759
Nazwa JCWP		Odra od Kanalu Gliwickiego do Osobłogi
Region wodny		region wodny Górnej Odry
Obszar dorzecza	Nazwa	Odry
Regionalny Zarząd Gospodarki Wodnej		Gliwice
Aktualny stan JCWP		zły stan wód
Ocena ryzyka		zagrożona
Cel środowiskowy	Stan lub potencjał ekologiczny	Umiarkowany potencjał ekologiczny (złagodzone wskaźniki: [przewodność elektrolityczna właściwa w 20°C (maksymalna dopuszczalna wartość w wodzie: do 2740 µS/cm)]; pozostałe wskaźniki - II klasa jakości); zapewnienie drożności cieku dla migracji ichtiofauny na odcinku cieku istotnego Odra w obrębie JCWP (dla łososia)
	Stan chemiczny	stan chemiczny: dla złagodzonych wskaźników [benzo(a)piren(w), benzo(g,h,i)perylen(w), fluoranten(w)] poniżej stanu dobrego, dla pozostałych wskaźników - stan dobry



Mapa 1 Lokalizacja rejonu JCWP [źródło: <http://karty.apgw.gov.pl/>]

W niniejszym opracowaniu wykorzystano mapy Państwowego Gospodarstwa Wodnego Wody Polskie:

➤ numer JCWPd: 127

- kod jednolitej części wód: GW6000127
- pow. 1872.47 km²,
- główne zlewnie w obrębie JCWPd (rząd zlewni):
Odra (I)
- liczba pięter wodonośnych: 6
 - Piętro czwartorzędne
 - Piętro neogeńskie
 - Piętro kredowe
 - Piętro triasu
 - Piętro paleozoiczne
 - Piętro paleozoiczno-proterozoiczne

GW6000127



Mapa 2 Lokalizacja rejonu JCWPd nr 127 [źródło: <http://karty.apgw.gov.pl/>]

Ocena stanu JCWPd, 2019 r.:

- Stan ilościowy – dobry
- Stan chemiczny – słaby
- Ogólna ocena stanu – słaby
- Ocena ryzyka niespełnienia celów środowiskowych – zagrożona chemicznie

Inwestycja nie znajduje się na terenie zalewowym.

Inwestycja jest zlokalizowana na terenie głównego zbiornika wód podziemnych nr 332 - Subniecka Kędzierzyńsko-Głubczycka, nie będzie na niego oddziaływać.

Na podstawie przeprowadzonej analizy planowane przedsięwzięcie nie będzie negatywnie oddziaływać na jednolite części wód powierzchniowych ani podziemnych.

Zarówno w fazie budowy, jak też realizacji planowane przedsięwzięcie nie będzie negatywnie wpływać na istniejący stan wód podziemnych i powierzchniowych.

6. RODZAJ I ZASIĘG ODDZIAŁYWANIA ZAMIERZONEGO KORZYSTANIA Z WÓD ORAZ STAN PRAWNY NIERUCHOMOŚCI USYTUOWANYCH W ZASIĘGU ODDZIAŁYWANIA ZAMIERZONEGO KORZYSTANIA Z WÓD LUB PLANOWANYCH DO WYKONANIA URZĄDZEŃ WODNYCH

Wielkość zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód (strefy mieszania) ustalono w oparciu o dokument Komisji Europejskiej pn.: „Wytyczne techniczne dla identyfikacji stref mieszania” - „Technical guidelines for the identification of mixing zones” (Bruksela, 22 grudnia 2010 r.). Zgodnie z zawartymi tam wytycznymi, przybliżony rozmiar strefy mieszania można wyznaczyć na podstawie prostych równań pod warunkiem, że prędkość przepływu zrzutu nie wpływa istotnie na prędkość przepływu ciekłu. Rozmiary strefy mieszania należy oszacować przez podanie jej maksymalnej długości stosując poniższą zależność:

$$DSM = B \times 10$$

gdzie:

DSM – długość strefy mieszania [m] (licząc w dół ciekłu poniżej punktu zrzutu),

B – szerokość odbiornika [m] mierzona przy stanie odpowiadającym przepływowi Q90 lub w ostateczności SNQ za dany rok kalendarzowy.

Przy obliczeniu konieczne jest sprawdzenie spełnienia warunków (w zakresie poniższych warunków nie stosuje się odstępstw):

- by maksymalna długość strefy mieszania nie przekraczała 10-krotności szerokości ciekłu w miejscu zrzutu, lub
- by maksymalna długość strefy mieszania nie przekraczała 1 kilometra – pod warunkiem, że 1 km nie przekracza 10% długości ciekłu;
- w przypadku małych ciekłów (przy przepływie $Q < 100 \text{ m}^3/\text{s}$) należy przyjąć minimalną długość strefy jako 10-krotność szerokości ciekłu, a maksymalną jako 100 metrów.

OZNACZENIE WYLOTU	ODBIORNIK	szerokość odbiornika przy wylocie B	długość strefy mieszania odpowiadający długości zasięgu oddziaływania DSM	UWAGI
Wyl1	Rów melioracyjny R-H	1,0	10 m*	(*) Mimo że długość strefy mieszania wynosi 10 m, to zasięg oddziaływania przyjęto w proj. komorze na istn. przepuszczenie

OPERAT WODNOPRAWNY

OZNACZENIE WYLOTU	ODBIORNIK	szerokość odbiornika przy wylocie B	długość strefy mieszania odpowiadający długości zasięgu oddziaływania DSM	UWAGI
				DN1000, czyli do następnego urządzenia wodnego.
Wyl2	Rów melioracyjny R-H	1,0	10 m*	(*) Mimo że długość strefy mieszania wynosi 10 m, to zasięg oddziaływania przyjęto w proj. komorze na istn. przepuszczenie DN1000, czyli do następnego urządzenia wodnego.
Wyl3	Rów melioracyjny R-H1	0,8	8 m*	(*) Mimo że długość strefy mieszania wynosi 8 m, to zasięg oddziaływania przyjęto w proj. komorze na istn. przepuszczenie DN800, czyli do następnego urządzenia wodnego.

Zasięg oddziaływania planowanych do wykonania urządzeń wodnych obejmuje następujące działki:

Rodzaj urządzenia	Numer i nazwa obrębu/Arkusze mapy	Nr działki	Właściciel/ Władający
Wykonanie wylotu Wyl1	0014 KOŻLE	121/1	Właściciel: Gmina Kędzierzyn-Koźle Ul. Piramowicza 32 47-200 Kędzierzyn-Koźle
Wykonanie wylotu Wyl2	0014 KOŻLE	121/1	Właściciel: Gmina Kędzierzyn-Koźle Ul. Piramowicza 32 47-200 Kędzierzyn-Koźle
Wykonanie wylotu Wyl3	0014 KOŻLE	1004	Właściciel: Gmina Kędzierzyn-Koźle Ul. Piramowicza 32 47-200 Kędzierzyn-Koźle

Zasięg oddziaływania usług wodnych obejmuje następujące działki:

Korzystanie z wód	Numer i nazwa obrębu	Nr działki	Właściciel/ Władający
Odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez projektowany wylot zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H	0014 KOŻLE	121/1	Właściciel: Gmina Kędzierzyn-Koźle Ul. Piramowicza 32 47-200 Kędzierzyn-Koźle
	0014 KOŻLE	527/3	
Odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez projektowany wylot zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H	0014 KOŻLE	121/1	Właściciel: Gmina Kędzierzyn-Koźle Ul. Piramowicza 32 47-200 Kędzierzyn-Koźle
	0014 KOŻLE	527/3	
Odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez projektowany wylot zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1	0014 KOŻLE	1004	Właściciel: Gmina Kędzierzyn-Koźle Ul. Piramowicza 32 47-200 Kędzierzyn-Koźle

7. INFORMACJA O FORMACH OCHRONY PRZYRODY

W bezpośrednim sąsiedztwie planowanej inwestycji oraz w zasięgu zamierzonego korzystania z wód i planowanych do wykonania urządzeń wodnych nie znajdują się tereny objęte ochroną Natura 2000.

W zasięgu 30 km od obszaru przedmiotowej inwestycji w najmniejszej odległości znajdują się natomiast następujące tereny podlegające ochronie (wg www.geoserwis.gdos.gov.pl):

- **REZERWATY PRZYRODY:**
 - Lesisko [10,66 km],
- **PARKI KRAJOBRAZOWE:**
 - Park Krajobrazowy Góra Św. Anny - otulina [8,07 km],
- **OBSZARY CHRONIONEGO KRAJOBRAZU:**
 - Łęg Zdieszowicki [2,56 km],
- **OBSZARY NATURA 2000:**
 - NATURA 2000 OBSZARY SPECJALNEJ OCHRONY
 - brak
 - NATURA 2000 SPECJALNE OBSZARY OCHRONY:
 - Łęg Zdieszowicki PLH160011 [2,59 km],
- **POMNIKI PRZYRODY:**
 - Bez nazwy [1,84 km],
- **STANOWISKA DOKUMENTACYJNE:**
 - Brak [-],
- **UŻYTKI EKOLOGICZNE:**
 - Stara Odra [2,69 km],
- **ZESPOŁY PRZYRODNICZO – KRAJOBRAZOWE**
 - brak

Zarówno planowana inwestycja jak i projektowane urządzenia wodne oraz planowane usługi wodne **nie będą oddziaływać na żadną formę ochrony przyrody** zgodnie z art. 6 ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 r. o ochronie przyrody, dlatego też nie jest wymagane dokonanie zgłoszenia zgodnie z art. 118 przedmiotowej ustawy.

8. POSTĘPOWANIE W CZASIE ROZRUCHU, WSTRZYMANIA DZIAŁALNOŚCI LUB AWARII

Nie zastosowano urządzeń, które będą wymagały wykonania rozruchu. W przypadku wystąpienia sytuacji awaryjnych należy zamknąć dopływ wód deszczowych i niezwłocznie usunąć awarie. Przy prawidłowej i systematycznej konserwacji urządzeń awarie nie powinny mieć miejsca.

W przypadku rozlania się większych ilości substancji mogących spowodować zanieczyszczenie odbiornika, np.: substancjami ropopochodnymi, na powierzchnię terenu, należy je zneutralizować przy użyciu materiałów pochłaniających tego typu substancje, a odpady przekazać uprawnionemu odbiorcy. Sytuacje awaryjne są trudne do przewidzenia w czasie i przestrzeni, a ich czas trwania ograniczać się będzie do czasu interwencji odpowiednich służb i wynieść może do kilkudziesięciu godzin. W związku z charakterem inwestycji nie przewiduje się zatrzymania działalności.

9. WYTYCZNE DLA INWESTORA

1. Przed wejściem w teren z robotami należy powiadomić właścicieli działek.
2. Projektowane obiekty należy wykonać zgodnie z obowiązującymi wymaganiami technicznymi i bhp oraz pozwoleniem wodnoprawnym oraz uzgodnieniami branżowymi.
3. Po zakończeniu robót teren należy przywrócić do stanu pierwotnego i uporządkować.
4. Inwestor zleci nadzór nad wykonywanymi robotami uprawnionym przedstawicielom użytkowników urządzeń nad i podziemnych.

10. WNIOSKI

Zgodnie z art. 389 ust. 1 i 6 Ustawy Prawo Wodne z dn. 20 lipca 2017 r. (Dz. U. z 2017 r. poz. 1566; t. j. Dz.U. 2023 poz. 1478 ze zmianami), wnioskuję o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na:

usługę wodną w zakresie:

1. odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez wylot z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuscie DN1000,
2. odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez wylot z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuscie DN1000,
3. odprowadzanie wód opadowych i roztopowych poprzez wylot z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuscie DN800,

o parametrach:

- zawiesina ogólna < 100 mg/ dm³
- węglowodory ropopochodne < 15 mg/ dm³

na czas określony 30 lat, w ilości:

Oznaczenie wylotu	Czas, w którym następuje odprowadzanie wód opadowych lub roztopowych do odbiornika [d]	Powierzchnia zlewni F [ha]	Zredukowana powierzchnia zlewni F _z [ha]	Rzeczywista maksymalna ilość wód opadowych lub roztopowych odprowadzanych wylotem [m ³ /s]	Średnia roczna ilość wód odprowadzanych wylotem [m ³ /rok]
Wyl1	190	0,023	0,0207	0,002	155
Wyl2	190	0,172	0,1548	0,018	1161
Wyl3	190	0,309	0,2781	0,031	2086

oraz wykonanie urządzeń wodnych:

1. wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl1 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuszc DN1000,
2. wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl2 do rowu melioracyjnego R-H poprzez studnię na przepuszc DN1000,
3. wykonanie wylotu z zamkniętego systemu kanalizacji deszczowej Wyl3 do rowu melioracyjnego R-H1 poprzez studnię na przepuszc DN800,

Dla Wnioskodawcy:

**GMINA KĘDZIERZYN-KOŹLE
UL. G. PIRAMOWICZA 32
47-200 KĘDZIERZYN-KOŹLE**

11. UWAGI KOŃCOWE

Wszelkie prace związane z eksploatacją urządzeń wodnych prowadzić zgodnie z pozwoleniem wodnoprawnym.

Wnioskowana inwestycja nie jest związana z przedsięwzięciami lub instalacjami, o których mowa w art. 378 ust. 2a ustawy z dnia 27 kwietnia 2001 r. – Prawo ochrony środowiska. Przedmiotowy zakres wniosku nie jest zaliczany do przedsięwzięć mogących zawsze znacząco oddziaływać na środowisko (zgodnie z §2 Rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 10 września 2019 r. Dz. U. 2019 r. poz. 1839 w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko) ani do przedsięwzięć mogących potencjalnie znacząco oddziaływać na środowisko (zgodnie z §3 ww. Rozporządzenia).