

Spis treści

Spis załączników:

1. Lokalizacja
2. Plan zagospodarowania terenu
3. Mapa własnościowa
4. Wypis z ewidencji gruntów
5. Rysunek – rejon wlotu do rowu odwadniającego – stan istniejący
6. Rysunek wlotu
7. Plan sieci kanalizacji deszczowej
8. Profil kanalizacji deszczowej
9. Pismo Śląskiego Zarządu Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach, znak BTZ/81/2013 z dnia 01.02.2013 r.
10. Pismo Starostwa Powiatowego w Będzinie, znak:WGN-I.673.5.2013

Opis prowadzenia zamierzonej działalności w języku niotechnicznym

Operat wodnoprawny wykonany został w celu uzyskania pozwolenia na odprowadzenie ścieków deszczowych, poprzez system kanalizacji deszczowej do potoku Wielonka w Strzyżowicach wraz z wykonaniem urządzenia wodnego – wlotu. Odbiornikiem Ścieków będzie potok Wielonka, dopływ rzeki Brynicy.

Wnioskodawca:

Gmina Psary reprezentowana przez:

Wójta Gminy Psary

ul. Malinowicka 4

42 – 513 Psary

który to posiada tytuł prawny do dysponowania terenem (Gmina Psary), z którego odprowadzane będą ścieki deszczowe.

Na terenie objętym wnioskiem obecnie położony jest budynek Ochotniczej Straży Pożarnej, plac zabaw, parking o powierzchni nieutwardzonej, ścieżki spacerowe, plac taneczny, zieleń niska i wysoka. Planowane przedsięwzięcie polega na realizacji nowych obiektów kubaturowych takich jak Sala Widowiskowo – Sportowa (w budowie), salki wielofunkcyjnej przeznaczonej pod cele użyteczności publicznej (rekreacja, zebrania mieszkańców itp.). Ponadto teren zostanie uporządkowany w zakresie dróg wewnętrznych, chodników, ciągów pieszo jezdnych, małej architektury itp. Prowadzona działalność będzie wymagała dostawę wody jedynie do celów socjalno bytowych.

Ścieki deszczowe z poszczególnych powierzchni utwardzonych (drogi, parkingi) będą zbierane wewnętrzną siecią kanalizacji deszczowej z 10 studzienkami kanalizacyjnymi, oraz z wodowpustami ulicznymi, które są wyposażone w osadniki zawieszin (10 sztuk). Mając na względzie przepisy prawa, odstąpiono od instalacji separatora gdyż powierzchnia parkingów jest niższa od 0,04 ha.

Wody deszczowe wprowadzane do potoku, Wielonka, który hydrologicznie stanowi podstawę дренаżu terenu objętego wnioskiem, będą charakteryzowały się parametrami zanieczyszczeń, zachowując wymagane standardy

- | | |
|---------------------------|------------------|
| - zawiesina ogółem | poniżej 100 mg/l |
| - substancje ropopochodne | poniżej 15 mg/l. |

Łącznie do odbiornika odprowadzanych będzie:

Q_{\max} 28,5 l/s

Q_r 1519 m³

$Q_{\text{śr/d}}$ 10,2 m³

Zgodnie z obowiązującym ustawodawstwem wody opadowe nie wymagają badań w zakresie normowanych wskaźników zanieczyszczeń.

Konieczność odwodnienia wynika z ukształtowania terenu, przy deszczach nawałowych podtopiony może zostać teren w rejonie budynku Ochotniczej Straży pożarnej.

Wnioskodawca ubiega się o pozwolenie wodnoprawne na okres 10 lat.

1. Oznaczenie zakładu ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego

Wnioskodawca:

Gmina Psary

Reprezentowana przez: Wójta Gminy Psary
ul. Malinowicka 4

42 – 513 Psary

Pełnomocnik: Jacek Mazurkiewicz
ul. Stawowa 3/7
40 – 095 Katowice

2. Podstawy formalno - prawne

W niniejszym operacie wodnoprawnym wykorzystano obowiązujące przepisy prawa:

- Ustawa z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska (Dz. U. Nr 62, poz. 627 z późniejszymi zmianami – posiada tekst jednolity)
- Ustawa z dnia 18.07.2001r. Prawo wodne (Dz. U. Nr 115, poz. 1229 z późniejszymi zmianami – posiada tekst jednolity)
- Ustawa z dnia 4 stycznia r. o zmianie ustawy – Prawo wodne oraz niektórych innych ustaw (Dz. U. Nr o poz. 165)
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 28 stycznia 2009 r. zmieniające rozporządzenie 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. Nr 27 poz. 169)

- Rozporządzenie Ministra środowiska z dnia 24 lipca 2006 r. w sprawie warunków , jakie należy spełnić przy wprowadzania ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego (Dz. U. nr 137, poz. 984);
- Ustawa z dnia 14 grudnia 2012 r. o odpadach (Dz. U. Nr 0, poz. 21)
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 27 września 2001 r. w sprawie katalogu odpadów (Dz. U. Nr 112, poz. 1206).

3. Zakres zamierzonego korzystania z wód

Niniejszy operat wodnoprawny został wykonany na potrzeby orzecznictwa administracyjnego, w celu uzyskania pozwolenia wodnoprawnego na odprowadzenie ścieków deszczowych, poprzez wewnętrzny system kanalizacji deszczowej oraz wykonanie wylotu do potoku Wielonka. Wody deszczowe ujmowane kanalizacją pochodzić będą z terenów utwardzonych kostką brukową i asfaltem z dróg wewnętrznych oraz parkingu. Podstawę prawną stanowi ustawa Prawo wodne z 2001 r (tekst jednolity – Dz. U. z 2013 r poz. 145, art.122 ust.1 pkt 1 i 3). Wszystkie obiekty kubaturowe występujące na terenie objętym wnioskiem są obiektami użyteczności publicznej (Ochotnicza Straż Pożarna, Sala widowiskowo – sportowa, zebrań). Ponadto teren istniejący zostanie uporządkowany w zakresie dojazdowych dróg wewnętrznych, ciągów pieszo – jezdnych, placów zabaw, małej architektury, zieleni.

Łączna powierzchnia terenu wynosi 9383 m², w tym :

- powierzchnie, z których wody opadowe nie są zbierane w wewnętrznym systemie kanalizacji wewnętrznej, i odprowadzane są bezpośrednio do gruntu:

• powierzchnia zadaszeń	1377 m ²
• ciąg pieszy (kostka brukowa)	575 m ²
• plac rekreacyjny (kostka betonowa)	240 m ²
• ciąg pieszo – jezdny (kostka betonowa)	909 m ²
• tereny zieleni	4241 m ²
• plac zabaw (piasek)	625 m ²

- powierzchnie, z których wody opadowe zbierane będą w systemie wewnętrznej kanalizacji deszczowej i odprowadzane do potoku Wielonka:

• powierzchnia parkingu – kostka betonowa	308 m ²
• powierzchnia parkingu płyty ażurowe	112 m ²
(łącznie powierzchnia przeznaczona pod parkingi – 420 m ²)	
• powierzchnia jezdni – asfalt	996 m ²

Wody deszczowe bez podczyszczenia w separatorze będą odprowadzone własnym wylotem do potoku Wielonka, który jest dopływem rzeki Brynicy.

4. Rodzaj urządzeń pomiarowych oraz znaków żeglugowych

Nie przewiduje się montażu urządzeń pomiarowych na instalacjach odprowadzających wody deszczowe z przedmiotowego przedsięwzięcia. Poprawność pracy urządzeń podczyszczających oceniana będzie na podstawie przeprowadzanych przeglądów eksploatacyjnych, nie rzadziej niż dwa razy w roku. Czynności te będą odnotowywane w zeszycie eksploatacyjnym.

Urządzeniem kontrolnym będzie studnia zaznaczona na planie sieci kanalizacyjnej D1, położona pomiędzy separatorem a wylotem.

Nie przewiduje się lokalizacji znaków żeglugowych.

5. Stan prawny nieruchomości usytuowanych w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych

Prowadzone prace ziemne związane z wykonaniem wewnętrznej kanalizacji deszczowej będą prowadzone na terenie będącym we władaniu Wnioskodawcy (działki o nr ew. 702/1, 701/1, 702/3 obręb Strzyżowice). Prace związane z wykonaniem wylotu prowadzone będą na działce o nr ew. 700 obręb Strzyżowice, własność będącej w użytkowaniu Śląskiego Zarządu Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach. W świetle pisma znak: BTZ/81/2013 ŚZMiUW w Katowicach z dnia 01.02.2013 r. w tym przypadku organem reprezentującym Skarb Państwa jest Starosta Będziński

W załączeniu przedstawia się wyrys z mapy ewidencyjnej oraz wypis z rejestru gruntów.

Jak wykazano poniżej ilość i jakość odprowadzanych wód deszczowych nie wpływa na interes prawnych stron poza administratorem cieku.

6. Obowiązki ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego w stosunku do osób trzecich

W trakcie eksploatacji kanalizacji wewnętrznej, urządzeń kanalizacyjnych oraz urządzeń wodnych Wnioskodawca będzie zobowiązany:

- niezwłocznie dokonać naprawy wszelkich szkód wynikających z niewłaściwej eksploatacji kanalizacji bądź powstałych w wyniku awarii, w tym potoku Wielonka

- systematycznie usuwać zawiesinę gromadzoną w osadnikach studzienek kanalizacyjnych,

- wykonywać przeglądy eksploatacyjne urządzeń, co najmniej 2 razy do roku (§21 Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 r Dz. U. Nr 137 poz. 984), a czynności związane z przeglądami powinny być odnotowane w zeszycie eksploatacji, (separatory),

- konserwacji i utrzymywania w należyтым stanie technicznym wylotu, wprowadzającego wody opadowe do potoku,

- partycypować w kosztach utrzymywania (odmulania dna, wykaszania skarp itp.) potoku Wielonka w uzgodnionym zakresie z administratorem potoku, bądź wnosić stosowne opłaty.

7. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym

Z terenu objętego Wnioskiem, wody deszczowe powstające na powierzchni dachów budynków oraz ciągów pieszo jezdnych i powierzchniach utwardzonych, znajdujących się w granicach własności Wnioskodawcy, odprowadzane będą do potoku Wielonka, projektowanym wylotem i opisanym w dalszej części niniejszego operatu.

Wody opadowe powstające na powierzchni dachów budynków to wody czyste, bez znacznych zanieczyszczeń mineralnych. Pozostałe wody opadowe powstające na powierzchni dróg dojazdowych do budynków, parkingów posiadać będą zanieczyszczenia mineralne oraz substancje ropochodne.

Wody opadowe powstające na powierzchni ciągów pieszo - jezdnych oraz powierzchniach utwardzonych zbierane są w system wpustów drogowych. Wpusty wyposażone są fabrycznie w osadniki piasku, w których zbierają się zanieczyszczenia mineralne.

Całość wód deszczowych zbierana systemem kanalizacji (tj. wody deszczowe z dachu budynku, ciągów pieszo - jezdnych, parkingów, terenów zielonych).

Zgodnie z projektem wykonawczym, w ciągu kanalizacji, oraz z przedstawionym bilansem terenu nie zostanie zainstalowany separator, gdyż ze względu na wielkość powierzchni parkingów nie jest to wymagalne, oraz istnieje pełna gwarancja opierając się na danych literaturowych w tym badania GDDKiA w zakresie obejmującym stężenia substancji z ścieków opadowych z dróg krajowych, stężenia zanieczyszczeń na wylocie będą poniżej prawnie dopuszczalnej wielkości, tj.:

- zawiesina ogólna < 100 mg/l
- substancje ropochodne < 15,0 mg/l

7.1 Odbiornik wód opadowych

Odbiornikiem wód opadowych, poprzez kanalizację deszczową Wnioskodawcy, spływ powierzchniowy z terenów sąsiednich jak i infiltracje jest potok Wielonka.

Początek biegu potoku można określić współrzędnymi geograficznymi:

N: 50°23'37.6" E: 19°05'27.2"

tj. ok. 1 km na kierunku północno wschodnim od terenu objętego wnioskiem i prowadzi wody opadowe z terenów użytkowanych rolniczo.

Parametry potoku na wysokości projektowanego wylotu:

- szerokość korony 720 cm
- szerokość dna 140 cm
- wysokość 165 cm
- długość skarpy 330 cm
- nachylenie skarp 1 : 1,5

Powierzchnia przekroju po napełnieniu na wysokość $h = 1,65$ m:

Powierzchnia przekroju:

$$A = (1,4 \text{ m} + 7,2 \text{ m}) / 2 \times 1,65 \text{ m} = 7,1 \text{ m}^2$$

(1,4 m - szerokość dna potoku, 7,2 m - szerokość korony, 1,65 m – wysokość)

Obwód zwilżony:

$$P = (0,7 \text{ m} + 3,6 \text{ m} + 3,3 \text{ m}) \times 2 = 15,2 \text{ m}$$

Promień hydrauliczny:

$$R = A/P = 7,1 \text{ m}^2 / 15,2 \text{ m} = 0,467 \text{ m}$$

(n) Współczynnik szorstkości koryta : 0,03

(S_o) Spadek potoku 0,3%

Prędkość w przekroju wylotu:

$$V = (1/n) \times R^{2/3} \times S^{1/2}$$

$$V = 33,333 \times 0,602 \text{ m} \times 0,055 = 1,10 \text{ m/s}$$

Przepływ:

$$Q = A \times V = 7,1 \text{ m}^2 \times 1,1 \text{ m/s} = 7,8 \text{ m}^3/\text{s}.$$

$$U = \{ [0,029 \text{ m}^3/\text{s} + 7,8 \text{ m}^3/\text{s}] : 7,8 \text{ m}^3/\text{s} \} \times 100\% = 0,014 \%$$

Za wlotem, wody potoku przepływają przepustem drogowym, który stanowi rura betonowa \varnothing 850. Przyjmując współczynnik szorstkości betonu 0,015 obliczono przepływ dla przepustu:

$$A = 0,567 \text{ m}^2$$

$$R = 0,425 \text{ m}$$

$$V = 66,666 \times 0,565 \text{ m} \times 0,055 = 2,1 \text{ m/s}$$

Przepływ:

$$Q = 0,567 \text{ m}^2 \times 2,1 \text{ m/s} = 1,2 \text{ m}^3/\text{s}$$

Podniesienie lustra wody w przepuście przy napełnieniu 50% wyniesie poniżej 0,02 m.

8. Ustalenia wynikające z warunków korzystania z wód regionu wodnego

Nie dotyczy, gdyż nie ustalono jeszcze warunków korzystania z wód regionu wodnego.

9. Opis rozwiązań projektowych kanalizacji deszczowej oraz urządzeń służących do oczyszczania i odprowadzania ścieków

Istniejąca kanalizacja Wnioskodawcy odprowadza wody opadowe z dróg dojazdowych, oraz parkingów. Średnice kolektorów ścieków deszczowych i wylot do potoku posiadają wymagane spadki oraz przepływy. Schemat kanalizacji został przedstawiony w formie załącznika graficznego.

9.1. Obliczenia wielkości wód deszczowych

Bilans ilościowy wód deszczowych (dla deszczu nawałowego o prawdopodobieństwie wystąpienia $p = 20\%$ i trwania 15 minut) obliczono metodą stałych natężeń deszczu wg wzoru:

$$Q = q \times F \times \psi \text{ [l/s]}$$

gdzie:

$q_{\max 20\%}$ – jednostkowy spływ z hektara, przyjęto - 131 l/s/ha dla opadu miarodajnego

q_0 – jednostkowy spływ z hektara, przyjęto – 15 l/s/ha dla wymiarowania separatora

F – powierzchnia zlewni w hektarach,

ψ – współczynniki redukcji zlewni przyjęto dla:

- drogi, ciągi pieszo - jezdne, chodniki – kostka betonowa - 0,7
- dachy - 0,90
- parkingi utwardzone płytą ażurową - 0,50
- powierzchnie pokryte piaskiem - 0,30
- tereny zielone - 0,1

Współczynnik opóźnienia przyjęto - 1

Ponadto do obliczeń ilości wód deszczowych przyjęto:

- maksymalny opad roczny – 700 mm
- średni dobowy opad – 700 mm/m² - 150 dni z opadem – 4,7 mm/m²

9.1.1 Bilans odływu wód – Q_{\max}

powierzchnie dachów 0,138 ha x 0,90 x 131 l/s/ha = 16,3 l/s

powierzchnie utwardzone (kostka, asfalt)*

0,303 ha x 0,7 x 131 l/s/ha = 27,8 l/s

powierzchnia utwardzona płytami ażurowymi*

0,011 ha x 0,5 x 131 l/s/ha = 0,7 l/s

powierzchnie pokryte piaskiem (plac zabaw)

0,063 ha x 0,3 x 131 l/s/ha = 2,5 l/s

tereny zieleni

0,424 ha x 0,1 x 131 l/s/ha = 5,6 l/s

Łącznie = 65,3 l/s

Wody deszczowe odprowadzane systemem kanalizacji (*) 27,8 l/s + 0,7 l/s = 28,5 l/s

Zlewnia zredukowana dla powierzchni odwadnianych: 0,217 ha

9.1.2 Bilans odpływu wód Q_r

Przedstawiony bilans jest oparty na powierzchni zlewni zredukowanej oraz wykazanej wielkości opadu rocznego dla najbliższego posterunku w mieście Dąbrowa Górnicza.

$$Q_{sr/r} = 700 \text{ mm/m}^2/r \times 2170 \text{ m}^2 = 1519 \text{ m}^3$$

7.1.3 Bilans odpływu wód $Q_{sr/d}$

Na podstawie przyjętego bilansu terenu i zlewni zredukowanej oraz wskaźnik opadu dobowego obliczono średni dobowy odpływ wód deszczowych:

$$Q_{sr/d} = 4,7 \text{ mm/m}^2/d \times 2170 = 10,2 \text{ m}^3/d$$

7.1.4 Bilans odpływu wód Q_o

W celu doboru reperatora bez bay – passa obliczono nominalną (minimalną) pojemność (przepływ) w separatorze:

$$Q_o = 131 \text{ l/s/ha} \times 0,2170 \text{ ha} = 28,5 \text{ l/s}$$

9.2. System odprowadzenia wód deszczowych

Odprowadzanie wód deszczowych z terenu Wnioskodawcy prowadzone będzie kanalizacją wewnętrzną, zakończoną wylotem przewodu Ø 240 mm do potoku Wielonka. Wylot zlokalizowany jest w sąsiedztwie przepustu Ø 850 mm biegnącym pod drogą wojewódzką (ul. Szosowa).

System kanalizacji deszczowej wykorzystuje naturalne spadki terenu. Odwodnienie oparto na kanalizacyjnych rurach klinkierowych X – Stream DN 250 i 200, studzienkach żelbetowych Ø 1000. Studzienki od zewnątrz będą izolowane przeciwwilgotnościowo abizolem. Wpusty uliczne, betonowe (10 sztuk) Ø 500 posiadać będą osadnik. Posadowienie przewodów zostanie wykonane na podsypce oraz obsypce piaskowej o grubości 30 cm, a płyta denna studzienek na podsypce piaskowej o grubości 15 cm.

9.3. Odbiornik wód opadowych oraz wylot kanalizacji do odbiornika

Odbiornikiem wód opadowych jak powyżej opisano jest potok Wielonka.

Wylot stanowi zakończenie rurociągu. Wylot kanalizacji został zaprojektowany jako konstrukcja oporowa z betonu obudowanego kamieniem naturalnym. Ponadto koryto potoku jak i pobocza będą wzmocnione narzutami z kamienia ciężkiego powiązanego zaprawą cementową na odcinku 3.1 m (załącznik)

Wylot:

średnica wylotu Ø 250 mm

rzędna posadowienia: 307,32 m n.p.m.

rzędna dna potoku: 306,40 m n.p.m.

współrzędne geograficzne:

N: 50°23'14.5" E: 19°04'51.7"

9.4. Urządzenia do podczyszczania wód deszczowych

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska „w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego” z dnia 24 lipca 2006r. (Dz. U. nr137, poz. 984) wody opadowe i roztopowe ujęte w szczelnie otwarte lub zamknięte systemy kanalizacyjne z powierzchni szczelnej terenów przemysłowych, składowych, baz transportowych, centrum miast, dróg krajowych, wojewódzkich i powiatowych klasy G, a także parkingów o powierzchni powyżej 0,1 ha w ilości jaka powstanie z opadów o natężeniu co najmniej 15 l/s ha powierzchni szczelnej powinny być oczyszczone przed wprowadzeniem do wód lub ziemi w taki sposób, aby w odpływie zawartość zawiesin ogólnych nie była większa niż 100mg/l, a substancji ropopochodnych nie większa niż 15 mg/l. Planowane przedsięwzięcie charakteryzuje się powierzchnią parkingów poniżej 0,1 ha.

Jak wykazano powyżej planowane przedsięwzięcie w zakresie miejsc parkingowych nie osiąga wartości powierzchni przypisanej stosownym rozporządzeniem, a stężenia substancji – zawiesiny oraz ropopochodnych z dróg dojazdowych wyniosą odpowiednio poniżej 10 mg/l, oraz w wielkości nieoznaczalnej w metodyce analitycznej.

10. Określenie zakresu i częstotliwości wykonywania wymaganych analiz odprowadzenia ścieków oraz wód powierzchniowych powyżej i poniżej miejsca zrzutu ścieków

Wody objęte niniejszym pozwoleniem wodnoprawnym zgodnie z obowiązującym ustawodawstwem (Dz. U. Nr 137 poz. 984 §21.1) nie wymagają badań w zakresie normowanych wskaźników zanieczyszczeń.

11. Określenie wpływu gospodarki wodnej zakładu na wody powierzchniowe oraz podziemne

Aktualnie wody opadowe z terenu Wnioskodawcy ujmowane w kanalizacji deszczowej, odprowadzane będą potoku planowanym wylotem. Szczelna kanalizacja deszczowa, oraz sanitarna eliminuje wpływ na wody podziemne.

Przedmiotowy teren jest nie jest w zasięgu strefy ochrony ujęć wód powierzchniowych czy też podziemnych.

Wnioskodawca posiada wewnętrzną, szczelną kanalizację sanitarną, którą ścieki socjalno – bytowe odprowadzane są do kanalizacji miejskiej.

12. Sposób zagospodarowania osadów ściekowych

Na terenie inwestycji w wyniku eksploatacji kanalizacji deszczowej powstawać będą odpady, które zgodnie z katalogiem odpadów (Dz. U. Nr 112 poz. 1206) sklasyfikowane będą jako:

20 03 06 - odpady ze studzienek kanalizacyjnych (0,1 Mg/rok) odpady te powstają w trakcie czyszczenia studzienek i są wywożone przez firmę wykonującą usługi.

Przewiduje się, że studzienki kanalizacyjne czyszczone będą z częstotliwością raz - dwa razy do roku.

Przyjmując stężenia substancji w ściekach deszczowych z powierzchni utwardzonych odpowiednio:

- zawiesina 100 mg/dcm^3 , która zostanie zredukowana w osadnikach w ilości 50%

oraz roczna ilość ścieków z powierzchni z terenów utwardzonych 2170 m^3 , łączny ładunek wyniesie:

$$\text{zawiesina} - 2170 \text{ m}^3 \times 100 \text{ g/m}^3 \times 0,5 = 0,13 \text{ kg}$$

Powyższe odpady powstają w trakcie czyszczenia studzienek kanalizacji deszczowej. Wytwórcami odpadów będzie wyspecjalizowana firma czyszcząca kanalizację deszczową, posiadającą stosowne zezwolenie wynikające z ustawy o odpadach.

12. Sposób postępowania w przypadku rozruchu, wstrzymania działalności bądź wystąpienia awarii.

System kanalizacji deszczowej jest w stanie eksploatacji, tak więc nie wystąpi faza rozruchu.

Nie przewiduje się wstrzymania działalności, na którą wydawane zostanie pozwolenie wodnoprawne.

W przypadku wystąpienia awarii systemu kanalizacji (ograniczenie drożności), odpowiednie służby powinny niezwłocznie usunąć powstałą szkodę. Urządzenia podczyszczające podlegać będą systematycznemu przeglądowi i serwisowaniu.

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

W zasięgu zrzutu ścieków deszczowych z terenu Wnioskodawcy nie występują żadne formy ochrony przyrody, utworzone lub ustanowione na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 r. o ochronie przyrody (Dz. U. nr 92, poz. 880 z późniejszymi zmianami) w rozumieniu art. 6 ust. 1 powyższej ustawy.

W związku z powyższym oraz z uwagi na charakter i zasięg prowadzonych prac (utrzymanie potoku), instalacja nie będzie oddziaływać negatywnie na obszary chronione, a także inne, objęte niniejszym opracowaniem.

14. Podsumowanie

Analiza warunków odprowadzania wód opadowych wykazała, że Wnioskodawca może ubiegać się o pozwolenie wodnoprawne na odprowadzenie wód deszczowych w ilości:

$$Q_{\max} \text{ 28,5 l/s}$$

Pozwolenie obejmować powinno możliwość odprowadzenia wód opadowych do potoku , poprzez system kanalizacji deszczowej zakończonym wylotem

współrzędnych geograficznych (zlokalizowanym na działkach będących własnością Skarbu Państwa dz. nr 700 obręb Strzyżowice):

W1 – średnica – Ø 250 mm

- N:50°23'14.5"
- E:19°04'51.7"

Odprowadzane wody deszczowe zawierać będą:

zawiesina ogółem – poniżej 100 mg/l

substancje ropochodne – poniżej 15 mg/l.

Wnioskodawca nie będzie prowadził monitoring odprowadzanych wód deszczowych. Studzienką kontrolną będzie studzienka oznaczona symbolem D1 na załączniku graficznym.

Wnioskodawca zgodnie ze stanowiskiem administratora potoku będzie uczestniczył w kosztach utrzymania odbiornika, tj. wykaszanie traw oraz odmulanie dna.