

Spis treści:

1. Wstęp.

- 1.1. Oznaczenie zakładu ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne.**
- 1.2. Podstawa opracowania.**
- 1.3. Cel i zakres opracowania.**
- 1.4. Stan prawny nieruchomości.**
- 1.5. Obowiązki ubiegającego się o wydanie pozwolenia w stosunku do osób trzecich.**
- 2. Opis urządzenia wodnego oraz podstawowe parametry charakteryzujące to urządzenie i warunki jego wykonania.**
 - 2.1. Lokalizacja urządzenia wodnego.**
 - 2.2. Opis instalacji i urządzeń służących do gromadzenia, oczyszczania oraz odprowadzania ścieków.**
- 3. Warunki środowiska gruntowo-wodnego w rejonie inwestycji.**
- 4. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym - ilość i jakość wód opadowych.**
 - 4.1. Charakterystyka zlewni**
 - 4.2. Metodyka obliczeń ilości ścieków opadowych.**
 - 4.3. Ilość ścieków opadowych – określenie w m³ wielkości zrzutu ścieków maksymalnego godzinowego, średniego dobowego oraz maksymalnego rocznego.**
 - 4.4. Koncentracja zanieczyszczeń w odprowadzanych ściekach opadowych.**
 - 4.5. Ładunki zanieczyszczeń w odprowadzanych ściekach opadowych.**
 - 4.6. Określenie stanu i składu ścieków.**
- 5. Charakterystyka odbiornika ścieków objętego pozwoleniem wodnoprawnym.**
- 6. Ustalenia wynikające z planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza i warunków korzystania z wód regionu wodnego.**
- 7. Wpływ odprowadzanych ścieków na wody powierzchniowe i podziemne.**
- 8. Określenie zakresu i częstotliwości wykonywania wymaganych analiz.**
- 9. Opis urządzeń do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu ścieków.**
- 10. Opis jakości wody w miejscu zamierzonego wprowadzania ścieków.**
- 11. Gospodarka odpadami.**
- 12. Sposób postępowania w przypadku awarii.**

13. Formy ochrony przyrody występujące w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowych do wykonania urządzeń wodnych.

14. Wniosek w sprawie o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego.

15. Strony w postępowaniu administracyjnym w sprawie wydania pozwolenia wodnoprawnego.

Spis załączników:

I. Uzgodnienia

1. Wypis i wyrys z miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego.
2. Warunki techniczne wydane przez Urząd Gminy Boronów.
3. Uzgodnienie w Śląskim Zarządzie Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach, Oddział Częstochowa
4. Wypis z rejestru gruntów dla działek objętych opracowaniem.
5. Zgoda Pana Józefa Sowy
6. Upoważnienie Gminy Boronów.

II. Rysunki

- | | |
|--|---------------------|
| 1. Orientacja | w skali 1:25000 |
| 2. Zagospodarowanie terenu | w skali 1:1000 |
| 3. Zagospodarowanie terenu – wylot | w skali 1:250 |
| 4. Profil podłużny kanalizacji deszczowej odprowadzającej wody opadowe | w skali 1:100/500 |
| 5. Wylot kanalizacji deszczowej – sytuacja oraz przekrój | w skali 1:50 i 1:20 |

Opis prowadzenia zamierzonej działalności sporządzony w języku nietechnicznym.

Celem budowy wylotu kanalizacji deszczowej jest zebranie i odprowadzenie wód opadowych z terenu części ulicy Wiosennej oraz działek bezpośrednio przylegających do niej w miejscowości Hucisko do rzeki Liswarty w km 89+750 zlokalizowanej w pobliżu ulicy Wiosennej (droga gminna) – Hucisko, gm. Boronów.

W obecnej chwili dno rzeki Liswarty w miejscu planowanego wylotu oraz jej skarpy są porośnięte roślinnością. Przed wykonaniem wylotu należy rzekę oczyścić z roślinności, z porastających trzcin oraz różnego rodzaju osadów, skarpy rzeki wykosić z porastających je trzcin i wyprofilować. Dopiero po wykonaniu niezbędnych prac oczyszczających można przystąpić do wykonania wylotu kanalizacji deszczowej do rzeki Liswarty.

Głębokość rzeki Liswarty w miejscu wprowadzenia wód opadowych będzie wynosić 1,02 m. Wylot kanału deszczowego grawitacyjnego Ø 315 mm został zaprojektowany 0,3 m ponad dnem rowu. Szerokość dna rzeki w miejscu projektowanego wylotu wynosi 1,6 m. Szerokość całego koryta rzeki Liswarty, łącznie ze skarpami wynosi 2,0 m.

Po stronie wylotu na długości 10,0 m (po 5,0 m powyżej i poniżej wylotu) należy podnieść teren o ok. 40 cm i wyprofilować skarpy. Dodatkowo po wykonaniu już wylotu, należy dno rzeki na długości 10,0 m umocnić płytami drogowymi betonowymi gr. 15 cm w celu zabezpieczenia go przed wypłukiwaniem. Skarpy rowu należy wyprofilować i umocnić płytami ażurowymi także na długości 10,0 m. Należy umocnić skarpy zarówno po stronie wylotu, jak i po stronie przeciwnej (na tej samej długości). Skarpy po stronie przeciwnej należy nadsypać ziemią – min. 20 cm i wyprofilować.

Odprowadzane wody opadowe nie będą powodowały pogorszenia warunków środowiskowo – gruntowych. Ścieki deszczowe nie będą przekraczały dopuszczalnych stężeń zawiesiny oraz węglowodorów ropopochodnych.

Roboty przy wprowadzeniu wód opadowych należy prowadzić pod nadzorem przedstawiciela administratora rzeki – Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach, Oddział Częstochowa oraz osoby mającej uprawnienia w branży wodnomelioracyjnej lub hydrotechnicznej. Po zakończeniu roboty należy zgłosić do odbioru.

Współrzędne geograficzne wylotu kanalizacji deszczowej:

50°39'24.9"N 18°55'54.3"E

1. Wstęp.

Opracowanie niniejsze stanowi wyciąg z opracowania pn: „Odwodnienie ulicy Różanej oraz utwardzenie i odwodnienie ul. Wiosennej w Hucisku” – obręb Boronów 0001, k.m. 3, jednostka ewidencyjna Boronów - 240702_2.

1.1. Oznaczenie zakładu ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne.

Zakładem ubiegającym się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej Ø 315 mm (działka nr ewid. 195/75 do rzeki Liswarty w km 89+750 oraz na odprowadzenie wód opadowych do rzeki Liswarty zlokalizowanej w pobliżu ul. Wiosennej (droga gminna) w miejscowości Hucisko, gm. Boronów jest:

Gminy Boronów

ul. Dolna 2

42-283 Boronów

Wnioskodawcą (pełnomocnikiem Gminy) jest Przedsiębiorstwo Wielobranżowe „INWEST-SANIT” Mariusz Pogoda, ul. Tysiąclecia 56, 42-287 Kamieńskie Młyny/Lubsza.

Ze względu na zakres robót, skalę i miejsce lokalizacji urządzenia wodnego będącego przedmiotem niniejszego opracowania, organem właściwym do przeprowadzenia postępowania wodnoprawnego i udzielenia pozwolenia wodnoprawnego jest Starosta Lubliniecki, zgodnie z art. 140 ust.1 ustawy Prawo wodne.

1.2. Podstawa opracowania.

Niniejsze opracowanie wykonano w oparciu o nw. Dokumenty i przepisy prawne:

- Ustawa z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (tekst jednolity Dz.U. z 2012 r. poz. 145 z późniejszymi zmianami);
- Ustawa z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska (tekst jednolity Dz.U. z 2013 r. poz. 1232 z późniejszymi zmianami);
- Dokumentacja projektowa opracowana przez Przedsiębiorstwo Wielobranżowe „INWEST-SANIT” Mariusz Pogoda pn.: „Odwodnienie ulicy Różanej oraz utwardzenie i odwodnienie ul. Wiosennej w Hucisku”
- Ustawa z dnia 16 listopada 2006 r. o opłacie skarbowej (tekst jednolity Dz.U. z 2012 r., poz. 1282 z późniejszymi zmianami);
- Ustawa z dnia 14 czerwca 1960 r. - Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz.U. z 2013 r., poz. 267 z późniejszymi zmianami);

- Ustawa z dnia 27 lipca 2001 r. o wprowadzeniu ustawy - Prawo ochrony środowiska, ustawy o odpadach oraz zmianie niektórych ustaw (Dz.U. z 2001 r. Nr 100, poz. 1085 z późniejszymi zmianami);
- Rozporządzenie Prezesa Rady Ministrów z dnia 18 stycznia 2011 r. w sprawie instrukcji kancelaryjnej, jednolitych rzeczowych wykazów akt oraz instrukcji w sprawie organizacji i zakresu działania archiwów zakładowych. (Dz.U. z 2011r. Nr 14, poz. 67 z późniejszymi zmianami)

1.3. Cel i zakres opracowania.

Niniejszy „Operat wodnoprawny na odprowadzenie wód opadowych z ulicy Wiosennej w miejscowości Hucisko do rzeki Liswarty w km 89+750 zlokalizowanej w pobliżu ulicy Wiosennej (droga gminna) – Hucisko, gm. Boronów, działki nr ewid. 195/75, 48, obręb Boronów” sporządzono, aby uzyskać na jego podstawie pozwolenie wodnoprawne na wykonanie urządzenia wodnego – wylotu kanalizacji deszczowej Ø 315 mm (działka nr ewid. 195/75) do rzeki Liswarty w km 89+750 oraz na odprowadzenie wód opadowych do rzeki Liswarty zlokalizowanej w pobliżu ul. Wiosennej (droga gminna) w miejscowości Hucisko, gm. Boronów.

Zakres opracowania stanowi zaprojektowanie urządzenia wodnego – wylotu kanalizacji deszczowej oraz wyliczenie ilości wód odprowadzanych do rzeki Liswarty.

1.4. Stan prawny nieruchomości.

Wylot kanalizacji deszczowej do rzeki Liswarty w km 89+750 znajduje się na działce nr ewid. 195/75, obręb Boronów, której właścicielem jest Pan Józef Sowa zamieszkały przy ul. Wolności 87A, 42-283 Boronów. Pozostali współwłaściciele Pan Jan Sowa i Pani Agnieszka Sowa nie żyją.

Zasięg oddziaływania urządzenia wodnego obejmuje ponadto również działkę o nr ewid. 48, której właścicielem jest Skarb Państwa, natomiast eksploatatorem – zarządcą rzeki Liswarty jest Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach, Oddział Częstochowa, ul. Wręczycka 11a, 42-200 Częstochowa.

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

Inwestor jest zobowiązany do:

- wykonania urządzenia wodnego oraz konserwacji i utrzymania we właściwym stanie technicznym kanalizacji oraz wylotu kanału, tak aby nie zagrażał osobom trzecim.

Zasięg oddziaływania zamierzonego korzystania z wód zgodnie z przedstawionym operatem wynosi 20,0 m od projektowanej osi wylotu ścieków opadowych w kierunku spływu rzeki oraz 5,0 m w kierunku przeciwnym.

Zgodnie z przedstawionym zasięgiem oddziaływania Inwestor ma obowiązek do konserwacji rzeki na długości 25,0 m. Prace te będą polegać na utrzymywaniu rzeki na tej długości w dobrym stanie, okresowym przeglądzie rowu (przynajmniej 1 raz w roku), wykaszaniu skarp rowu z porastających je traw, trzcin oraz oczyszczaniu dna rowu z nadmiaru osadu w przypadku jego zalegania.

2. Opis urządzenia wodnego oraz podstawowe parametry charakteryzujące to urządzenie i warunki jego wykonania.

2.1. Lokalizacja urządzenia wodnego.

Urządzenie wodne – wylot projektowanej kanalizacji deszczowej zostanie zlokalizowany na działce o nr ewid. 195/75 w miejscowości Hucisko, gm. Boronów.

Gmina Boronów (gmina wiejska) jest zlokalizowana we wschodniej części powiatu lublinieckiego (województwo śląskie). Gmina Boronów znajduje się od strony zachodniej w sąsiedztwie gmin powiatu lublinieckiego: gminy Herby, gminy Woźniki, a od strony wschodniej graniczy z gminami powiatu częstochowskiego: gminy Konopiska i gminy Starcza. Gmina zajmuje powierzchnię 56 km².

Celem budowy kanalizacji deszczowej wzdłuż części drogi gminnej – ul. Wiosenna jest zebranie i odprowadzenie wód opadowych do rzeki z wyżej wymienionej ulicy oraz posesji przylegających bezpośrednio do ul. Wiosennej.

Wylot kanalizacji deszczowej do rzeki Liswarty znajduje się w km 89+750.

Współrzędne geograficzne wylotu kanalizacji deszczowej:

50°39'24.9"N 18°55'54.3"E

Szczegóły lokalizacji wprowadzenia wód opadowych wylotem kanalizacji deszczowej grawitacyjnej do rzeki Liswarty przedstawiono na załącznikach graficznych.

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

Zgodnie z warunkami technicznymi wydanymi przez Urząd Gminy Boronów – w części ul. Wiosennej (droga gminna) zaprojektowano kanalizację deszczową wraz z przyłączami do posesji bezpośrednio przylegającymi do ulicy.

Projektowana inwestycja ma na celu odwodnienie istniejącej jezdni – ul. Wiosennej, poprawę bezpieczeństwa na tym odcinku oraz odprowadzenie wód opadowych z gospodarstw domowych leżących przy tej ulicy.

Projektowana kanalizacja deszczowa będzie wykonana z rur PVC-U kl. S (SN8) SDR34 LITE Ø315x9,2mm. Długość kanalizacji deszczowej to 365,0 m. Spadek kanalizacji deszczowej wynosi 0,5 % oraz 1,2 %. Na kanale zaprojektowano studnie żelbetowe Ø 1000 mm oraz studnie z tworzywa sztucznego Ø 600. Łącznie zaprojektowano 13 sztuk studni. Wyposażenie studni Ø 1000 stanowi m.in. stopnie złazowe, włazy żeliwno - żelbetowe B125-600 o wytrzymałości 12,5t, zwężki studni.

Wody opadowe z ulicy Wiosennej zebrane będą za pomocą zaprojektowanych wpustów ulicznych w ilości 5 sztuk. Zaprojektowano wpusty żeliwne z osadnikami. Należy zastosować zwieńczenia wpustów klasy D400. Połączenia rur PVC ze ścianami studzienek wykonać za pomocą przejść szczelnych. Przykanaliki odprowadzające wody deszczowe z wpustów ulicznych do studni rewizyjnych należy wykonać z rur PVC-U kl. S (SN8) SDR 34 LITE Ø200x5,9mm.

Ponadto do granic posesji przylegających bezpośrednio do ul. Różanej zostaną doprowadzone przyłącza z rur PVC-U kl. S (SN8) SDR 34 LITE Ø160x4,7mm w celu odprowadzenia ścieków deszczowych z działek prywatnych. Zaprojektowano łącznie 7 sztuk przyłączy.

Na odcinku kanalizacji deszczowej - od wylotu do rzeki w kierunku studni S1, na długości 15,0 m - należy dodatkowo podnieść teren (nadsypać ziemię ok. 0,4 m) oraz ocieplić kanał warstwą żużla lub keramzytu grubości 0,3 m oraz folią z tworzywa sztucznego z uwagi na zbyt małe przykrycie projektowanej kanalizacji.

Pierwszą studnię od strony wylotu S1 należy wykonać jako osadnikową (studnia żelbetowa osadnikowa 1,0 m z osadnikiem min. 0,5 m).

W obecnej chwili dno rzeki Liswarty w miejscu planowanego wylotu oraz jej skarpy są porośnięte roślinnością. Przed wykonaniem wylotu – w jego okolicach oraz na odcinku 20,0 m od wylotu w kierunku spływu rzeki oraz na długości 5,0 m w kierunku przeciwnym – należy rzekę oczyścić z roślinności, z porastających trzin oraz różnego rodzaju osadów, skarpy rzeki wykosić z porastających je trzin i wyprofilować. Dopiero po wykonaniu niezbędnych prac oczyszczających można przystąpić do wykonania wylotu kanalizacji deszczowej do rzeki Liswarty.

Głębokość rzeki Liswarty w miejscu wprowadzenia wód opadowych będzie wynosić 1,02 m (rzędna dna 282,70 m). Wylot kanału deszczowego grawitacyjnego Ø 315 mm został zaprojektowany 0,3 m ponad dnem rowu (rzędna dna kanału 283,00 m). Szerokość dna rzeki

w miejscu projektowanego wylotu wynosi 1,6 m. Szerokość całego koryta rzeki Liswarty, łącznie ze skarpami wynosi 2,0 m.

Po stronie wylotu na długości 10,0 m (po 5,0 m powyżej i poniżej wylotu) należy podnieść teren o ok. 40 cm i wyprofilować skarpy.

Dodatkowo po wykonaniu już wylotu, należy dno rzeki na długości 10,0 m umocnić płytami drogowymi betonowymi gr. 15 cm w celu zabezpieczenia go przed wypłukiwaniem. Skarpy rowu należy wyprofilować i umocnić płytami ażurowymi także na długości 10,0 m. Należy umocnić skarpy zarówno po stronie wylotu, jak i po stronie przeciwnej (na tej samej długości). Skarpy po stronie przeciwnej należy nadsypać ziemią – min. 20 cm i wyprofilować.

Z uwagi na maksymalną ilość odprowadzanych zanieczyszczeń pochodzenia ropopochodnego nie jest wymagane zaprojektowanie dodatkowych urządzeń podczyszczających ścieki opadowe.

Roboty przy wprowadzeniu wód opadowych należy prowadzić pod nadzorem przedstawiciela administratora tegoż rowu – Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach oraz osoby mającej uprawnienia w branży wodnomelioracyjnej lub hydrotechnicznej. Po zakończeniu roboty należy zgłosić do odbioru.

Zaleca się wykonanie całości prac w miesiącach suchych.

3. Warunki środowiska gruntowo – wodnego w rejonie inwestycji.

W podłożu przedmiotowego terenu występują grunty nośne dla projektowanej inwestycji.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych warunki geotechniczne podłoża na podstawie przeprowadzonych badań należy uznać za proste.

Projektowaną inwestycję zakwalifikowano do pierwszej kategorii geotechnicznej.

W okresach wysokiej retencji może zająć konieczność obniżenia zwierciadła wody częściowo igłofiltrami rozstawionymi jednorzędowo lub dwurzędowo oraz za pomocą pompowania w otwartym wykopie. Rodzaj pompowania i ilość godzin ma być ustalona przez kierownika budowy w trakcie wykonywania robót. Zaleca się przeprowadzenia robót w okresie suchym.

Zgodność przyjętych warunków geotechnicznych należy każdorazowo porównać z warunkami rzeczywistymi, występującymi w czasie prowadzenia robót ziemnych.

4. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym - ilość i jakość wód opadowych.

Odprowadzenie wód opadowych następuje do rzeki Liswarty. Wylot do rzeki znajduje się w km 89+750.

Warunki hydrologiczne rzeki Liswarta – przepływ w rzece

W obrębie rzeki Liswarta zlokalizowano punkty wodowskazowe. Jednakże są one znacznie oddalone od projektowanego wylotu kanału deszczowego w km 89+750.

Zgodnie z *Atlasem posterunków wodowskazowych dla potrzeb Państwowego Monitoringu Środowiska*, Wydawnictwo Biblioteka Monitoringu Środowiska, Warszawa 1995-1996, punkty wodowskazowe są zlokalizowane w następujących przekrojach rzeki Liswarta:

- Kule – km 0,9 (powierzchnia zlewni 1557,0 km²)
- Niwki – km 59,6 (powierzchnia zlewni 218,3 km²)

Zgodnie z danymi literaturowymi wielkości przepływów w poszczególnych punktach wodowskazowych na rzece Liswarta kształtują się następująco:

Nazwa wodowskazu		Niwki	Kule
Lokalizacja wodowskazu		dł.: 18°39'50" szer.: 50°49'15"	dł.: 19°03'00" szer.: 51°02'40"
Przepływ [m ³ /s]	NNQ	0,12	1,5
	SNQ	0,44	2,98
	SSQ	1,62	8,03
	SWQ	10,5	39,8

W związku z brakiem punktów wodowskazowych w obrębie wylotu kanału deszczowego do rzeki Liswarty, przepływy charakterystyczne w tej rzece w km 89+750 obliczono wzorami empirycznymi Iszkowskiego.

a) absolutna średnia z normalnego roku

$$Q_m = 0,03171 * C_m * h * F \quad [m^3/s]$$

b) absolutnie najniższa woda

$$Q_o = 0,2 * V * Q_m \quad [m^3/s]$$

c) najmniejsza normalna woda

$$Q_1 = 0,4 * V * Q_m \quad [m^3/s]$$

d) średnia normalna woda (SNQ)

$$Q_2 = 0,7 * V * Q_m \quad [m^3/s]$$

e) najwyższa wielka woda:

$$Q_4 = C_h * m * h * F \quad [m^3/s]$$

gdzie:

F - powierzchnia zlewni (powierzchnia zlewni rzeki Liswarta dla projektowanego wylotu kanału deszczowego w km 89+750 wynosi 12,6 km²),

h - średni opad roczny (h = 600 mm = 0,6 m)

C_m - współczynnik zależny od rzeźby terenu (przyjęto pagórkowaty niespadzisty = 0,35)

V - współczynnik - grunt przepuszczalny, w okolicy z normalnie rozwiniętą roślinnością, dorzecze mniejsze od 200 km²: V = 1,00 – 25 % = 1,00 – 0,25 = 0,75

C_h - współczynnik zależny od rzeźby terenu, zlewnia kat. II - 0,07

m - współczynnik zależny od wielkości zlewni - 9,54

zatem:

$$Q_m = 0,03171 * 0,35 * 0,6 * 12,6 = 0,084 \text{ m}^3/s$$

$$Q_o = 0,2 * 0,75 * 0,084 = 0,013 \text{ m}^3/s$$

$$Q_1 = 0,4 * 0,75 * 0,084 = 0,025 \text{ m}^3/s$$

$$Q_2 = 0,7 * 0,75 * 0,084 = 0,044 \text{ m}^3/s$$

$$Q_4 = 0,070 * 9,54 * 0,6 * 12,6 = 5,05 \text{ m}^3/s$$

Wielka woda letnia Q_{3l}:

$$Q_{3l} = 0,30 * Q_4 = 0,30 * 5,05 = 1,51 \text{ m}^3/s$$

Wielka woda zimowa Q_{3z}:

$$Q_{3z} = 0,26 * Q_4 = 0,26 * 5,05 = 1,31 \text{ m}^3/s$$

4.1. Charakterystyka zlewni.

Przedmiotem niniejszego opracowania w zakresie ujęcia i odprowadzania ścieków opadowych są:

- powierzchnia całkowita zlewni: 8995 m² (100%)
- powierzchnia spływu wody opadowej z istniejącej jezdni asfaltowej: 420 m² (4,7%)
- powierzchnia spływu wody opadowej z poboczy jezdni: 175 m² (2,0%)
- powierzchnia spływu wody opadowej z posesji przylegających do ulicy: 8400 m² (93,3%)

4.2. Metodyka obliczeń ilości ścieków opadowych.

Wody deszczowe będą spływać z terenu objętego opracowaniem do projektowanego kanału poprzez wpusty deszczowe oraz przyłącza do posesji.

a) Maksymalną ilość ścieków opadowych przy deszczu ulewnym występującym raz na 5 lat określono w oparciu o normę PN-EN752-4:

$$Q = \psi * I * A \text{ [l/s]}$$

gdzie:

I – natężenie deszczu; przyjęto 130 l/s*ha dla deszczu o prawdopodobieństwie występowania $p = 20 \%$ (raz na 5 lat) – czas trwania deszczu – 15 min.

ψ – współczynnik spływu; przyjęto $\psi = 0,85$ – jezdnia asfaltowa;

$\psi = 0,25$ – pobocza;

$\psi = 0,1$ – posesje;

A – zlewnia przyłącza [ha]

powierzchnia jezdni asfaltowej – 0,042 ha, powierzchnia zredukowana – 0,04 ha

powierzchnia pobocza – 0,018 ha, powierzchnia zredukowana – 0,004 ha

powierzchnia posesji – 0,84 ha, powierzchnia zredukowana – 0,084 ha

Wyliczono ponadto ilość wód opadowych dla deszczu miarodajnego:

- natężenie opadu miarodajnego $q_m = 15 \text{ l/s*ha}$

$$Q_{1m} = (q_m / q_{\max}) * Q_{1\max}$$

b) Roczną objętość ścieków opadowych (maksymalny roczny zrzut ścieków) określa się wg następującego wzoru:

$$V = \alpha * \beta * H * F * 10 \text{ (m}^3\text{/rok)}$$

gdzie:

α – współczynnik zmniejszający wielkość H o wysokość opadu nie dający odpływu = 0,9

β – współczynnik zmniejszający wielkość H o wysokość opadu wywołującego jednostkowe natężenie spływu $q > 5 \text{ l/s*ha} = 0,9$

H – roczna wysokość opadów (mm/rok)

c) Maksymalną godzinową ilość ścieków (zrzut ścieków do rowu) wyliczono ze wzoru:

$$Q = \psi * I * A \text{ [l/s]}$$

gdzie:

I – natężenie deszczu; przyjęto 52 l/s*ha dla deszczu o prawdopodobieństwie występowania
p = 20 % (raz na 5 lat) – czas trwania deszczu – 60 min.

d) Średnią dobową ilość ścieków (zrzut ścieków do rowu) wyliczono ze wzoru:

$$Q = \psi * I * A \text{ [l/s]}$$

gdzie:

I – natężenie deszczu; przyjęto 5 l/s*ha dla deszczu o prawdopodobieństwie występowania
p = 50 % (raz na 2 lata) – czas trwania deszczu – 24 h.

4.3. Ilość ścieków opadowych – określenie w m³ wielkości zrzutu ścieków maksymalnego godzinowego, średniego dobowego oraz maksymalnego rocznego.

W oparciu o wymienione dane:

- charakteryzujące zlewnię,
- metodykę obliczeń

wyliczono maksymalną ilość ścieków.

a) Maksymalna ilość ścieków opadowych dla deszczu ulewnego z terenu ul. Różanej (droga gminna) w miejscowości Hucisko odprowadzanych do ziemi poprzez rów R-J/94 wyniesie:

$$Q = 130 * (0,04 + 0,004 + 0,084) = 16,64 \text{ l/s}$$

Łączna ilość odprowadzanych wód opadowych wynosi $Q_{\max} = 16,64 \text{ l/s}$.

Na podstawie wyliczonej maksymalnej ilości odprowadzanych ścieków opadowych do rowu dobrano średnicę projektowanej kanalizacji deszczowej i wylotu do rowu:

Wyniki doboru rurociągów:

Nazwa odcinka	Przepływ [dm ³ /s]	Spadek [‰]	Średnica [mm]	Wypełn. [%]	Prędkość [m/s]	Przepływ 100% [dm ³ /s]	Prędkość 100% [m/s]	Chrop. [mm]
Ul. Wiosenna Wylot- S(bet.) nr2	17	5	315	34,5	0,8	83,2	1,2	0,25
Ul. Wiosenna S(bet.) nr2-nr5	17	12	315	27,7	1,09	130,2	1,88	0,25

Na podstawie przeprowadzonych obliczeń hydraulicznych dla projektowanej sieci kanalizacji deszczowej dobrano rurociągi PVC-U kl. S (SN8) SDR34 LITE Ø315x9,2mm. .

Dla deszczu miarodajnego:

$$Q_{1m} = (q_m / q_{\max}) * Q_{1\max}$$

$$Q_{1m} = (15/130) * 16,64 = 1,92 \text{ l/s}$$

b) Roczna objętość ścieków opadowych (maksymalny roczny zrzut ścieków) wynosi:

$$V = \alpha * \beta * H * F * 10 \text{ (m}^3\text{/rok)}$$

gdzie:

F – powierzchnia zlewni dla kanalizacji deszczowej odprowadzającej wody opadowe do rzeki

$$V = 0,9 * 0,9 * 600 * 0,9 * 10 = 4374,0 \text{ m}^3\text{/rok}$$

c) Maksymalna godzinowa ilość ścieków (zrzut ścieków do rowu) wynosi:

$$Q = \psi * I * A \text{ [l/s]}$$

$$Q = 0,128 * 52 = 6,66 \text{ l/s}$$

$$Q_{\max h} = 24,12 \text{ m}^3\text{/h}$$

d) Średnia dobowa ilość ścieków (zrzut ścieków do rowu) wynosi:

$$Q = \psi * I * A \text{ [l/s]}$$

$$Q = 0,128 * 5 = 0,64 \text{ l/s}$$

$$Q_{\text{śrd}} = 55,30 \text{ m}^3\text{/d}$$

4.4. Koncentracja zanieczyszczeń w odprowadzanych ściekach opadowych

Wody opadowe odprowadzane z terenów zanieczyszczonych, do których należy zaliczyć drogi z uwagi na fakt, że zawierają różnorakie zanieczyszczenia mineralne i organiczne określa się mianem ścieków opadowych.

Czynnikami wpływającymi na zanieczyszczenie ścieków deszczowych są:

- gazy spalinowe,
- zanieczyszczenie powietrza atmosferycznego,
- wycieki olejów, benzyny,
- natężenie ruchu samochodowego w poj/d.

Wskaźnikami charakterystycznymi dla wód deszczowych są:

- zawiesina,
- węglowodory ropopochodne.

Aktualnie, wg obserwacji, natężenie pojazdów samochodowych na drodze gminnej – ul. Wiosenna w miejscowości Hucisko **nie przekracza 500 na dobę**. Opierając się na wzorach zawartych w Załączniku nr 42 Generalnego Dyrektora Dróg Publicznych z dnia 24.05.1999 - Zasady ochrony środowiska w drogownictwie” tab. 11.6 stężenie zawiesiny wynosić będzie:

$$S_{zo} = 0,8 * S * 4/n$$

gdzie:

S – stężenie zawiesiny w ściekach opadowych dla terenu zurbanizowanego do 10000 pojazdów na dobę,

n – ilość pasm ruchu o szerokości do 3,5 m; n = 2

$$S_{zo} = 0,8 * 220 * 4/2 = 352,00 \text{ mg/dm}^3 \text{ - dla 10000 pojazdów na dobę}$$

Z uwagi na fakt, iż natężenie pojazdów samochodowych nie przekracza 500 na dobę faktyczne stężenie zawiesiny będzie wynosić:

$$S_{zo} = 352,00/20 = 17,6 \text{ mg/dm}^3$$

Zawiesina ogólna jest podstawowym wskaźnikiem zanieczyszczenia ścieków opadowych, gdyż jak wykazały badania pozostałe rodzaje zanieczyszczenia są z nią związane.

Stężenie węglowodorów ropopochodnych można określić z zależności:

$$S_{rop} = 0,08 * S_{zo} = 0,08 * 17,6 = 1,41 \text{ mg/dm}^3$$

Dla wyliczonych powyżej stężeń zanieczyszczeń nie wymagane jest stosowanie urządzeń podczyszczających, z uwagi na nie przekroczenie dopuszczalnych wskaźników. Należy również uwzględnić okresowe wahania stężeń zanieczyszczeń.

4.5. Ładunki zanieczyszczeń w ściekach opadowych odprowadzane z drogi gminnej – ul. Wiosenna.

Obliczenia przeprowadzone wg poniższego wzoru wynoszą:

$$L_{roczny} = S_{zo} * V * 10^{-3}$$

- dla zawiesiny:

$$L_{roczny} = 17,6 * 4374,0 * 10^{-3} = 76,98 \text{ kg/a}$$

- dla węglowodorów ropopochodnych:

$$L_{roczny} = 1,41 * 4374,0 * 10^{-3} = 6,17 \text{ kg/a}$$

4.6. Określenie stanu i składu ścieków.

Z wyliczonych powyżej stężeń zanieczyszczeń wynika, że ścieki deszczowe na odpływie do rzeki nie będą w żadnym z przypadków przekraczały obecnie obowiązujących parametrów dla ścieków deszczowych wynoszących: 15 mg/l dla węglowodorów ropopochodnych i 100 mg/l dla zawiesiny ogólnej, w związku z tym nie jest wymagane stosowanie dodatkowych urządzeń podczyszczających.

Stężenie zawiesiny przy maksymalnych warunkach będzie wynosić 17,6 mg/l, natomiast stężenie węglowodorów ropopochodnych 1,41 mg/l.

Kwestię dotyczącą wprowadzania ścieków do wód lub do ziemi regulują przepisy rozporządzenia Ministra Środowiska Rozporządzenie 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. 2014 poz. 1800).

5. Charakterystyka odbiornika ścieków objętego pozwoleniem wodnoprawnym.

Ścieki opadowe z terenu ul. Wiosennej (droga gminna) w miejscowości Hucisko, gm. Boronów będą odprowadzane rzeki Liswarty w km 89+750.

Zgodę na odprowadzenie wód opadowych do rzeki wydał właściciel działki, na której będzie wykonany wylot – Pan Józef Sowa oraz zarządca rowu – Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach, Oddział Częstochowa..

W obecnej chwili dno rzeki Liswarty w miejscu planowanego wylotu oraz jej skarpy są porośnięte roślinnością. Przed wykonaniem wylotu – w jego okolicach oraz na odcinku 20,0 m od wylotu w kierunku spływu rzeki oraz na długości 5,0 m w kierunku przeciwnym – należy rzekę oczyścić z roślinności, z porastających trzcin oraz różnego rodzaju osadów, skarpy rzeki wykosić z porastających je trzcin i wyprofilować. Dopiero po wykonaniu niezbędnych prac oczyszczających można przystąpić do wykonania wylotu kanalizacji deszczowej do rzeki Liswarty.

Po wykonaniu już wylotu, należy dno rzeki na długości 10,0 m umocnić płytami drogowymi betonowymi gr. 15 cm w celu zabezpieczenia go przed wypłukiwaniem. Skarpy rowu należy wyprofilować i umocnić płytami ażurowymi także na długości 10,0 m. Należy umocnić skarpy zarówno po stronie wylotu, jak i po stronie przeciwnej (na tej samej długości).

6. Ustalenia wynikające z planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza i warunków korzystania z wód regionu wodnego.

a) Plan gospodarowania wodami w obszarze dorzecza

W Planie gospodarowania wodami Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Poznaniu przedstawiona została charakterystyka Jednolitych Części Wód. Rzeka Liswarta, do której wykonywany jest wylot kanalizacji deszczowej znajduje się w obszarze dorzecza Odry.

Rzeka Liswarta stanowi lewy dopływ Warty. Jej źródła znajdują się na Wyżynie Śląskiej, w gminie Woźniki, w Mzykach.

eu_kodJCWP	PLRW6000171816192 RZEKI
nazwa_JCWP	Liswarta do Młynówki Kamińskiej
typJCWP	Potok nizinny piaszczysty (17)
statusJCWP	naturalna
ocena_stan	dobry
ocen_ryzyk	niezagrożona
derogacje	-
uzas_derog	-

euKodJCWPD	PLGW6500118 W.PODZ
oc_st_iloś	dobry
oc_st_chem	dobry
ocRyz_iloś	niezagrożona
ocRyz_chem	niezagrożona
derogacje	-
uzas_derog	-

euKodJCWPD	PLGW650094 W.PODZ
oc_st_iloś	dobry
oc_st_chem	dobry
ocRyz_iloś	niezagrożona
ocRyz_chem	niezagrożona
derogacje	-
uzas_derog	-

Zgodnie z ustaleniami zawartymi w wizualizacji Jednolitych Części Wód (JCW) rzeka Liswarta stanowi potok nizinny piaszczysty. Ma status naturalny. Stan rzeki jest dobry, natomiast Ryzyko Nieosiągnięcia Celów Środowiskowych jest niezagrożone.

Z uwagi na nie przekroczone wskaźniki zanieczyszczenia, inwestycja nie ma wpływu na ustalenia zawarte w wyżej wymienionym Planie oraz nie spowoduje pogorszenia stanu rzeki Liswarty – wody powierzchniowe. Dodatkowo stan rzeki w miejscu projektowanego wylotu ulegnie poprawie, gdyż koryto zostanie oczyszczone z porastających je obecnie trzciny i roślinności oraz wyprofilowane zostaną skarpy na tym odcinku.

Wpływ odprowadzanych ścieków na wody podziemne będzie również niezauważalny, gdyż są one oddzielone znaczną ilością warstwy ziemi od miejsca wprowadzenia wód opadowych wylotem kanalizacji deszczowej. Zaprojektowane urządzenie wodne (wylot) również nie będzie miało wpływu na wody podziemne.

Stan chemiczny i ilościowy JCWPd jest dobry. JCWPd został zapisany pod kodami PLGW6500118 i PLGW650094. Ryzyko JCWPd jest niezagrożone.

b) Warunki korzystania z wód regionu wodnego

Na rozpatrywanym terenie, od 1 maja 2014 r., obowiązuje Rozporządzenie Dyrektora Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Poznaniu z dnia 2 kwietnia 2014 r. w sprawie warunków korzystania z wód regionu wodnego Warty.

§ 12 ww. Rozporządzenia (w dziale IV *Ograniczenia w korzystaniu z wód*) stanowi, iż ogranicza się możliwość bezpośredniego odprowadzania wód z odwodnień oraz ścieków opadowych i roztopowych z kanalizacji deszczowej, dopuszczając do realizacji tylko te przypadki, dla których w kontekście realizacji założonych funkcji rozpatrzono i zastosowano rozwiązania minimalizujące utratę naturalnej retencji oraz spowolniające odpływ odprowadzanych wód i przywracające w możliwym zakresie naturalny, gruntowy charakter ich odpływu. Niemniej jednak ograniczenie, o którym mowa powyżej nie dotyczy tymczasowych odwodnień zakładów górniczych prowadzonych na czas eksploatacji złoża, odwodnień budynków i budowli oraz przypadków, dla których z uwagi na uwarunkowania realizacji przedsięwzięcia lub założoną funkcję nie ma możliwości zastosowania wykonalnych technicznie i uzasadnionych ekonomicznie rozwiązań, o których mowa powyżej.

Odnosząc się do powyższego należy stwierdzić, iż lokalizacja inwestycji i zakres przyjętych rozwiązań wykonania planowanego wylotu oraz zamierzonego szczególnego korzystania z wód jest najlepszym rozwiązaniem pod kątem zarówno technicznym, środowiskowym i ekonomicznym. Nie wpłynie na pogorszenie dobrego stanu jednolitej części wód

powierzchniowych o nazwie *Liswarta do Młynówki Kamińskiej*, a tym samym nie spowoduje zagrożenia nieosiągnięcia celów środowiskowych dla tej JCWP.

Zastosowanie w tym przypadku innych rozwiązań byłoby technicznie i ekonomicznie nieuzasadnione. Jak już wspomniano powyżej, odprowadzenie ścieków opadowych projektowanym wylotem kanalizacji deszczowej zostanie spowolnione przez zastosowanie przed wylotem studni żelbetowej z osadnikiem. Wody opadowe w rzece będą miały naturalny, spokojny odpływ dzięki zastosowaniu wyżej wymienionego urządzenia - nie będą powodowały utraty naturalnej retencji rzeki.

Odprowadzenie wód opadowych do rzeki Liswarty nie będzie naruszało warunków korzystania z wód regionu wodnego.

Zatem w niniejszej sytuacji zasadnym jest zastosowanie odstępstwa przewidzianego w § 12 ust. 2 Rozporządzenia Dyrektora Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Poznaniu z dnia 2 kwietnia 2014 r. w sprawie warunków korzystania z wód regionu wodnego Warty.

c) Plan zarządzania ryzykiem powodziowym

Nie dotyczy – nie ma ustalonego planu

d) Plan przeciwdziałania skutkom suszy

Nie dotyczy – nie ma ustalonego planu

e) Krajowy program oczyszczania ścieków komunalnych

Planowana inwestycja – odprowadzenie wód opadowych do rzeki Liswarty w km 89+750 nie ma wpływu na ustalenia zawarte w krajowym programie oczyszczania ścieków komunalnych.

7. Wpływ odprowadzanych ścieków na wody powierzchniowe i podziemne.

Lokalizacja inwestycji i zakres przyjętych rozwiązań wykonania planowanego wylotu oraz zamierzonego szczególnego korzystania z wód jest najlepszym rozwiązaniem pod kątem zarówno technicznym, środowiskowym i ekonomicznym. Nie wpłynie na pogorszenie dobrego stanu jednolitej części wód powierzchniowych o nazwie *Liswarta do Młynówki Kamińskiej*, a tym samym nie spowoduje zagrożenia nieosiągnięcia celów środowiskowych dla tej JCWP. Zasięg oddziaływania wód opadowych odprowadzanych planowanym wylotem będzie wynosił ok. 20 m od wylotu w stronę spływu rzeki oraz 5,0 m w kierunku przeciwnym. Z wyliczonych stężeń zanieczyszczeń wynika, że ścieki deszczowe na odpływie do rzeki nie będą w żadnym z przypadków przekraczały obecnie obowiązujących parametrów dla

ścieków deszczowych wynoszących: 15 mg/l dla węglowodorów ropopochodnych i 100 mg/l dla zawiesiny ogólnej, w związku z tym nie nastąpi pogorszenie celów środowiskowych wyznaczonych dla tej JCWP.

Zamierzone korzystanie z wód nie będzie też negatywnie oddziaływało na wody podziemne, a tym samym nie wpłynie na pogorszenie celów środowiskowych wyznaczonych dla JCWPd na tym terenie, a tym samym nie spowoduje zagrożenia nieosiągnięcia celów środowiskowych dla tej JCWPd. Zgodnie z planami gospodarowania wodą dla obszarów dorzecza Odry zamierzona inwestycja znajduje się w obrębie JCWPd, region wodny Warty (PLGW6500118 i PLGW650094), obszar dorzecza Odry.

Planowana inwestycja nie spowoduje zagrożenia dla JCWPd. Stan chemiczny i ilościowy jest dobry – III klasa jakości. Typ ośrodka JCWPd – szczelinowo – krasowy.

Wpływ odprowadzanych ścieków z tej zlewni na wody podziemne będzie niezauważalny, gdyż są one oddzielone znaczną ilością warstwy ziemi, a wody opadowe będą odprowadzane bezpośrednio do rzeki.

Projektowana inwestycja nie będzie miała negatywnego wpływu na środowisko gruntowo – wodne.

8. Określenie zakresu i częstotliwości wykonywania wymaganych analiz.

Przewiduje się jeden raz w roku wykonywać przegląd urządzenia wodnego – wylotu kanalizacji deszczowej, studni żelbetowej z osadnikiem Ø 1,0 m oraz stanu technicznego rzeki Liswarty w zasięgu planowanego oddziaływania urządzenia wodnego.

9. Opis urządzeń do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu ścieków.

Na zaprojektowanym kanale deszczowym nie ma urządzeń do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu ścieków.

10. Opis jakości wody w miejscu zamierzonego wprowadzania ścieków.

W miejscu projektowanego wylotu kanalizacji deszczowej do rzeki Liswarty, stan rzeki zgodnie z JCWP jest dobry, natomiast Ryzyko Nieosiągnięcia Celów Środowiskowych jest niezagrożone

Z wyliczonych maksymalnych stężeń zanieczyszczeń wynika, że ścieki deszczowe na odpływie do rzek nie będą w żadnym z przypadków przekraczały obecnie obowiązujących parametrów dla ścieków deszczowych wynoszących: 15 mg/l dla węglowodorów

ropopochodnych i 100 mg/l dla zawiesiny ogólnej. W związku z powyższym ścieki opadowe nie będą powodowały pogorszenia jakości wód.

11. Gospodarka odpadami.

W trakcie eksploatacji kanalizacji deszczowej odpady, będą tworzyć się w osadnikach wpustów ulicznych oraz w studni z osadnikiem. Będzie je można zaliczyć do następującej grupy odpadów:

- 20 03 06 – odpady ze studzienek kanalizacyjnych

Odpady te będą usuwane z miejsc, gdzie powstają w trakcie normalnej eksploatacji kanalizacji deszczowej grawitacyjnej, zagospodarowywane zgodnie z obowiązującymi przepisami.

12. Sposób postępowania w przypadku awarii.

Nie przewiduję się sytuacji awaryjnych.

Jedyną awarią, która może się zdarzyć to brak drożności kanalizacji. Taki wypadek może mieć miejsce w wyniku złej eksploatacji kanalizacji deszczowej grawitacyjnej. Należy

wówczas wyczyścić przewody odprowadzające wody opadowe i prowadzić prawidłową jej eksploatację.

13. Formy ochrony przyrody występujące w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowych do wykonania urządzeń wodnych.

W zasięgu oddziaływania zamierzonego wprowadzenia wód do ziemi oraz planowanego do wykonania urządzenia wodnego występuje forma ochrony przyrody utworzona lub ustanowiona na podstawie ustawy z dnia 16.04.2004 r. o ochronie przyrody – Park Krajobrazowy „Lasy nad Górną Liswartą”. Obszary NATURA 2000 w pobliżu zamierzenia inwestycyjnego nie występują.

Z uwagi na skład jakościowy i ilościowy ścieków opadowych zamierzone przedsięwzięcie (odprowadzanie wód opadowych do rzeki Liswarty) nie będzie oddziaływać na obszar chroniony. Wyliczone wartości stężeń zanieczyszczeń, nie będą miały również wpływu na wody tej rzeki, gdyż w żadnym przypadku nie będą przekroczone maksymalnie dopuszczalne wartości tych zanieczyszczeń.

Park Krajobrazowy „Lasy nad Górną Liswartą”

Park utworzono w 1998 r. rozporządzeniem Wojewody Częstochowskiego Nr 28/98 z dnia 21.12.1998 r. w sprawie utworzenia Parku Krajobrazowego „Lasy nad Górną

Liswartą”. Park wchodzi w skład Zespołu Parków Krajobrazowych Województwa Śląskiego od 01.01.2000 r. na mocy rozporządzenia Nr 222/99 Wojewody Śląskiego z 19.11.1999 r.

Powierzchnia Parku: 38 701 ha, powierzchnia otuliny Parku: 12 045 ha, łącznie 50746 ha. Położenie administracyjne: województwo śląskie, gminy Przystajń, Panki i Wręczyca Wielka w powiecie Kłobuck, gminy Blachownia, Konopiska i Starcza w powiecie Częstochowa oraz gminy Boronów, Woźniki, Koszęcin, Herby, Kochanowice i Ciasna w powiecie Lubliniec. Terytorialnie rejon Nadleśnictw Herby, Lubliniec, Koszęcin i Kłobuck.

Park Krajobrazowy Lasy nad Górną Liswartą obejmuje zwarty kompleks leśny położony na zachód od Częstochowy, na zachodnim skraju Wyżyny Śląsko-Krakowskiej. Obszar Parku stanowi nieckę, środkiem której płynie Liswarta, wypływająca na wysokości 315m.n.p.m w pobliżu miejscowości Mzyki. Jej największymi dopływami w obrębie Parku są: Olszynka, Turza i Potok Jeżowski. Lasy zajmują tu 63% powierzchni Parku i jego otuliny, 31% zajęte jest przez użytki rolne, pozostałą część stanowią tereny zabudowane i stawy (ok.6 %).

W granicach Parku znajdują się cztery rezerваты przyrody: leśno - florystyczne "Cisy nad Liswartą", "Cisy w Łebkach"- gm. Herby oraz leśne "Rajchowa Góra" - gm. Boronów i "Łęg nad Młynówką" - gm. Ciasna.

14. Wniosek w sprawie o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego.

W świetle danych zawartych w nin. „Operacie wodnoprawnym ...” wnosi się o udzielenie dla

Gminy Boronów
ul. Dolna 2
42-283 Boronów

pozwolenia wodnoprawnego na:

- a) wykonanie urządzenia wodnego: wylotu kanalizacji deszczowej Ø 315 mm (działka nr ewid. 195/75) do rzeki Liswarty w km 89+750 zlokalizowanego w pobliżu ul. Wiosennej (droga gminna) w miejscowości Hucisko, gm. Boronów.
- b) odprowadzenie wód opadowych do rzeki Liswarty w km 89+750 w miejscowości Hucisko, gm. Boronów.

Ilości wód opadowych:

- a) maksymalna ilość ścieków opadowych: $Q_{\max} = 16,64 \text{ l/s}$
- b) maksymalny roczny zrzut ścieków $V = 4374,0 \text{ m}^3/\text{rok}$
- c) maksymalna godzinowa ilość ścieków: $Q_{\max h} = 24,12 \text{ m}^3/\text{h}$
- d) średnia dobową ilość ścieków: $Q_{\text{śrd}} = 55,30 \text{ m}^3/\text{d}$

15. Strony w postępowaniu administracyjnym w sprawie wydania pozwolenia wodnoprawnego.

Zgodnie z art. 127 ust. 7 Prawa wodnego, stroną postępowania w sprawie o wydanie pozwolenia wodnoprawnego jest:

- wnioskodawca ubiegający się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego;
- właściciel wody;
- właściciel urządzeń kanalizacyjnych, do których wprowadzane będą ścieki przemysłowe zawierające substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego;
- właściciel istniejącego urządzenia wodnego znajdującego się w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych;
- władający powierzchnią ziemi położoną w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych;
- uprawniony do rybactwa w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych.

Stronami w postępowaniu wodnoprawnym na podstawie art. 127 ust. 7 ustawy Prawo wodne są:

- a) Wnioskodawca – Przedsiębiorstwo Wielobranżowe „INWEST-SANIT” Mariusz Pogoda, ul. Tysiąclecia 56, 42-287 Kamieńskie Młyny/Lubsza (Pełnomocnik Inwestora Gminy Woźniki – pełnomocnictwo w operacie wodnoprawnym)
- b) Pan Józef Sowa, ul. Wolności 87A, 42-283 Boronów – właściciel terenu, na którym będzie zlokalizowany wylot kanalizacji deszczowej
- c) Spadkobiercy po zmarłych: Janie i Agnieszce Sowa:
 - Aniela Pietruszka, ul. Wolności 30, 42-283 Boronów,
 - Stefania Sitek, ul. Dworcowa 13, 42-286 Strzebiń,
- c) Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach – zasięg oddziaływania urządzenia wodnego
- d) Polski Związek Wędkarski Oddział Częstochowa, ul. Jagiełły 63, 42-202 Częstochowa - uprawniony do rybactwa.