

STAROSTA DĘBICKI

- 2 -

WRL.6224 - 1/5/ 2009



N

Dębica dnia 3 marca 2009r

4

DECYZJA

Na podstawie art.122 ust.1 pkt1 i pkt 3 ustawy z dnia 18 lipca 2001 – Prawo wodne /tekst jednolity z 2005 r Dz.U.Nr 239 poz.2019 z póź.zm./ ,w związku z art.37 pkt 2 , art.41 ust.1 ustawy Prawo Wodne , oraz na podstawie § 19 ust.1 i ust.2 Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 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.Nr 137 poz. 984 z póź.zm./ , oraz art.104 Kodeksu Postępowania Administracyjnego /tekst jednolity Dz.U.z 2000 r Nr 98 poz.1071 z póź.zm/

o r z e k a m

Ludziłam **Gminie Miasta Dębica** pozwolenia wodnoprawnego na:

- 1.wykonanie wylotu usytuowanego na prawej skarpie potoku Kawęckiego w km 2+325 /działka nr 1797 - obręb 6 / ,
- 2.odprowadzenie wód opadowo- roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego pochodzących z odwodnienia nawierzchni projektowanego ronda u zbiegu ul.Ligęzów, ul.Chopina i ul.Ks.Nosala w Dębicy .

II.Pozwolenie wodnoprawne na odprowadzenie wód opadowo-roztopowych pochodzących z odwodnienia nawierzchni projektowanego ronda u zbiegu ul.Ligęzów, ul.Chopina i ul.Ks.Nosala do potoku Kawęckiego , po wcześniejszym ich oczyszczeniu w studni osadnikowej i w separatorze lamelowym, zostaje udzielone pod następującymi warunkami :

- 1.powierzchnia odwadnianego terenu ogółem - F = 0,28 [ha], w tym
 - jezdnia asfaltowa - F = 0,18 [ha
 - powierzchnia utwardzona kostką brukową - F = 0,06 [ha]
 - tereny zielone - F = 0,04 [ha]
- 2.ilosc odprowadzanych wód
 - Q = 27,50 [l/s]
 - Q_{śrdob.} = 12,08 [m³/d]
- 3.jakość odprowadzanych wód opadowo – roztopowych odprowadzanych z określonej wyżej powierzchni nie może przekroczyć niżej podanych wartości :
 - stężenie zawiesin ogólnych – 100,0 [mg/l]
 - stężenie węglowodorów ropopochodnych – 15,0 [mg/l]
- 4.odprowadzane wody opadowo-roztopowe nie mogą powodować w wodach odbiornika :
 - formowania się osadów i piany ,
 - zmian w naturalnej biocenozie charakterystycznej dla odbiornika
 - zmian w naturalnej mętności , barwie i zapachu
- 5.odprowadzane wody deszczowe nie mogą zawierać :
 - odpadów i zanieczyszczeń pływających ,
 - dwuchloro-dwufenylo-trójchloroetanu (DDT) , wielopierścieniowych chlorowanych dwufenyli (PCB) , wielopierścieniowych chlorowanych trójfenyli (PCT), aldryny, dieldryny, endryny, izodryny , heksachlorocykloheksanu (HCH),

URZĄD MIEJSKI w DĘBICY

Wydział Inwestycji

data wpl. 2009. 03

nr 665

nr

Baran

6. ilość, stan i skład odprowadzanych wód opadowo-roztopowych musi być dotrzymana w każdym czasie, niezależnie od warunków atmosferycznych,

7. zabrania się odprowadzania do odbiornika jakichkolwiek innych wód niż wody odwadniające przedmiotowy teren.

III. Pozwolenie wodnoprawne na wykonanie wylotu zostaje udzielone pod następującymi warunkami :

1. wylot ϕ 300 wód opadowo-roztopowych do potoku należy zlokalizować na prawej skarpie potoku Kawęckiego w km 2+325, rzędna dna wylotu winna wynosić 202,08 m npm,

2. wylot należy wykonać z betonu na mokro i zaopatrzyć w klapę zwrotną,

3. wylot o korpusie betonowym należy wkomponować w istniejące umocnienie dna i brzegu potoku Kawęckiego.

IV. Instalacja służąca do zbierania, oczyszczania i wprowadzania do odbiornika wód opadowo-roztopowych z przedmiotowego terenu składać się winna z następujących elementów :

- | | |
|---|-----------------------------------|
| -wpusty uliczne z kręgów betonowych ϕ 500 mm | - szt.9 |
| -studnie zbiorcze z kręgów betonowych ϕ 1250 m | - szt.5 |
| -studnia osadnikowa ϕ 2000 mm | - szt.1 |
| -separator lamelowy typ 10/100 | - szt.1 |
| -kolektor deszczowy z rur PCV ϕ 200 mm i ϕ 300 mm | - 130 m |
| -wylot betonowy z klapą zwrotną | - rzędna dna wylotu 202,08 m npm. |

V. Ustalam termin ważności pozwolenia wodnoprawnego na odprowadzenie wód opadowo-roztopowych do dnia **02.03.2019 r** z zastrzeżeniem, że w przypadku niedotrzymania warunków w nim podanych może ono zostać cofnięte lub ograniczone bez odszkodowania przed upływem tego terminu.

VI. Pozwolenie wodnoprawne udzielone w niniejszej decyzji nie rodzi praw do nieruchomości lub urządzeń wodnych koniecznych do jego realizacji oraz nie narusza prawa własności i uprawnień osób trzecich przysługujących wobec tych nieruchomości i urządzeń /art.123 ust.2 Prawa Wodnego/.

VII. W związku z udzielonym pozwoleniem wodnoprawnym inwestor zobowiązany jest do wypełnienia niżej wymienionych obowiązków :

1. wszystkie elementy kanalizacji deszczowej oraz wykonane ubezpieczenie skarp cieku należy stale utrzymywać w dobrym stanie technicznym,

2. należy dokonywać co najmniej 2 razy do roku przeglądów eksploatacyjnych urządzeń oczyszczających, eksploatacja powinna być zgodna z zaleceniami zawartymi w instrukcji obsługi i konserwacji urządzeń oczyszczających,

3. należy zapewnić stałą i fachową obsługę oraz nadzór nad eksploatacją urządzeń kanalizacji deszczowej i urządzeń oczyszczających wody opadowe,

4. zabrania się wprowadzania do kanalizacji deszczowej wód innych niż określone w niniejszej decyzji,

5. należy dokonywać regularnego oczyszczenia urządzeń kanalizacyjnych,

6.prawidłowo postępować z osadami ściekowymi powstającymi w wyniku eksploatacji urządzeń kanalizacji deszczowej oraz urządzeń oczyszczających .

VIII.W przypadku wystąpienia awarii urządzeń oczyszczających lub wycieku substancji ropopochodnych należy podjąć następujące działania :

1.jeżeli zostanie stwierdzona awaria urządzeń oczyszczających , należy dokonać naprawy, a w przypadku trwałego uszkodzenia należy dokonać wymiany na nowe ,

2.w przypadku awarii spowodowanej wyciekami substancji ropopochodnych należy podjąć wszelkie działania zmierzające do przeciwdziałania zanieczyszczeniu wód odbiornika , w tym :

- a .zablokować odpływ do odbiornika ,
- b.zlikwidować źródła zanieczyszczeń ,
- c.oczyścić zanieczyszczoną powierzchnię przy użyciu odpowiednich sorbentów do neutralizacji substancji ropopochodnych,
- d.odezierać ścieki i osady z kanalizacji deszczowej i przekazać do utylizacji
- e.powiadomić właściwe organy ochrony środowiska o wystąpieniu zagrożenia

3.w przypadku stwierdzenia blokady odpływu, należy niezwłocznie wezwać specjalistyczne jednostki , w celu usunięcia awarii.

VIII.Pozwolenie wodnoprawne na szczególne korzystanie z wód wydaje się z zastrzeżeniem dopełnienia przez stronę korzystającą z podanych w nim warunków i wykonania nakazanych czynności w określonym w decyzji zakresie . Zastrzega się jednocześnie prawo nałożenia dodatkowych obowiązków w terminie późniejszym o ile będzie tego wymagał interes publiczny lub interes gospodarki wodnej.

U z a s a d n i e n i e

Gmina Miasta Dębica złożyła w Starostwie Powiatowym w Dębicy wniosek znak IN.2222-48/4/09 z dnia 04.02.2009 r o wydanie pozwolenia wodnoprawnego wykonanie wylotu i odprowadzenie wód deszczowych do potoku Kawęckiego, pochodzących z odwodnienia projektowanego ronda u zbiegu ul.Ligęzów, ul.Chopina i ul.Ks.Nosala w Dębicy .

Inwestor poinformował, że planowana inwestycja wykonywana będzie w oparciu o ustawę z dnia 10 kwietnia 2003 o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych /tekst jednolity Dz.U.Nr 193 poz.1194 /.

Po zapoznaniu się z dokumentacją dotyczącą przedmiotowej sprawy , zostało wszczęte postępowanie administracyjne.

Stosownie do art.127 ust.6 ustawy Prawo Wodne , informację o wszczęciu postępowania podano do publicznej wiadomości zamieszczając stosowne zawiadomienia na stronie internetowej Starostwa ,na tablicy ogłoszeń Urzędu Miasta Dębica i Starostwa Powiatowego w Dębicy.

Jednocześnie powiadomiono strony o możliwości zapoznania się z zakresem szczególnego korzystania z wód oraz o możliwości wniesienia uwag, zastrzeżeń i opinii.

W ustalonym w zawiadomieniu terminie żadna ze stron nie zgłosiła zastrzeżeń lub dodatkowych uwag do przedmiotowej sprawy.

Jak wynika z informacji zawartych w operacie wodnoprawnym wody opadowo- roztopowe, które będą odprowadzane do potoku Kawęckiego, będą pochodziły z zanieczyszczonej powierzchni szczelnej terenów miejskich i zgodnie z obowiązującymi przepisami prawa wymagają oczyszczenia. Zastosowanie zaprojektowanych urządzeń oczyszczających / osadnik i separator / w wystarczający sposób pozwoli uzyskać wymagany stopień redukcji zanieczyszczeń w odprowadzanych ściekach.

Zastosowanie klapy zwrotnej na wylocie będzie zabezpieczać kanalizację deszczową przed napływem wód płynących w okresie wysokich stanów wód w korycie.

Przedstawiony w operacie wodnoprawnym sposób oczyszczenia wód opadowo – roztopowych jest zgodny z wymaganiami przepisów Prawa Wodnego oraz rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 r w sprawie warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu ścieków do wód lub do ziemi, oraz w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska /Dz.U.Nr 137 poz.984 z póź.zm./.

Na podstawie art.11d ust.4 ustawy z dnia 10 kwietnia 2003 o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych /tekst jednolity Dz.U.Nr 193 poz.1194 / inwestor jest zwolniony z obowiązku załączenia do wniosku o wydanie pozwolenia wodnoprawnego decyzji o lokalizacji inwestycji celu publicznego.

Zgodnie z art.127 ust.3 Prawa Wodnego pozwolenie wodnoprawne na odprowadzenie wód zostało udzielone na 10 lat.

Po przeprowadzeniu postępowania wyjaśniającego, w oparciu o zgromadzone akta sprawy i dokumentację, na podstawie powołanych na wstępie przepisów prawa, orzeczono jak w sentencji.

Od niniejszej decyzji przysługuje stronom prawo wniesienia odwołania do Dyrektora Regionalnego Zarządu Gospodarki Wodnej w Krakowie za pośrednictwem Starosty Powiatowego w Dębicy w terminie 14-tu dni od daty jej otrzymania.

P o u c z e n i e

1.Poucza się, że w przypadku niedotrzymywania warunków określonych w niniejszym pozwoleniu wodnoprawnym, zgodnie z art.136 ustawy Prawo Wodne, może ono zostać cofnięte lub ograniczone bez odszkodowania, a także mogą zostać zastosowane środki przymusu przewidziane w ustawie o postępowaniu egzekucyjnym w administracji /Dz.U. z 1991 r Nr 36 poz.161 zpz – tekst jednolity ustawy z dnia 17 czerwca 1966r/.

2. Za wszelkie szkody, których powstanie pozostaje w związku przyczynowym z korzystaniem z wód, będzie odpowiadać jednostka uprawniona nawet, gdy szkody te powstaną wskutek działania sił przyrody.

3. Poucza się o obowiązku uiszczania opłat za szczególne korzystanie z wód stosownie do art. 284 i art. 290 ustawy z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska /tekst jednolity tekst jednolity Dz.U. z 2008 r. Nr 25 poz. 150 z późn. zm./ stosując stawki wynikające ze stosownych rozporządzeń wykonawczych obowiązujących w danym roku kalendarzowy.



Otrzymują :
Strony wg wykazu w aktach sprawy

Z up. STAROSTY
mgr inż. Barbara Mroczek
Dyrektor Wydziału Ochrony Środowiska
Gospodarki Wodnej, Rolnictwa i Leśnictwa

7 3
Na podstawie art. pkt. ustawy z dnia
16 listopada 2006 r. o opłacie skarbowej
/Dz.U./Nr 225 poz. 1635/ wnioskodawca
został zwolniony ~~wyłączony~~ z obowiązku
zapłaty opłaty skarbowej.

mgr inż. Ewa Laskowska
EL
inspektor

**Stwierdza się, że decyzja niniejsza
stała się ostateczna**
z dniem *7.04.2008* 199..... r.
Debica, dnia *2.06.2008* 199.....r.

Z up. STAROSTY
mgr inż. Barbara Mroczek
Dyrektor Wydziału Ochrony Środowiska
Gospodarki Wodnej, Rolnictwa i Leśnictwa

Jednostka projektowa :

Pracownia Usługowa „MELIORANT”
Roman Bieniasz 39-200 Dębica ul. Strumskiego 12/39
NIP 872-116-03-30 Regon 850 438 675 tel. 0 604 997 107

Rodzaj opracowania :

OPERAT WODNOPRAWNY

Obiekt :

Budowa ronda u zbiegu ulic Nosala, Chopina, Ligęzów oraz nowowoprojektowanej drogi w kierunku zachodnim na działkach nr ewid. 1509/4, 1507/43, 1608/8, 1795, 1797, obr. 4 w Dębicy

Temat :

Pozwolenie wodnoprawne na :
- wprowadzanie wód opadowych i roztopowych
projektowaną kanalizacją deszczową z ronda przy
ul. Nosala, Chopina, Ligęzów do wód powierzchniowych
potoku Kawęckiego w km 2+325
budowa wylotu kanalizacji deszczowej w korycie
potoku Kawęckiego na działce nr ewid. 1797

Inwestor :

Gmina Miasta Dębicy
39-200 Dębica ul. Ratuszowa 2

Projektant :

Roman Bieniasz
Budownictwo wodno - melioracyjne
UAN -I - 7342 / 459 / 94

Specjalność :

Nr uprawnień bud. :

Miejscowość :

Dębica
styczeń 2009 r.

data i podpis :

PROJEKTANT
Roman Bieniasz
spec. wodno-melioracyjna
Upr. UAN-I-7342/459/94

Handwritten notes and stamps:
- "Korzystane w... w decyzji z dnia 03.03.2009... na podstawie art. 122... prawo wodne Dz.U.Nr 239/2005..."
- "Znak: 18.07..."
- "Poz..."
- "ul. Ogrodowa 4, 39-200 Dębica"
- "STAROSTWO POWIATOWE w DEBICY"
- "Pozwolenie wodnoprawne..."
- "Wiel. 62..."

CZĘŚĆ OPISOWA

- I. **Przedmiot opracowania.**
- II. **Podstawa opracowania operatu**
- III. **Oznaczenie zakładu ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego.**
- IV. **Stan istniejący obiektu**
 1. Położenie terenowe, morfologia i hydrografia
 2. Lokalizacja obiektu
- V. **Charakterystyka odbiornika ścieków opadowo-roztopowych**
- VI. **Opis planowanego przedsięwzięcia**
 1. Projektowana zlewnia wód opadowych
 2. Projektowana kanalizacja deszczowa
- VII. **Schemat technologiczny wraz z bilansem masowym i rodzajami wykorzystywanych materiałów, surowców i paliw istotnych z punktu widzenia ochrony środowiska**
- VIII. **Określenie ilości, stanu i składu ścieków opadowo-roztopowych oraz przewidywanego efektu ich oczyszczenia.**
 1. Ilość wód opadowo-roztopowych
 2. Jakość wód opadowo-roztopowych i przewidywany efekt ich oczyszczenia.
- IX. **Wyniki pomiarów ilości i jakości wód opadowo-roztopowych, jeżeli ich przeprowadzenie było wymagane**
- X. **Opis instalacji i urządzeń służących do oczyszczenia oraz odprowadzania wód opadowo-roztopowych.**
 - wpusty uliczne deszczowe
 - studzienki kanalizacyjne zbiorcze
 - studnia osadnikowa
 - rurociągi i przyłącza kanalizacji deszczowej
 - wylot kanalizacji deszczowej
- XI. **Określenie wpływu gospodarki wodnej zakładu na wody powierzchniowe i podziemne.**
 1. Wpływ na wody powierzchniowe
 2. Wpływ na wody podziemne
- XII. **Wyszczególnienia wodnoprawne**
 1. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód
 2. Rodzaj urządzeń pomiarowych oraz znaków żeglugowych
 3. Stan prawny nieruchomości usytuowanych w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych
 4. Obowiązki ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego w stosunku do osób trzecich.
- XIII. **Opis urządzeń do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu odprowadzanych ścieków i wód opadowo-roztopowych**
- XIV. **Określenie zakresu i częstotliwości wykonania wymaganych analiz wód opadowo-roztopowych i wód odbiornika powyżej i poniżej miejsca zrzutu.**
- XV. **Informacja o sposobie zagospodarowania osadów ściekowych.**
- XVI. **Ustalenia wynikające z warunków korzystania z wód regionu wodnego.**
- XVII. **Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii lub uszkodzenia urządzeń pomiarowych oraz rozmiar, warunki korzystania z wód i urządzeń wodnych w tych sytuacjach.**
 1. Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu technologicznego:
 2. Sposób postępowania w przypadku wystąpienia awarii na kanalizacji deszczowej:
 3. Sposób postępowania w przypadku zatrzymania działalności:
 4. Sposób postępowania w przypadku uszkodzenia urządzeń pomiarowych.
- XVIII. **Informacja o formach ochrony przyrody utworzonych lub ustanowionych na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004r. o ochronie przyrody, występujących w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych.**
- XIX. **Podsumowanie**

I. Przedmiot opracowania.

Przedmiotem opracowania jest operat wodnoprawny na wprowadzanie wód opadowych i roztopowych projektowaną kanalizacją deszczową z projektowanego ronda u zbiegu ulic Nosala, Chopina, Ligęzów oraz projektowanej drogi w kierunku zachodnim w Dębicy do wód powierzchniowych dopływu potoku Kawęckiego wylotem w km 2+325 na działkach nr ewid. 1795 i 1797 obręb 6 w Dębicy

W szczególności operat przedstawia sposób odprowadzania wód opadowo-roztopowych pochodzących z odwadnianych powierzchni objętych działaniem projektowanej kanalizacji deszczowej, jak również ich szczegółowy bilans ilościowo-jakościowy.

Operat niniejszy został opracowany zgodnie z wymogami art. 132 ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (Dz.U.z 2005r. Nr 239, poz. 2019 z późniejszymi zmianami) w zakresie odprowadzania wód opadowo-roztopowych do ziemi i zawiera:

- a) w odniesieniu do części opisowej:
 - oznaczenie zakładu ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne
 - krótka charakterystyka planowanej inwestycji,
 - opis terenu i wybranych elementów fizjograficznych,
 - cel i zakres szczególnego korzystania z wód,
 - stan prawny nieruchomości
 - przewidywany sposób odprowadzania wód opadowo-roztopowych,
 - opis urządzeń służących do odprowadzania wód opadowo-roztopowych,
 - obliczenia ilości odprowadzanych wód opadowo-roztopowych
 - charakterystyka jakościowa wód opadowo-roztopowych,
 - informacja o sposobie zagospodarowania osadów ściekowych,
 - określenie zakresu i częstotliwości wykonywania wymaganych analiz.
- b) w odniesieniu do strony graficznej:
 - plan urządzeń wodnych na mapie sytuacyjno-wysokościowej
 - zasadnicze przekroje urządzeń wodnych,

Operat niniejszy stanowi załącznik do wniosku o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego na szczególne korzystanie z wód (wprowadzanie wód opadowo-roztopowych do wód powierzchniowych – ustawa Prawo wodne art.37 pkt 1 i art.122 ust.1 pkt 1).

Zebrałe w operacie informacje umożliwiają Inwestorowi ubieganie się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego w wyżej wymienionym zakresie.

Z przepisu art. 9 ust. 14c ustawy Prawo wodne pod pojęciem "ścieki" należy rozumieć wody opadowe lub roztopowe, ujęte w otwarte lub zamknięte systemy kanalizacyjne, pochodzące z powierzchni zanieczyszczonych o trwałej nawierzchni, w szczególności z miast, portów, lotnisk, terenów przemysłowych, handlowych, usługowych i składowych, baz transportowych oraz dróg i parkingów. Tak rozumiane wody opadowo-roztopowe (ścieki) mogą być wprowadzane do ziemi lub do wód powierzchniowych po uprzednim oczyszczeniu w stopniu wymaganym przez odpowiednie przepisy prawa. Uszczegółowieniem tej definicji jest dyspozycja prawna wynikająca z § 19 ust.1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 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.Nr 137, poz. 984).

Wg tego przepisu "wody opadowe i roztopowe ujęte w szczelne, otwarte lub zamknięte systemy kanalizacyjne wprowadzane do wód lub do ziemi z powierzchni szczelnej terenów przemysłowych, składowych, baz transportowych, portów, lotnisk, miast, budowli kolejowych, dróg zaliczanych do kategorii krajowych i wojewódzkich i powiatowych klasy G, a także parkingów o powierzchni powyżej 0,1 w ilości jaka powstaje z opadów o natężeniu co najmniej 15 l ma sekundę na 1ha nie powinny zawierać substancji zanieczyszczających w ilościach przekraczających 100 mg/l zawiesin ogólnych oraz 15 mg/l węglowodorów ropopochodnych"

W niniejszym przypadku polegającym na wprowadzaniu wód opadowo-roztopowych z terenu ronda u zbiegu ulic Nosala, Chopina, Ligęzów oraz projektowanej drogi w kierunku zachodnim w Dębicy mamy do czynienia ze ściekami.

Teren ten wchodzi w zakres obiektów wymienionych w art.9 ust.1 pkt 14c prawa wodnego jak i powołanego powyżej §19 ust.1 pkt 1 cyt. powyżej rozporządzenia Ministra Środowiska.

Zatem będą to wody pochodzące z terenu zaliczonego do zanieczyszczonych, które przed wprowadzeniem do odbiornika wymagają oczyszczenia (odwodnienie dróg wewnątrz osiedlowych).

Stosownie do art.37 pkt 1 ustawy Prawo wodne mamy do czynienia ze szczególnym korzystaniem z wód.

II. Podstawa opracowania operatu:

- a) ustawa z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (Dz.U.z 2005 r. Nr 239, poz. 2019 – tekst jedn.),
- b) ustawa z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska (Dz. U. Nr 62, poz. 627 zpz),
- c) rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 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.Nr 137, poz. 984),
- d) Projekt budowlany – Firma Projektowa PROJEKT w Nadawczynie – 2009r.
- e) decyzje administracyjne i uzgodnienia udostępnione przez zlecniodawcę,
- f) ewidencja gruntów Starostwa Powiatowego w Dębicy
- g) fachowa literatura,
- h) wizja terenowa i ustalenia własne.

III. Oznaczenie zakładu ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego, jego adresu i siedziby:

"Zakładem" ubiegającym się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na wprowadzanie wód opadowych i roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego oraz budowę wylotu kanalizacji deszczowej w km 2+325 potoku Kawęckiego jest :

„Gmina Miasta Dębicy” z siedzibą w Dębicy przy ul. Ratuszowej 2.

IV. Stan istniejący obiektu.

1. Położenie terenowe, morfologia i hydrografia:

Miejscowość Dębica położona jest wzdłuż drogi krajowej nr4E40 relacji Kraków – Przemyśl oraz wzdłuż torów kolejowych relacji Kraków – Dębica, Dębica Tarnobrzeg.

Planowane przedsięwzięcie zlokalizowane będzie w południowej części miasta Dębicy pomiędzy obwodnicą miejską a centrum miasta.

Pod względem morfologicznym miejscowość Dębica położona jest na południowych krańcach Płaskowyżu Kolbuszowskiego, na pograniczu z Pradolina Podkarpacką.

Pod względem hydrograficznym teren objęty niniejszym opracowaniem wchodzi w skład zlewni rzeki Wisłoki, która poprzez potok Budzisz w zasadniczy sposób reguluje stosunki wodne w tym rejonie.

Przedmiotowy teren jest wyrównany ze zróżnicowanym pochyleniem na zachód. Rzędne terenu wahają się od 2204,1 do 203,6 m.npm.

2. Lokalizacja obiektu:

Teren objęty inwestycją mieści się u zbiegu ulic Nosala, Chopina i Ligezów w Dębicy.

II. Podstawa opracowania operatu:

- a) ustawa z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (Dz.U.z 2005 r. Nr 239, poz. 2019 – tekst jedn.),
- b) ustawa z dnia 27 kwietnia 2001 r. Prawo ochrony środowiska (Dz. U. Nr 62, poz. 627 zpz),
- c) rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 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.Nr 137, poz. 984),
- d) Projekt budowlany – Firma Projektowa PROJEKT w Nadawczynie – 2009r.
- e) decyzje administracyjne i uzgodnienia udostępnione przez zlecniodawcę,
- f) ewidencja gruntów Starostwa Powiatowego w Dębicy
- g) fachowa literatura,
- h) wizja terenowa i ustalenia własne.

III. Oznaczenie zakładu ubiegającego się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego, jego adresu i siedziby:

"Zakładem" ubiegającym się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego na wprowadzanie wód opadowych i roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego oraz budowę wylotu kanalizacji deszczowej w km 2+325 potoku Kawęckiego jest :

„Gmina Miasta Dębicy” z siedzibą w Dębicy przy ul. Ratuszowej 2.

IV. Stan istniejący obiektu.

1. Położenie terenowe, morfologia i hydrografia:

Miejscowość Dębica położona jest wzdłuż drogi krajowej nr4E40 relacji Kraków – Przemyśl oraz wzdłuż torów kolejowych relacji Kraków – Dębica, Dębica Tarnobrzeg.

Planowane przedsięwzięcie zlokalizowane będzie w południowej części miasta Dębicy pomiędzy obwodnicą miejską a centrum miasta.

Pod względem morfologicznym miejscowość Dębica położona jest na południowych krańcach Płaskowyżu Kolbuszowskiego, na pograniczu z Pradolina Podkarpacką.

Pod względem hydrograficznym teren objęty niniejszym opracowaniem wchodzi w skład zlewni rzeki Wisłoki, która poprzez potok Budzisz w zasadniczy sposób reguluje stosunki wodne w tym rejonie.

Przedmiotowy teren jest wyrównany ze zróżnicowanym pochyleniem na zachód. Rzędne terenu wahają się od 2204,1 do 203,6 m.npm.

2. Lokalizacja obiektu:

Teren objęty inwestycją mieści się u zbiegu ulic Nosala, Chopina i Ligezów w Dębicy.

V. Charakterystyka odbiornika ścieków opadowo-roztopowych

Odbiornikiem ścieków opadowo - roztopowych z terenu inwestycji jest potok Kawęcki.

Potok KAWĘCKI – jest jednym z 3-ch cieków komunalnych na terenie miasta Dębicy, który wraz z licznymi dopływami stanowią prawobrzeżne dopływy rzeki Wisłoki.

Całkowita długość potoku wynosi około 8,0 km.

Zlewnia potoku „Kawęckiego” posiada kształt szerokiej kotliny o następującej charakterystyce :

- Powierzchnia całkowita zlewni - 12,4 km² (od km 2+325 - 7,42 km²)
- Długość zlewni - 6,5 km
- Szerokość zlewni - 1,8 km
- Spadek podłużny w dolnym biegu - 0,9 %
- Spadek podłużny w górnym biegu - 4,7 %
- Średni opad roczny - 710 mm
- Topografia terenu - od 193,0 m.npm do 407,0 m.npm
- Powierzchnia zalesień - 50 %
- Rodzaj gleb - grunt mało puszczałny

Potok Kawęcki na odcinku od ujścia do ul. Głowackiego w obrębie torów kolejowych jest całkowicie kryty. Na odcinku od torów kolejowych do ul. Chopina jest ciekim uregulowanym. Na odcinku od ul. Chopina aż do źródeł potok jest nieuregulowany z małymi wyjątkami przy ul Tetmajera, Zdrojowej i Partyzantów.

Charakteryzuje się swobodnym splywem wód w ciągu roku lecz z uwagi na górski charakter zlewni (stroma zbocza w gryntach nieprzepuszczalnych) w okresach występowania wzmózonych opadów atmosferycznych czy długotrwałych burz, w korycie potoku pojawiają się nagle przybory wód.

Szybki spływ wód w odcinkach nieuregulowanych powoduje powstawanie erozji dna i skarp potoku.

VI. Opis planowanego przedsięwzięcia :

Projekt przewiduje budowę nowego przedsięwzięcia poprzez wykonanie następujących elementów :

- budowa ronda drogowego
- budowa kanalizacji deszczowej wraz z wylotem do potoku Kawęckiego
- przebudowa sieci gazowej, wodociągowej, energetycznej na trasie kanalizacji deszczowej

Przedmiotem niniejszego opracowania jest wprowadzanie wód opadowo-roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego wylotem w km 2+325

1. *Projektowana zlewnia wód opadowo-roztopowych:*

W skład zlewni wód opadowo-roztopowych przy projektowanym rondzie wchodzi dwie zlewnie cząstkowe :

F_A – 0,28 ha – z odprowadzeniem wód do potoku Kawęckiego

F_B – 0,06 ha – z odprowadzeniem wód do istniejących kanalizacji deszczowych

Przedmiotem opracowania jest zlewnia F_A z której na odprowadzanie wód opadowych i roztopowych oraz budowę wylotu kanalizacji deszczowej wymagane jest uzyskanie pozwolenia wodnoprawnego.

Odprowadzanie wód z zlewni F_B do istniejących kanalizacji deszczowych odbywać się będzie za zgodą właściciela tych kanalizacji.

2. *Projektowana kanalizacja deszczowa:*

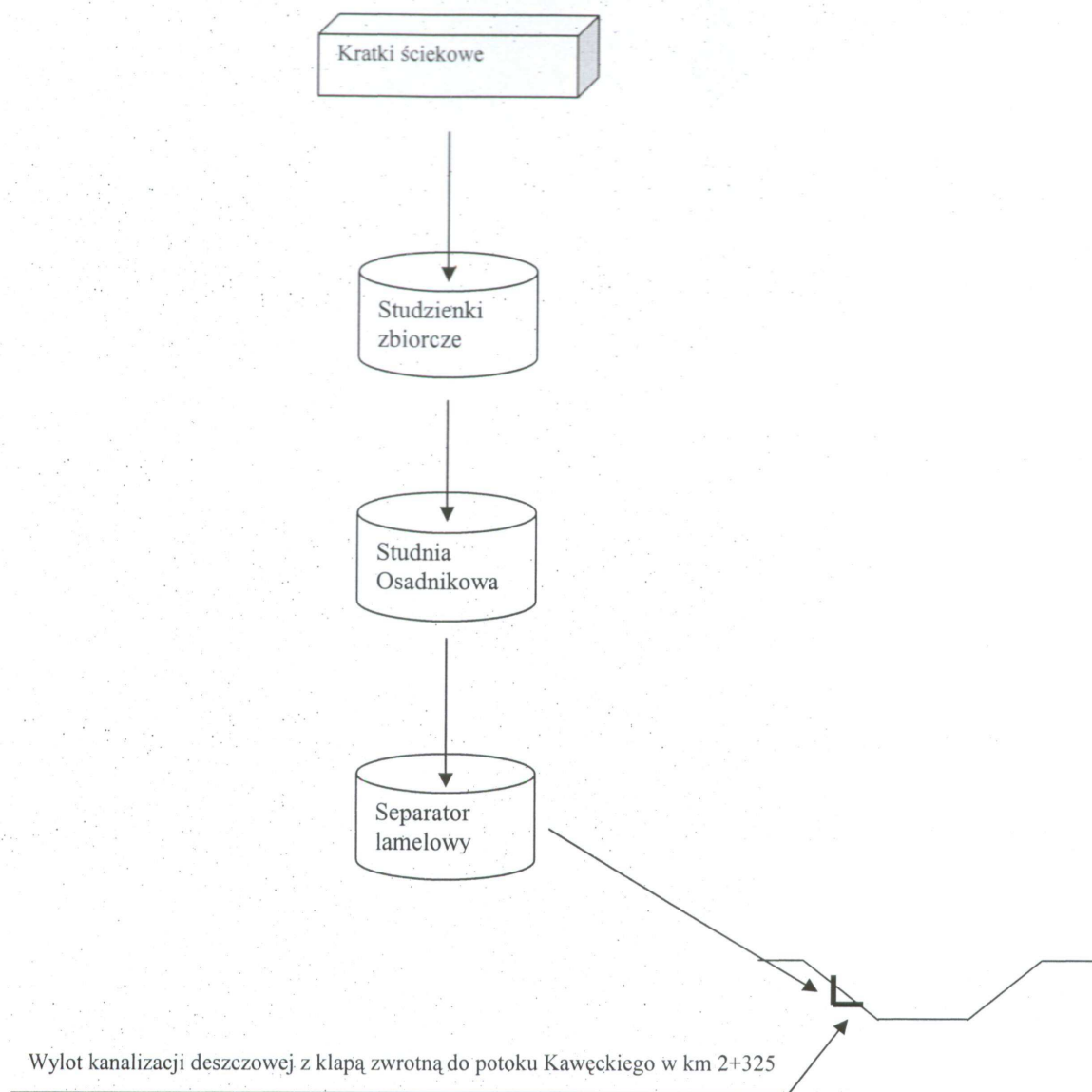
Dla prawidłowego odwodnienia ronda u zbiegu ulic Nosala, Chopina i Ligęzów wykonana zostanie kanalizacja deszczowa wyposażona w następujące urządzenia :

- kolektor deszczowy z rur PCV ø 200 i 300 mm - mb 130
- wpusty uliczne z kręgów betonowych ø 0,5 m - szt 9
- studnie zbiorcze z kręgów betonowych ø 1250 - szt 5
- studnia osadnikowa ø 2000 - szt 1
- separator lamelowy 10/100 - szt 1
- wylot kanalizacji deszczowej z klapą zwrotną - szt 1

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

Wody opadowe i roztopowe nie będą pochodziły z procesów technologicznych - nie zachodzi konieczność podawania bilansu masowego i rodzajów wykorzystywanych materiałów, surowców i paliw istotnych z punktu widzenia ochrony środowiska.

Schemat technologiczny gospodarowania wodami opadowo-roztopowymi w obrębie projektowanego ronda w formie graficznej przedstawia się następująco :



VIII. Określenie ilości, stanu i składu ścieków i wód opadowo-roztopowych oraz przewidywanego efektu ich oczyszczania.

1. Ilość wód opadowo-roztopowych:

Ilość wód opadowo-roztopowych "Q" odprowadzanych kanałami zależy od wielkości i rodzaju odwadniającej powierzchni, wartości współczynnika spływu powierzchniowego oraz od natężenia deszczu. Ilość tą określa się z zależności:

$$Q = F \times \psi \times q \times \phi \quad [l/sek]$$

gdzie :

F – powierzchnia zlewni kanału [ha]

ψ – współczynnik spływu powierzchniowego

dla powierzchni o różnych współczynnikach spływu, współczynnik wyliczamy wzorem

$$\psi = \frac{\psi_1 \times F_1 + \psi_2 \times F_2 + \dots + \psi_n \times F_n}{F_1 + F_2 + \dots + F_n}$$

q – natężenie deszczu [l/sek/ha]

ϕ - współczynnik opóźnienia

Współczynnik spływu powierzchniowego ψ należy przyjmować w zależności od rodzaju zlewni :

0,90 – 0,95	dachy (blacha, papa,)
0,85 – 0,90	nawierzchnia asfaltowa
0,75 – 0,85	szczelna nawierzchnia kamienna, klinkierowa, drewniana,
0,40 – 0,50	szczelna nawierzchnia j.w. bez zalanych spoin,
0,15 – 0,30	nawierzchnia żwirowa i tereny zieleni

Współczynnik spływu powierzchniowego „q” należy przyjmować :

Według wytycznych projektowania sieci kanalizacyjnych deszczowych i ogólnospławnych (WTP) współczynnik spływu powierzchniowego należy obliczać z zależności:

$$q = \frac{A}{t^{0,667}}$$

gdzie:

q - natężenie deszczu [l/s x ha]

A - współczynnik, którego wartość przyjęto z tabeli przy założeniu H/mm do 800 mm

p - prawdopodobieństwo wystąpienia deszczu

H - roczna suma opadów dla Dębicy = 690 mm/rok (z wielolecia).

Wg tabeli do wytycznych (WTP):

Częstotliwość występowania deszczu	Wzór na natężenie	Natężenie deszczu q w l/s przy czasie trwania t [min]									
		5	10	15	20	30	45	60	90	120	180
P=5%, C = 20 (raz na 20 lat)	$q = 1276 \times t^{0,667}$	434	273	208	171	131	100	82	63	52	29
P=10%, C = 10 (raz na 10 lat)	$q = 1013 \times t^{0,667}$	345	216	165	136	104	79	65	50	41	31
P=20%, C = 5 (raz na 5 lat)	$q = 804 \times t^{0,667}$	273	172	130	108	82	63	52	39	33	25
P=50%, C = 2 (raz na 2 lata)	$q = 592 \times t^{0,667}$	201	126	96	80	61	46	38	29	24	18
P=100%, C = 1 (raz na rok)	$q = 470 \times t^{0,667}$	160	100	77	63	48	37	30	23	19	14

Dane wyjściowe do obliczeń:

- 1). Rodzaj i wielkość powierzchni odwadniającej F_A składającej się z zlewni cząstkowych:
 - $F_1 = 0,24$ ha. (jezdnie asfaltowa 1746 m^2 , chodniki z kostki brukowej 632 m^2),
 - $F_2 = 0,04$ ha. (tereny zieleni 365 m^2)
- 2). Suma średnich opadów rocznych (stacja Dębica): **$H = 690 \text{ mm}$**
- 3). Współczynniki spływów powierzchniowego $\psi_1 = 0,85$ (jezdnie, chodniki) $\psi_2 = 0,15$ (tereny zieleni)
 - dla zlewni F_1 i F_2 $\psi_{sr} = 0,85 \times 0,24 + 0,15 \times 0,04 / 0,24 + 0,04 = 0,75$
- 4). Współczynnik opóźnienia (wg poradnika „Wodociągi i kanalizacja” – Warszawa 1971r.) $\phi = 1,0$
- 5). Czas trwania deszczu miarodajnego: **$t = 15 \text{ min}$** .
- 6). Prawdopodobieństwo wystąpienia: raz na pięć lat ($C=5$)
Przyjęto natężenie „q” deszczu o prawdopodobieństwie wystąpienia raz na pięć lat ($C=5$) o czasie trwania 15 minut równe **$130,0 \text{ [l/s/ha]}$** – zgodnie z projektem budowlanym.

Ilość ścieków opadowo-roztopowych:

$$Q = (0,85 \times 0,24 \text{ ha} \times 131 \times 1,0) + (0,15 \times 0,04 \text{ ha} \times 131 \times 1,0) = 26,724 + 0,78$$

$$Q = 27,50 \text{ [l/s]}$$

Średniodobową ilość ścieków opadowo-roztopowych oblicza się ze wzoru:

$$Q_{\text{sr.dob.}} = \frac{Q_{\text{roczne}}}{n} \quad \text{gdzie:}$$

$Q_{\text{sr.dob.}}$ - średniodobowy odpływ ścieków opadowych (roztopowych)

n - ilość dni z opadem (przyjęto ok. 120 dni).

Q_{roczne} - roczny odpływ ścieków ustalony wzorem $Q_{\text{roczne}} = F_{\text{zred.}} \times H \times 10 \quad [\text{m}^3/\text{rok}]$

gdzie:

$F = 0,28 \text{ ha} \times 0,75 = 0,21 \text{ [ha]}$ - zlewnia zredukowana

$H = 690 \text{ mm}$ - średni opad roczny

10 - stała mnożenia

$$Q_{\text{sr.dob.}} = 0,21 \text{ ha} \times 690 \times 10 = 1449 \text{ [m}^3/\text{rok}] : 120 \text{ dni} = 12,08 \text{ [m}^3/\text{d}]$$

2. Jakość ścieków i wód opadowo-roztopowych i przewidywany efekt ich oczyszczania:

Wody opadowo-roztopowe zawierają różnego rodzaju zanieczyszczenia fizykochemiczne. Opady atmosferyczne zanieczyszczają się już w przyziemnych warstwach atmosfery wychwytyjąc z powietrza różne pyły, cząsteczki niespalonego paliwa, różne substancje ciekłe i gazowe usuwane do atmosfery przez zakłady przemysłowe, urządzenia grzewcze oraz środki transportowe. Większa część tych zanieczyszczeń dostaje się do wód opadowych w czasie ich spływu z powierzchni skanalizowanego terenu

Ilość zanieczyszczeń wprowadzanych do wód opadowych z tego terenu zależy od:

- zanieczyszczenia atmosfery w rejonie Dębicy i okolic,
- rodzaju odwadnianych nawierzchni,
- intensywności i rodzaju transportu kołowego
- ilości i czasie trwania opadów oraz długości trwania okresu pomiędzy kolejnymi opadami.

Zgodnie z §19 ust.2 rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 8 lipca 2001 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.Nr 168, poz. 1763) wody te wymagają oczyszczania, tym bardziej, że planowane przedsięwzięcie znajduje się w granicach centrum miasta na, gdzie odbywał się będzie wzmożony ruch pojazdów mechanicznych.

Dodatkowo wody opadowo-roztopowe z w/wym. odcinków kanalizacji muszą spełniać ogólne wymogi wymienione w art.41 ust.1 ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne (Dz.U.Nr 115, poz. 1229 zp) tj. wody opadowo-roztopowe z projektowanego przedsięwzięcia:

a) nie mogą zawierać:

- odpadów oraz zanieczyszczeń pływających,
- dwuchloro- dwufenylo-trójchloroetanu (DDT), wielopierścieniowych chlorowanych dwufenyli (PCB) oraz wielopierścieniowych chlorowanych trójfenyli (PCT), aldryny, dieldryny, endryny, izodryny, heksachlorocykloheksanu (HCH),
- chorobotwórczych drobnoustrojów pochodzących z obiektów, w których leczeni są chorzy na choroby zakaźne.

Stan odprowadzanych ścieków opadowych (roztopowych) będzie odpowiadał naturalnemu stanowi, charakterystycznemu dla opadów atmosferycznych i wynosił będzie;

6,5 – 9,0 - odczyn pH, do 35°C - temperatura

IX. Wyniki pomiarów ilości i jakości wód opadowo-roztopowych, jeżeli ich przeprowadzanie było wymagane.

Planowana inwestycja jest przedsięwzięciem nowym, które do tej pory nie korzystało z pozwolenia wodnoprawnego na szczególne korzystanie z wód i urządzeń wodnych. Nie było wymagane do tej pory prowadzenie pomiarów ilości i jakości odprowadzanych ścieków i wód opadowo-roztopowych do ziemi.

X. Opis instalacji i urządzeń służących do oczyszczania oraz odprowadzania ścieków i wód opadowo-roztopowych:

Urządzeniami odprowadzającymi i czyszczącymi wody opadowo-roztopowych z projektowanej inwestycji będą :

Wpusty uliczne deszczowe :

Wpusty uliczne to typowe urządzenia służące do przechwytywania spływów powierzchniowych wód opadowych wykonane na bazie studzienek betonowych o średnicy ϕ 500 mm przykrytych od góry żeliwną kratą ściekową.

Dodatkowo wpusty wyposażone są w część osadczą poprzez obniżenie dna o około 80 cm poniżej rury kanalizacyjnej w celu wylapywania piasku i szlamu (wstępny stopień mechanicznego oczyszczania wód opadowych z zawieszin mineralnych i części pływających).

Zakładane efekty redukcji zanieczyszczeń na tych urządzeniach wyniosą około 10% w odniesieniu do wskaźnika zawiesina ogólna.

Rurociągi kanalizacji deszczowej

Przewidziano wykonanie kanalizacji deszczowej z rur PCV ϕ 200 i ϕ 300 mm.

Studzienki kanalizacyjne zbiorcze :

Zostaną wykonane na bazie kręgów betonowych o średnicy ϕ 1250 mm oraz wyposażone będą w część osadczą.

Studnia osadnikowa:

Osadnik to urządzenie do podczyszczania wód deszczowych gdzie następuje oddzielenie zawiesziny łatwoopadającej o gęstości większej niż 1 kg/l.

Osadniki mają zastosowanie przy podczyszczaniu ścieków deszczowych wprowadzanych do odbiorników lub w ciągu technologicznym przed urządzeniem czyszczącym jakim może być separator.

Osadnik zbudowany jest z prefabrykowanego elementu betonowego i żelbetowego o średnicy od 1,2 do 3,0 m. oraz pokrywą z włazem żeliwnym.

Dobór osadnika :

Zastosowano osadnik typu O/S firmy EKOL-UNICON wykonany z kręgów betonowych ϕ 2000 przy głębokości całkowitej 205 m, wyposażony w część osadczą głębokości 1,0 m

Separator lamelowy

Separatory to urządzenia przeznaczone są do oddzielania lekkich zanieczyszczeń płynnych o gęstości mniejszej niż woda, określonych w DIN 1999 (oleje, benzyny itp.). Zastosowanie znajdują przede wszystkim w układach zlewni miejskich, sieciach deszczowych zakładów, stacji benzynowych, baz paliwowych, placów manewrowych, parkingów i dróg.

Separator zbudowany jest z korpusu betonowego z pokrywą i włazem oraz wyposażeniem wewnętrznym zależnym od rodzaju urządzenia.

W projekcie przyjęto separator lamelowy firmy EKOL-UNION Sp. Z o.o. – Kraków typ 10/100.

Pierwsza liczba określa przepustowość nominalną Q_n , dla której zapewnia się 97% skuteczności oczyszczania. Druga liczba oznacza maksymalną przepustowość hydrauliczną urządzenia.

Separator lamelowy dobieramy dla wyliczonego spływu Q_o z natężenia q_o . Wartość Q_o powinna być mniejsza lub równa przepustowości nominalnej Q_n .

Następnie obliczamy Q_{max} dla natężenia q_{max} , i porównujemy z maksymalną przepustowością wybranego urządzenia.

Dobór urządzenia :

$F = 0,28$ ha	- zlewnia całkowita
$\Psi = 0,75$	- ogólny współczynnik spływu
$q_0 = 15$ l/s/ha	- natężenie deszczu normalnego
$q_{\max} = 130$ l/s/ha	- natężenie deszczu nawalnego
$\Phi = 1,00$	- współczynnik opóźnienia

$$Q_0 = F \times \psi \times q_0 \times \phi = 0,28 \times 0,75 \times 15 \times 1,0 = 3,15 \text{ l/sek}$$

$$Q_{\max} = F \times \psi \times q_{\max} \times \phi = 0,28 \times 0,75 \times 130 \times 1,0 = 27,3 \text{ l/sek}$$

Dobrano separator typu PSW Lamela 10/100

Separatory Lamelowe „UNICON-System” posiadają aprobatę IOŚ Warszawa AT/98-08-0071

Wylot kanalizacji deszczowej

Projekt przewiduje wykonanie wylotu kanalizacji deszczowej o korpusie betonowym wkomponowanym w istniejące umocnienia prawego brzegu potoku Kawęckiego w postaci koszy siatkowo-kamiennych i płyt betonowych typu „krata”

Rzędna dna wylotu wynosić będzie 202,08 m.npm. gdzie rzędna dna potoku wynosi 201,70 m.npm

Dodatkowo wylot wyposażony będzie w klapę zwrotną chroniącą kanalizację deszczową przed napływem wysokich stanów wód w korycie potoku.

XI. Określenie wpływu gospodarki wodnej zakładu na wody powierzchniowe i podziemne

1. Wpływ na wody powierzchniowe:

Odprowadzane wody opadowo-roztopowe z planowanego przedsięwzięcia po ich podczyszczeniu nie będą ujemnie wpływać na wody powierzchniowe dopływu potoku Budzisz.

Z uwagi na zainstalowaną klapę zwrotną, odprowadzane wody nie będą powodować zagrożeń powodziowych w korycie potoku Kawęckiego.

2. Wpływ na wody podziemne:

Zakres szczególnego korzystania z wód tj. odprowadzanie wód opadowo-roztopowych z terenów zaliczonych do zanieczyszczonych nie ma ujemnego wpływu na wody podziemne, zarówno na kształtowanie się zwierciadła wód podziemnych jak i na ich jakość.

XII. Wyszczególnienia wodnoprawne :

1. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód

Celem zamierzonego korzystania z wód jest wprowadzanie oczyszczonych wód opadowo-roztopowych z terenu inwestycji o łącznej powierzchni odwadnianej kanalizacją deszczową 0,28 ha na do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego wylotem w km 2+325. Wody te będą wprowadzane w obręb własności Inwestora.

Zakres zamierzonego korzystania z wód polega na :

- szczególnym korzystaniu z wód powierzchniowych w ramach regulowanych przepisem art.37 pkt 1 i art.122 ust.1 pkt 1 ustawy z dnia 18 lipca 2001 roku prawo wodne poprzez wprowadzanie wód opadowo-roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego. Wody opadowe i roztopowe z projektowanego przedsięwzięcia powstawać będą w zlewni projektowanego ronda w ilości $Q = 27,50$ [l/s] i pochodzić będą z odwodnienia jezdni, chodników i terenów zieleni.
- budowie wylotu kanalizacji deszczowej w prawym brzegu potoku Kawęckiego w km 2+325

Operat niniejszy zawiera dane wymagane ustawą prawo wodne, które mogą być podstawą o zwrócenie się ze stosownym wnioskiem do Starosty Dębickiego o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego na odprowadzanie wód opadowo-roztopowych z planowanego przedsięwzięcia w ramach szczególnego korzystania z wód.

2. Rodzaj urządzeń pomiarowych oraz znaków żeglugowych:

Z uwagi na charakter zamierzonego szczególnego korzystania z wód oraz specyfikę oraz okresowość występowania opadów atmosferycznych lub roztopów nie przewiduje się budowy urządzeń służących do pomiaru ilości i jakości odprowadzanych wód opadowo-roztopowych. Również w ramach planowanego przedsięwzięcia nie będą używane znaki żeglugowe.

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

Stan prawny nieruchomości szczegółowo przedstawia załączona w dalszej części operatu mapa ewidencji gruntów i wypisy rejestru gruntów.

Inwestycja w całości mieści się na działkach stanowiących własność inwestora tj. Gminy Dębica w tym budowa wylotu w korycie potoku Kawęckiego na działce nr 1797.

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

Kanalizacja deszczowa wraz z urządzeniami służącymi do wprowadzania wód opadowo-roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego wykonana zostanie w ramach przedmiotowego zadania inwestycyjnego przez Inwestora w obrębie jego własności.

Nie będzie zachodziło inne oddziaływanie planowanego przedsięwzięcia na nieruchomości sąsiednie.

Odpowiedzialność za wszelkie szkody związane ze szczególnym korzystaniem z wód polegającym na wprowadzaniu wód opadowo-roztopowych do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego ponosić będzie pozwoleniobiorca nawet wtedy, gdy szkody takie będą wynikały z działania sił przyrody.

Użytkownik kanalizacji deszczowej winien stale utrzymywać ją w dobrym stanie technicznym i na swój koszt. Szczególnie po okresach spływu większych wód burzowych należy dokonywać odmulenia urządzeń kanalizacyjnych, w tym separatora w studni osadnikowej.

Do obowiązków inwestora również będzie należała budowa wylotu kanalizacji deszczowej wyposażonego w klapę zwrotną oraz trwałe umocnienie dna i skarp potoku w obrębie wylotu.

XIII. Opis urządzeń służących do pomiaru oraz rejestracji ilości, stanu i składu odprowadzanych ścieków i wód opadowo-roztopowych.

Niewielki zakres szczególnego korzystania z wód polegający na odprowadzaniu wód opadowo-roztopowych z planowanego przedsięwzięcia nie wymusza stosowania specjalnych urządzeń służących do pomiaru ilości odprowadzanych wód. Jest to zgodnie z przepisami ustawy Prawo wodne oraz §21 rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006 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. Nr 137, poz. 984).

Inwestor winien natomiast składać w ustawowych terminach informacje do Podkarpackiego Urzędu Marszałkowskiego w Rzeszowie o ilości odprowadzanych wód opadowo-roztopowych z powierzchni szczelnych wraz z równoczesnym dokonaniem opłaty za szczególne korzystanie z wód – przyjmując do tych obliczeń wskazaną w niniejszym opracowaniu wielkość powierzchni szczelnej

XIV. Określenie zakresu i częstotliwości wykonania wymaganych analiz wód opadowo-roztopowych lub wód płynących powyżej i poniżej ich miejsca zrzutu.

Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006r. 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 137, poz. 984) nie określa zasad i częstotliwości

przewodzenia pomiarów jakości odprowadzanych wód opadowych i roztopowych w przypadku szczególnego korzystania z wód. W §21 tego rozporządzenia nakazuje się aby spełnienie warunków w zakresie oczyszczania wód opadowo-roztopowych ocenia się na podstawie przeprowadzanych co najmniej 2 razy do roku przeglądów eksploatacyjnych urządzeń oczyszczających. Ich eksploatacja powinna być zgodna z zaleceniami zawartymi w instrukcji obsługi i konserwacji urządzeń oczyszczających, a czynności z nią związane odnotowywane w zeszycie eksploatacji.

Z uwagi na fakt, że wody opadowo-roztopowe będą pochodziły z terenów nie zanieczyszczonych i nie wymagają oczyszczania przed wprowadzeniem do odbiornika - nie będzie zachodził obowiązek wykonywania okresowych pomiarów ich jakości.

Wody opadowo-roztopowe będą wprowadzane do potoku w bardzo małej ilości zatem kwestia pomiaru jakości wód poniżej i powyżej miejsca ich zrzutu nie występuje.

XV. Informacja o sposobie zagospodarowania osadów ściekowych.

Odprowadzane wody zalicza się do ścieków – wg w §19 ust.2 rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006r. 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. 137, poz. 984).

XVI. Ustalenia wynikające z warunków korzystania z wód regionu wodnego

Nie obowiązują w okresie sporządzania niniejszego operatu wodnoprawnego.

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

1. Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu technologicznego:

Projektowana kanalizacja deszczowa nie wymaga prowadzenia rozruchu technologicznego.

2. Sposób postępowania w przypadku wystąpienia awarii na kanalizacji deszczowej:

W większości kanalizacja zbiera wody z jezdni asfaltowych. Jedyną możliwością przedostania się ścieków innych niż wody opadowo-roztopowe może nastąpić w przypadku przedostania się do kanalizacji deszczowej substancji typowo komunikacyjnych tj. węglowodórów ropopochodnych, wycieków oleju itp. Sytuacje takie zdarzyć się mogą bardzo sporadycznie, gdyż samochody będą parkować czasowo.

Nie mniej jednak w przypadku stwierdzenia zanieczyszczenia tej kanalizacji należy zablokować odpływ z kanalizacji do odbiornika, a zgromadzone w kanalizacji zanieczyszczenia należy wypompować za pomocą samochodów asenizacyjnych.

Możliwym stanem awaryjnym jest brak odpływu w wyniku jej przytkania. W przypadku takim należy wezwać specjalistyczne jednostki.

Kanalizacja zostanie wykonana dla potrzeb odwodnienia jezdni z wód opadowo-roztopowych. Opady atmosferyczne są zjawiskiem specyficznym i ich odprowadzanie jest niezależne od stanu technicznego kanalizacji.

3. Sposób postępowania w przypadku zatrzymania działalności:

Nie zachodzi taki przypadek.

4. Sposób postępowania w przypadku uszkodzenia urządzeń pomiarowych:

Nie zachodzi taki przypadek. Nie przewiduje się montażu urządzeń pomiarowych.

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

W zasięgu oddziaływania korzystania z wód planowanego przedsięwzięcia na działce nr ewid. 1797 obręb 4 w Dębicy nie występują formy ochrony przyrody utworzone lub ustanowione na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 r. o ochronie przyrody.
Odprowadzane wody opadowo-roztopowe będą wprowadzane wylotem do wód potoku Kawęckiego

XIX. Podsumowanie:

W oparciu o warunki określone w niniejszym operacie wodnoprawnym wnosi się o udzielenie Gminie Miasta Dębicy pozwolenia wodnoprawnego na :

- wprowadzanie wód opadowych i roztopowych z terenu projektowanego ronda u zbiegu ulic Nosala, Chopina, Ligęzów w Dębicy do wód powierzchniowych potoku Kawęckiego w ilości **27,05 [l/s]**
 - budowę wylotu kanalizacji deszczowej w km 2+325 potoku Kawęckiego na działce nr ewid. 1797
- Wody pochodzić będą z nawierzchni ulic, chodników i terenów zieleni o łącznej powierzchni 0,28 ha.

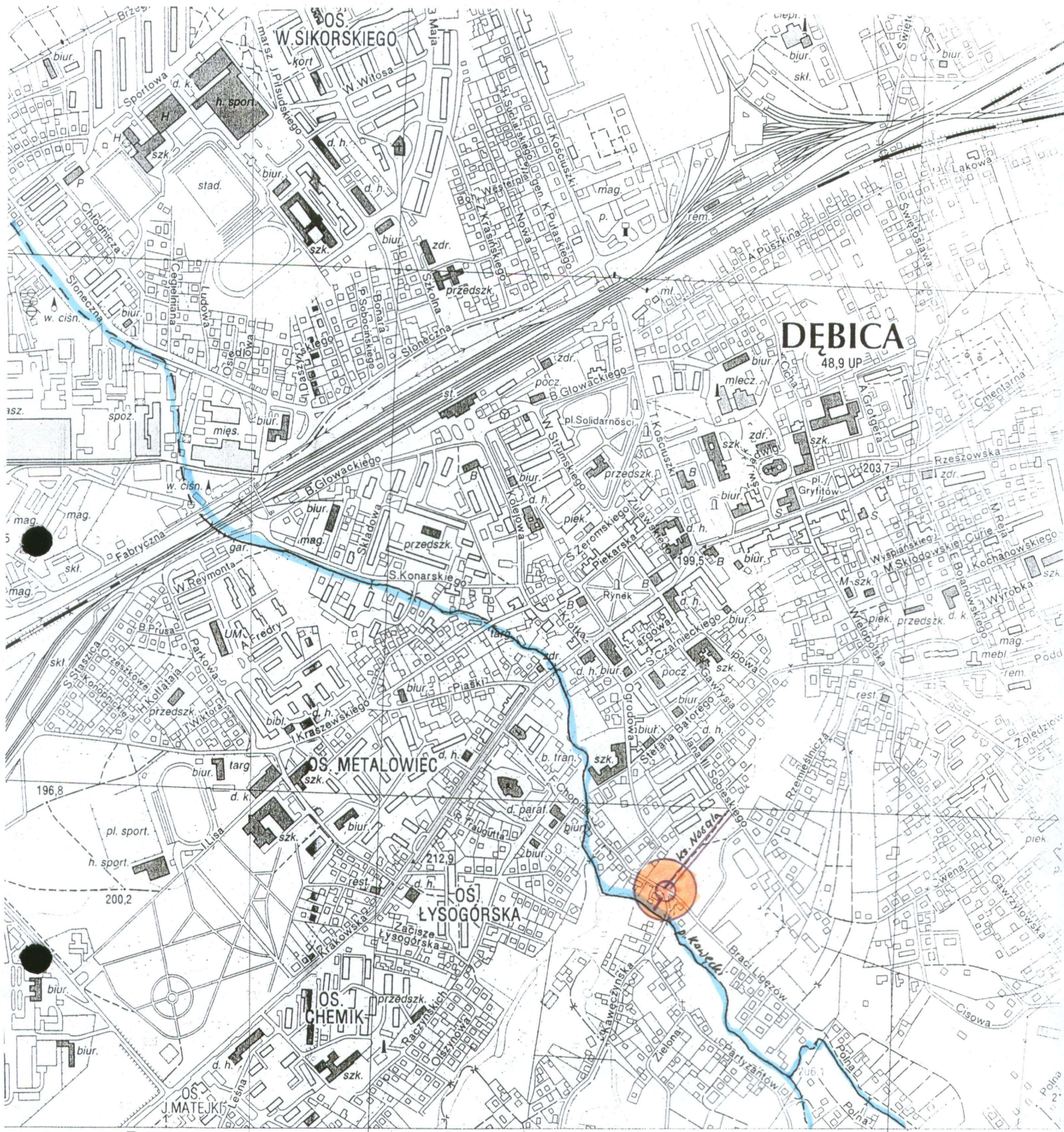
PROJEKTANT
Roman Bieńiasz
spec. wodno-melioracyjna
Upr. UAN-I 12/459/94



CZEŚĆ GRAFICZNA

- | | |
|---|--------------|
| 1. Mapa pogładowa | - 1 : 10 000 |
| 2. Mapa projektowa | - 1 : 500 |
| 3. Mapa ewidencji gruntów | |
| 4. Wypisy z ewidencji gruntów | |
| 5. Profil podłużny kanalizacji deszczowej | - 1 : 500/50 |
| 6. Rysunek wpustu ulicznego | |
| 7. Rysunek studni osadnikowej | |
| 8. Rysunek separatora lamelowego | |
| 9. Rysunek wylotu kanalizacji deszczowej | - 1 : 50 |

PROJEKTANT
Roman Piętniasz
spec. wodn. melioracyjna
Upr. UAN 342/459/94



DEBICA
48,9 UP

DEBICA – OS. GAWRZYŁOWA M-34-67-D-d-3

1 : 10 000

1 cm – 100 m



© GŁÓWNY GEODETA KRAJU

Wszelkie prawa zastrzeżone. Mapa ani żadna jej część bez pisemnej zgody wydawcy nie może być wykorzystywana w systemach odtwarzalnych bądź reprodukowana jakimkolwiek sposobem: fotograficznym, elektronicznym, mechanicznym lub innym.

All rights reserved. This map or any part of it may not, without the previous written consent of the publisher, be used in retrievable systems or reproduced by any photographic, electronic, mechanical or other system whatsoever.

Skrócony wypis ze skorowidza działek
 z dnia: 2008-09-19

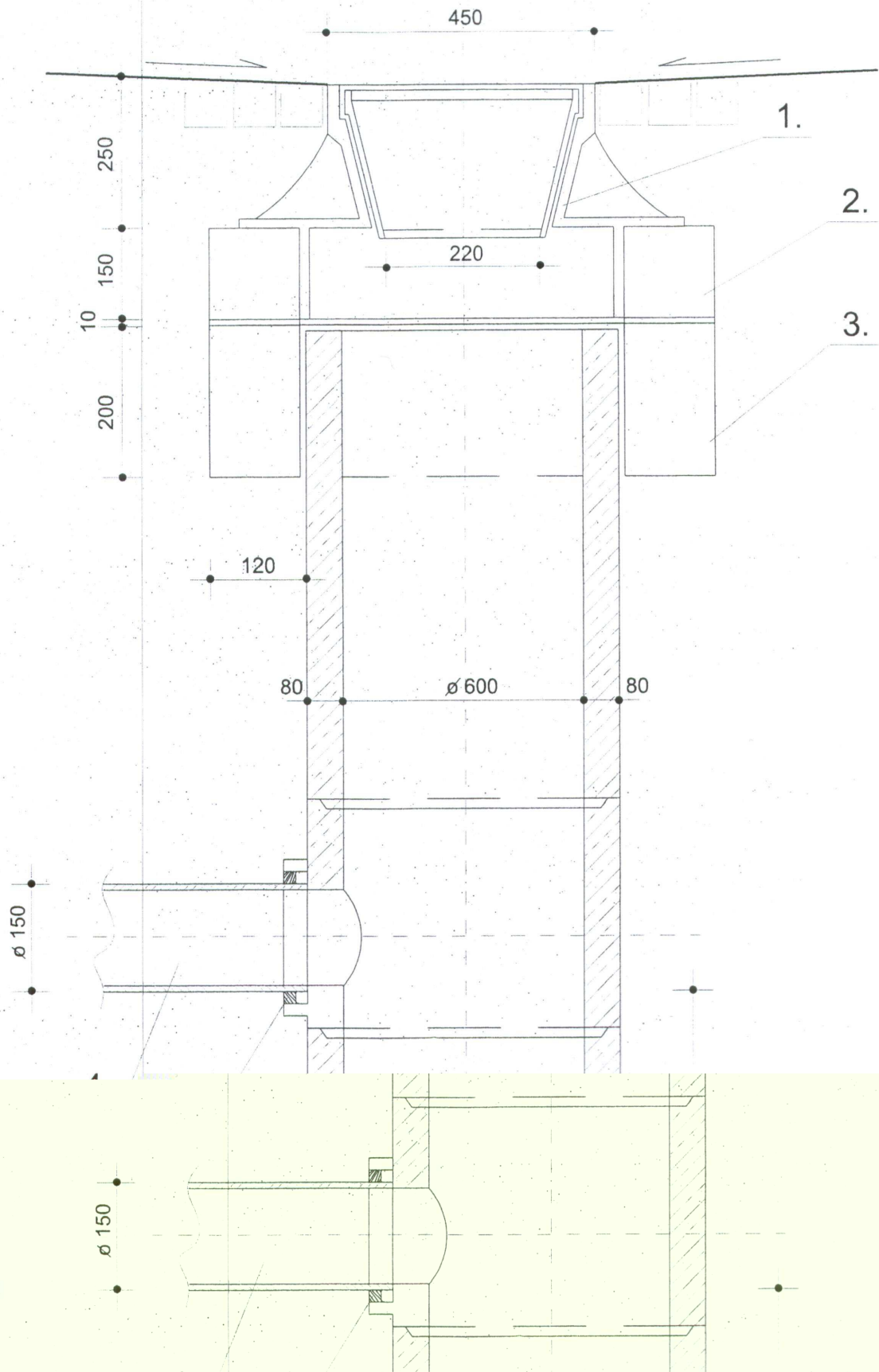
lp.	NrOb	Nr działki	Księga wiecz.	Char.	Udział	właściciel / władający	Oznaczenie użytku	pow. uż. [ha]	pow. dz. [ha]
1	4	1507/43	45838	WŁ	1/1	Gmina Miasta Dębica Ratuszowa 2; 39-200 Dębica;	Bz	0.0005	0.0005
2	4	1607/2	KW 7462	WŁ	3/64	Marta Drzyzga Rodzice: Marian, Irena	dr	0.0095	0.0095
				WŁ	3/64	Andrzej Dzień Rodzice: Marian, Irena Ogrodowa 30 A; 39-200 Dębica;			
				WŁ	20/64	Irena Dzień Rodzice: Władysław, Antonina Orzeszkowej 5; 39-200 Dębica;			
				WŁ	35/64	Krzysztof Dzień Rodzice: Marian, Irena Chopina 9; 39-200 Dębica;			
				WŁ	3/64	Paweł Dzień Rodzice: Marian, Irena Orzeszkowej 5; 39-200 Dębica;			
3	4	1610/2	ZD 4445	WŁ	1/1	Cecylia Ćwik Rodzice: Stefan, Franciszka Ogrodowa 30; 39-200 Dębica;	dr	0.0150	0.0150
4	4	1797		SI	1/1	Gmina Miasta Dębica Ratuszowa 2; 39-200 Dębica;	Wp	0.1178	0.1178

Sporządził: Jadwiga Kubek

Wypis tylko do celów
urzędowych

Wzrost: 170 cm
Ciężar ciała: 65 kg
Ciężar serca: 250 g
Ciężar płuc: 1000 g
Ciężar wątroby: 1500 g
Ciężar nerek: 150 g
Ciężar pęcherzyka żółciowego: 50 g
Ciężar pęcherzyka wodnego: 10 g
Ciężar trzustki: 50 g
Ciężar śledziony: 100 g
Ciężar wątroby: 1500 g
Ciężar nerek: 150 g
Ciężar pęcherzyka żółciowego: 50 g
Ciężar pęcherzyka wodnego: 10 g
Ciężar trzustki: 50 g
Ciężar śledziony: 100 g

[Handwritten signature]



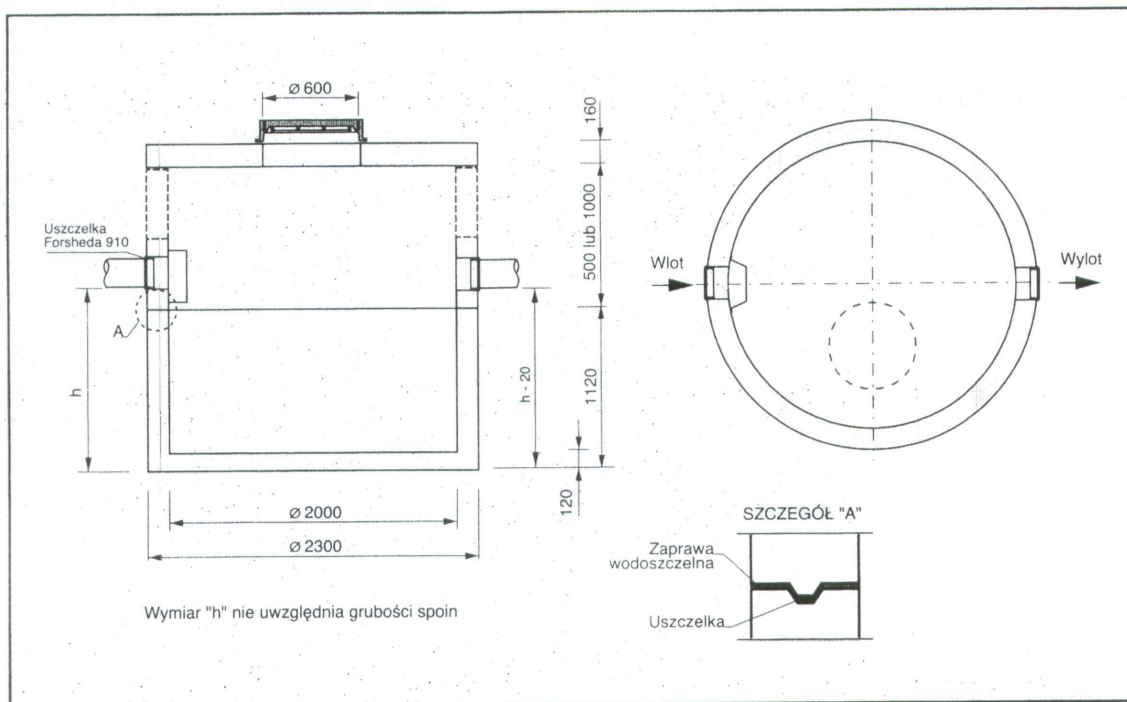
IACZENIA:

a ściekowa żeliwna "450"
 żelbetowa
 ec żelbetowy

4. Kanał odpływowy \varnothing 160 PCV
 5. Osadnik
 6. Uszczelnienie kitem plastycznym

OZN

1. Kratk
 2. Płyta
 3. Wien



OSADNIK $\varnothing 2000$	Pojemność V	[m ³]	3,0	5,0	7,5	
	Wysokość h	[mm]	1470	1970	2540	
	Ciężar	element denny	[kg]	3700		
		krąg h=1m	[kg]	2500		
		krąg h=0.5m	[kg]	1250		
pokrywa		[kg]	1500			

Osadnik przeznaczony jest do zatrzymywania zawiesiny z wód deszczowych lub ścieków technologicznych płynących grawitacyjnie przed wprowadzeniem ich do separatora lub odbiornika. Zabezpiecza separator przed szybkim zamuleniem i poprawia skuteczność oczyszczania ścieków. Osadniki należy stosować zarówno przed separatorami koalescencyjnymi, jak i lamelowymi. Można je również stosować jako samodzielne urządzenia do wyłapywania zawiesiny.

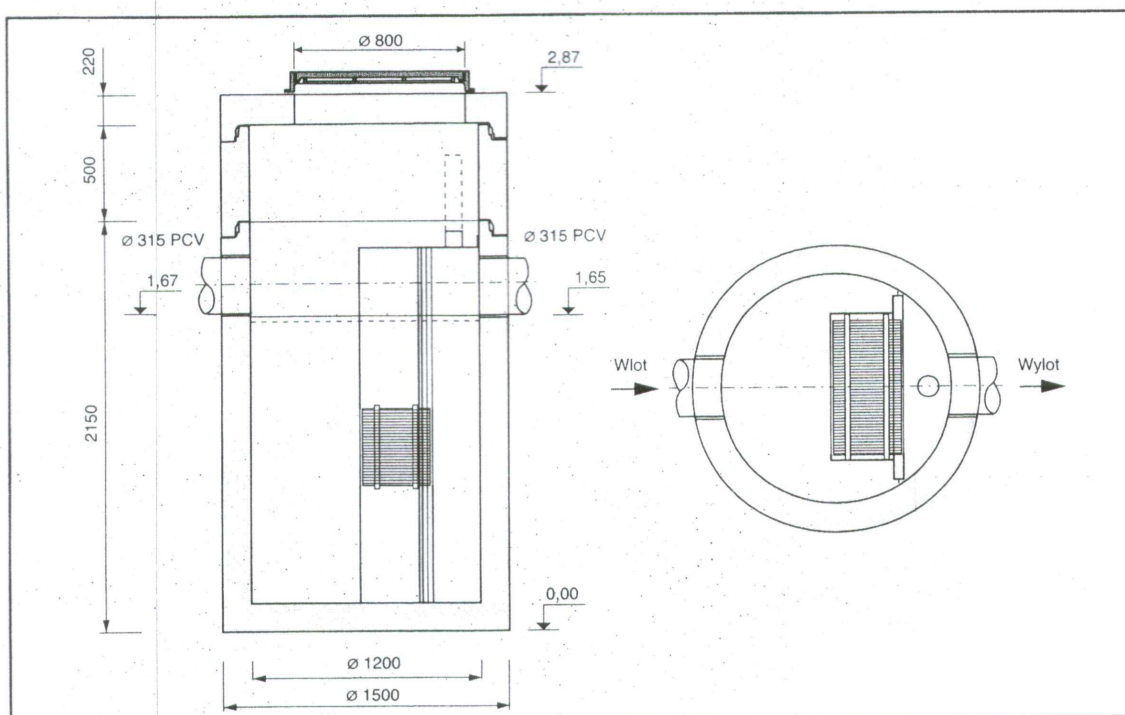
W skład osadnika wchodzi: monolityczny krąg denny, kręgi pośrednie (wysokości 1m lub 0.5m), pokrywa betonowa, uszczelki gumowe na styki oraz właz żeliwny $\varnothing 600$. Przy podłączeniach rur do $\varnothing 400$ w skład osadnika może również wchodzić deflektor stalowy. W przypadku podłączeń rur PCV od $\varnothing 110$ do $\varnothing 315$ w elementach osadnika wykonywane są otwory zaopatrzone w uszczelki Forsheda 910 zapewniające szybkie, szczelne i elastyczne podłączenie.

Dla rur większych średnic oraz rur innych rodzajów elementy osadnika zaopatrzone są w odpowiednie przejścia szczelne lub adaptory (wykonywane na indywidualne zamówienie klienta). Ze względu na średnicę elementów nie zaleca się wykonywania podłączeń rur o średnicach większych niż $\varnothing 500$.

Istnieje możliwość zmiany objętości osadnika przez inne rozmieszczenie otworów do połączenia rur.

W przypadku występowania zwierciadła wody gruntowej powyżej poziomu posadowienia osadnika, należy sprawdzić warunki stateczności posadowienia urządzenia w najbardziej niekorzystnych warunkach - maksymalny poziom zwierciadła wody gruntowej przy opróżnionym w czasie czyszczenia osadniku.

Separator Lamelowy UNICON 10/100 UNISEP



UNICON 10/100 UNISEP	Przepływ maksymalny	[l/s]	100	
	Przepływ nominalny	[l/s]	10	
	Pojemność	magazynowa oleju	[l]	200
		osadnika	[l]	400
	Ciężar	całkowity	[kg]	6100
		najcięższego elementu	[kg]	3800
	Średnica wewnętrzna	[mm]	1200	
	Średnica rury wlotowej i wylotowej	[mm]	315 PCV	
	Różnica poziomu wlot/wylot	[mm]	20	
	Wysokość całkowita (nie uwzględnia spoin i włazu)	[mm]	2870	
Ilość sekcji żaluzjowych	[szt.]	1		

Separator przeznaczony jest do oddzielania substancji ropopochodnych z wód płynących w rozdzielczym systemie kanalizacji deszczowej przed wprowadzeniem ich do odbiornika. Oddzielanie substancji ropopochodnych uzyskuje się podczas poziomego przepływu zanieczyszczonych wód przez specjalnie skonstruowane, chronione patentem, sekcje żaluzjowe (lamelowe).

Dostawa obejmuje: monolityczny zbiornik betonowy z kompletnym wyposażeniem wewnętrznym, krąg nadbudowy i pokrywę z włazem.

W przypadku większego zagłębienia kanalizacji, należy nadbudować separator dodatkowymi kręgami betonowymi $\varnothing 1200$. Dostępne wysokości kręgów: 0,25 m i 0,5 m. Szczelność styków pomiędzy elementami betonowymi zapewniają uszczelki gumowe.

Separator, winien współpracować z osadnikiem o pojemności dostosowanej do warunków lokalnych. Minimalna zalecana pojemność osadnika 3 m^3 ($\varnothing_{\text{min}} 2000$).

Urządzenie posiada Aprobataę Techniczną Instytutu Ochrony Środowiska w Warszawie Nr AT/98-08-0071.

Firma EKOL - UNICON zastrzega sobie możliwość wprowadzenia zmian wynikających z postępu technicznego, bez uprzedniego powiadomienia.

Sekcje żaluzjowe (poza ewentualnymi uszkodzeniami mechanicznymi) nie wymagają wymiany. Do ich czyszczenia stosuje się wodę pod ciśnieniem.

Kontrola separatora:

- oględziny pokrywy i kontrola włazów;
- otwarcie włazów;
- przegląd otworów wlotowych i wylotowych;
- usunięcie zgromadzonych w komorze wlotowej ilości, gąbzi i innych zanieczyszczeń;
- sprawdzenie ilości zgromadzonych substancji ropopochodnych i osadu;
- zamknięcie włazów;
- sprawdzenie ilości osadu zgromadzonego w studzienkach przed separatorem.

Jeżeli w czasie kontroli zostanie stwierdzona duża ilość zatrzymanego osadu lub substancji ropopochodnych należy przystąpić do czyszczenia separatora i/lub studzienek.

Czyszczenie separatora:

- całkowite usunięcie substancji ropopochodnych i wody z separatora przy użyciu wozu asenizacyjnego;
- wycignięcie sekcji żaluzjowych i ich oczyszczenie oraz ewentualna wymiana uszkodzonych;
- usunięcie piasku i szlamu z osadnika;
- oczyszczenie i kontrola wnętrza separatora;
- montaż sekcji żaluzjowych;
- napełnienie separatora wodą;
- zamknięcie włazów.

Uwaga:

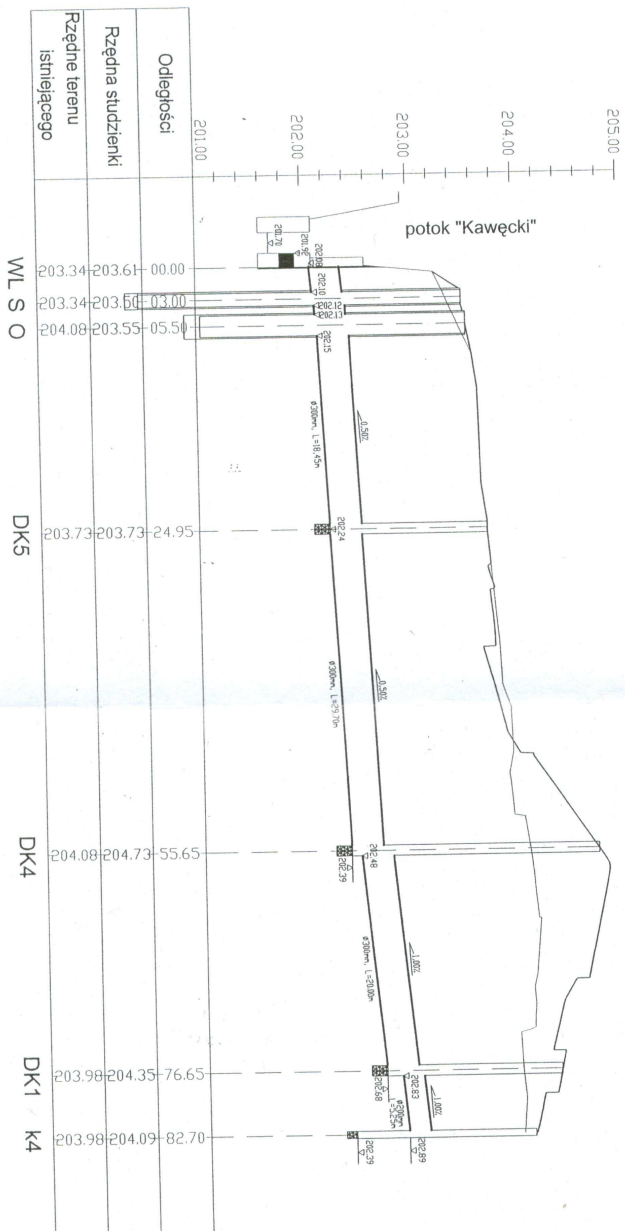
Czyszczeniu podlegają również współpracujące z separatorem osadniki.

Podstawowe dane techniczne separatorów żaluzjowych UNICON SYSTEM

* Wysokość standardowa. Istnieje możliwość dodania kręgów w przypadku dużego zagłębienia kanalizacji [deszczowej].										
Typ separatora	Maks. przepustowość hydrauliczna [l/s]	Przepustowość nominalna [l/s]	Pojemność osadnika [l]	Pojemność magazynu olejów [l]	Średnica wewnętrzna [m]	Średnica zewnętrzna [m]	Całkowita wysokość bez wiązania * [m]	Ciepła urzędzenia w wersji standard [kg]	Największy element [kg]	Średnica rur [mm]
10/100 Unisep	100	10	400	200	1,20	1,50	2,87	6100	3800	315
20/200 Unisep	200	20	750	460	1,50	1,80	3,08	7700	5500	315/400
40/400 Unisep	400	40	750	460	1,50	1,80	3,08	7700	5500	400
40/400 S Unisep	400	40	750	1100	1,50	1,80	4,24	10300	3900	≤700
60/600 Unisep	600	60	1350	620	2,00	2,30	3,28	10200	7500	500
60/600 S	600	60	1350	1200	2,00	2,30	3,78	12000	5000	≤800
90/900 S	900	90	1600	2000	2,50	2,86	4,26	19600	7400	≤900
160/1600 S	1600	160	2300	1800	3,00	3,38	4,29	30700	10400	≤1200

**PROFIL PODŁUŻNY ODCINKA KANALIZACJI DESZCZOWEJ
ODPROWADZENIE WÓD OPADADYCH I ROZTOPOWYCH Z PROJEKTOWANEGO
RONDA U ZBIEGU ULIC: NOSAŁA, LIGEZÓW I CHOPINA W DĘBICY**

DDCINEK: W1 - S - □ - DK5 - DK4 - DK1 - K4



LEGENDA:

- teren istniejący
- teren projektowany
- W1 - proj. wlot do odbiornika - potoku "Kawęckiego" (betonowy)
- S - proj. separator lamelowy
- O - projektowany osadnik blasku i biota
- DK5, DK4, DK1 - proj. studzienki kanalizacji deszczowej (betonowe Ø 1000 mm)
- K4 - proj. wpust deszczowy, uliczny (betonowy Ø 600 mm)

Pracownia projektowa: FIRMA PROJEKTOWA PROJEKT s.c. Nasawczyńska 439, 39-200 Dębica		Zleceniodawca: Gmina Miasta Dębica ul. Ratuszowa 2 39-200 Dębica	
Rodzaj projektu: PROJEKT BUDOWLANY		Temat: Rondo u zbiegu ulic: Nosała, Chopina i Ligezów oraz nowoprojektowanej drogi w kierunku zachodnim w Dębicy	
Typul rysunku: PROFIL PODŁUŻNY ODCINKA KANALIZACJI DESZCZOWEJ		Podpis:	
Opracował: Tomasz Passoń		Skala: 1:50/1000	
Projektował: mgr inż. Stanisław Kawalerczyk ul. nr wie-NB-8346/162/81		Data: 08.2008	
Niniejszym dokumentem kodowany jest model/fikowanie, rozdzowaszczachnie oraz wyszczegulwane do innych opracowań zabronione.		Nr rys.:	