

Nazwa opracowania : **OPERAT WODNOPRAWNY NA
UMIESZCZENIE URZĄDZEŃ WODNYCH ORAZ
ODPROWADZENIE WÓD DESZCZOWYCH
Z TERENU UL. KOŚCIUSZKI W GÓRZE SIEWIERSKIEJ
DO ROWU CHŁONNEGO I ISTNIEJĄCEGO WYLOTU**

Inwestor :

Zarząd Powiatu Będzińskiego
ul. Sączewskiego 6
42 – 500 Będzin

Opracował:

mgr inż. Wojciech Foltman

mgr inż. Patryk Zientz

Bytom, Wrzesień 2012

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Wstęp.
 - 1.1. Podstawa opracowania.
 - 1.2. Ubiegający się o wydanie pozwolenia wodno-prawnego.
2. Cel i zakres inwestycji.
3. Obowiązki ubiegającego się o pozwolenie w stosunku do osób trzecich.
4. Położenie geograficzne.
5. Charakterystyka wód deszczowych objętych pozwoleniem wodno-prawnym.
 - 5.1. Jakość wód deszczowych.
 - 5.2. Ilość wód deszczowych.
6. Charakterystyka systemu odprowadzania ścieków opadowych i roztopowych.
 - 6.1. Przewidywany sposób i efekt oczyszczenia.
 - 6.2. Informacja o sposobie zagospodarowania osadów ścieków.
 - 6.3. Określenie wpływu gospodarki wodnej na wody powierzchniowe oraz podziemne.
 - 6.4. Urządzenia wodne.
7. 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.
8. Rodzaj urządzeń pomiarowych.
9. Stan prawny nieruchomości usytuowanych w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód.
10. Wnioski.

II. STRESZCZENIE W JĘZYKU NIETECHNICZNYM

III. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Plan orientacyjny	-	rys. nr 1
Plan sytuacyjny	skala 1:1000	rys. nr 2a
Mapa ewidencyjna	skala 1:1000	rys. nr 2b
Profil kanału zamkniętego	skala 1:100/500	rys. nr 3
Schemat włączenia do wylotu i rowu chłonnego	-	rys. nr 4
Schemat studni osadnika	-	rys. nr 5
Schemat studni separatora	-	rys. nr 6
Schemat studni separatora z zintegrowanym osadnikiem	-	rys. nr 7

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Wstęp.

1.1. Podstawa opracowania.

- projekt budowlany odwodnienia ulicy Kościuszki w Górze Siewierskiej gminie Psary,
- obowiązujące normy i przepisy branżowe,
- wizje lokalne w terenie,
- Ustawa z dnia 27 kwietnia 2001 r. „Prawo ochrony środowiska” (Dz.U.01.62.627. z późniejszymi zmianami, ostatnia zmiana Dz.U.2010 Nr152 poz.1018 i poz. 1019),
- Ustawa z dnia 18 lipca 2001 r. „Prawo wodne” (Dz.U.01.115.1229., z późniejszymi zmianami, ostatnia zmiana Dz.U. 2010 Nr 96 poz.620),
- 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.2006 Nr 137 poz. 984),
- Rozporządzenie Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2004 r. w sprawie określenia rodzajów przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko oraz szczegółowych uwarunkowań związanych z kwalifikowaniem przedsięwzięcia do sporządzenia raportu o oddziaływaniu na środowisko (Dz.U.04.257.2573, zmiany: Dz.U.05.92.769. § 1; Dz.U.07.158.1105. § 1),
- Miejscowy plan zagospodarowania przestrzennego.

1.2. Ubiegający się o wydanie pozwolenia wodno-prawnego.

Inwestorem jest Zarząd Powiatu Będzińskiego ul. Sączewskiego 6, 42 – 500 Będzin w imieniu której występuje Firma MODEX, ul. Orzegowska 10, 41 – 907 Bytom.

2. Cel i zakres inwestycji.

Niniejszy operat stanowić będzie podstawę dla Inwestora do ubiegania się o wydanie pozwolenia wodno-prawnego na umieszczenie urządzeń wodnych oraz odprowadzenie wód deszczowych i roztopowych z terenu ulicy Kościuszki zlokalizowanej w Górze Siewierskiej gminie Psary do:

- istniejącego wylotu (poddawany remontowi) w rejonie budynku 6A przy ul. Kościuszki,
- istniejącego rowu chłonnego w rejonie budynku nr 2 przy ul. Kościuszki.

Inwestycja jest związana z budową chodnika wzdłuż ul. Kościuszki i będzie stanowić bezpośrednie odwodnienie drogi przyległej do chodnika wraz z chodnikiem. Inwestycja planowana jest w pasie drogowym.

3. Obowiązki ubiegającego się o pozwolenie w stosunku do osób trzecich.

Utrzymanie obiektów i urządzeń.

Obowiązek ponoszenia odpowiedzialności wobec osób trzecich spoczywa na Inwestorze - użytkowniku w przypadku wyrządzenia szkód tym osobom lub w wyniku niezgodnego z pozwoleniem wodnoprawnym korzystaniem z wód.

Użytkownik kanału zamkniętego odprowadzającego wody deszczowe, we własnym zakresie będzie załatwiał wszystkie sprawy związane z ewentualnym szkodliwym ich oddziaływaniem a mogącym wyniknąć w trakcie eksploatacji kanału.

Z uwagi na teren z którego są odprowadzane wody deszczowe, nie przewiduje się ich ujemnego oddziaływania na tereny przyległe i wody gruntowe.

Zakłada się, że projektowany kolektor i studnie będą odpowiednio utrzymywane i stale drożne.

Zaleca się również aby Użytkownik utrzymywał w należyтым stanie technicznym i prawidłowo eksploatował urządzenia do oczyszczania, retencjonowania oraz odprowadzania wód opadowych, a także konserwował wyloty będące urządzeniami wodnymi.

Użytkownik winien poddawać stałej kontroli projektowane do zabudowy urządzenia podczyszczające wody deszczowe, sukcesywnie usuwać zgromadzone zanieczyszczenia zgodnie z instrukcją producenta i obowiązującymi przepisami.

4. Położenie geograficzne.

Góra Siewierska leży w gminie Psary jest to gmina wiejska w Zagłębiu Dąbrowskim, w województwie śląskim, w powiecie będzińskim. Psary położone są na Wyżynie Śląskiej.

Wzdłuż ulicy Kościuszki znajdują się: domy jednorodzinne, nieużytki i lasy.

Projektowany kanał zamknięty będący odbiornikiem wód deszczowych i roztopowych dla powyższej ulicy projektowany jest wzdłuż ulicy Kościuszki od skrzyżowania z ulicą Górną aż do ul. Szosowej.

Współrzędne geograficzne projektowanych urządzeń to:

Wylot kanału zamkniętego P1:

50°23'49.07 "N 19°3'55.23"E

Wylot kanału zamkniętego P2:

50°23'49.06 "N 19°3'55.27"E

Wylot kanału zamkniętego P3:

50°23'50.91 "N 19°4'6.15"E

5. Charakterystyka wód deszczowych objętych pozwoleniem wodno-prawnym.

5.1. Jakość wód deszczowych.

Wody opadowe odprowadzane z terenów jezdni asfaltowej i projektowanego chodnika zawierają różnorakie zanieczyszczenia mineralne i organiczne określane mianem ścieków opadowych. Spływy opadowe z dróg i powierzchni utwardzonych mają charakter zanieczyszczonych ścieków opadowych, szczególnie po dłuższym okresie pogody suchej wskutek dużej akumulacji zanieczyszczeń powietrza na powierzchni ziemi.

Czynnikami wpływającymi na zanieczyszczenia ścieków deszczowych są:

- gazy spalinowe,
- zanieczyszczenia powietrza atmosferycznego,
- wycieki olejów, benzyn,
- natężenie ruchu samochodowego.

Wskaźnikami charakterystycznymi dla wód opadowych i roztopowych odprowadzanych z powierzchni drogi są:

- zawiesina,
- substancje ropopochodne.

Głównym czynnikiem powodującym powstawanie zanieczyszczeń wód opadowych na drogach jest natężenie ruchu pojazdów mechanicznych.

Z związku z tym, iż odwadniany teren charakteryzuje się powierzchnią, która wymaga zainstalowania urządzeń do oczyszczania wód opadowych i roztopowych, projektuje się przed ich wprowadzeniem do odbiornika, osadnik i separator zgodnie z punktem 6 niniejszego opracowania.

5.2 Ilość wód deszczowych.

Założenia projektowe dla wykonania obliczeń.

Dane wyjściowe:

- $p=100\%$ - prawdopodobieństwo wystąpienia deszczu dla dróg pozamiejskich
 q [l/sha] - natężenie deszczu miarodajnego dla prawdopodobieństwa $p=100\%$, i czasu trwania deszczu $t=15\text{min}$
 A - natężenie deszczu przyjęto $A=572$ dla średniorocznego opadu do 1000mm dla obszaru będzińskiego

$$q = \frac{A}{t^{0,667}} = \frac{572}{15^{0,667}} = 94 \text{ l / s x ha}$$

- φ - współczynnik spływu
 F_{drogi} - powierzchnia zlewni drogi [ha]
 F_{chodnika} - powierzchnia zlewni dla chodnika [ha]
 F_z [ha] - zredukowana powierzchnia zlewni
 $F_z = \varphi * F$

Q [l/s] - przepływ obliczeniowy

Dla obszaru D1 – S3

- $F_{\text{drogi}} \approx 0,09 \text{ ha}$ $\varphi - 0,9$
 $F_{\text{chodnik}} \approx 0,04 \text{ ha}$ $\varphi - 0,8$
 $F_z = 0,09 * 0,9 + 0,04 * 0,8 = 0,11 \text{ ha}$
 $Q = q * F_z = 94 * 0,11 = \mathbf{10,3 \text{ l/s}}$

Dla obszaru S23 – S4

- $F_{\text{drogi}} \approx 0,35 \text{ ha}$ $\varphi - 0,9$
 $F_{\text{chodnik}} \approx 0,15 \text{ ha}$ $\varphi - 0,8$
 $F_z = 0,35 * 0,9 + 0,15 * 0,8 = 0,44 \text{ ha}$
 $Q = q * F_z = 94 * 0,44 = \mathbf{41,4 \text{ l/s}}$

Łączna ilość wód deszczowych $Q = 10,3 + 41,4 = 51,7 \text{ l/s}$

Przed wprowadzeniem ścieków deszczowych do odbiornika projektuje się ich podczyszczenie w separatorze lamelowym przed którym będzie zabudowany osadnik a także w urządzeniach zintegrowanych które stanowią separator lamelowy z osadnikiem.

6. Charakterystyka systemu odprowadzania ścieków opadowych i roztopowych.

Na terenie objętym opracowaniem projektuje się budowę kanalizacji deszczowej w postaci kanału zamkniętego grawitacyjnego.

Kanał zamknięty.

Kanalizację deszczową dla kanału zamkniętego projektuje się wykonać z rur i kształtek z PVC-U z wydłużonym kielichem litą ścianką zgodnie z normą PN-EN 1401:1999, SN8, SDR34 w zakresie średnic DN/OD od 160 do 315mm. Dla układu kanalizacji deszczowej grawitacyjnej jako uzbrojenie sieci zabudowane zostaną studnie betonowe DN/ID1000 całkowicie szczelne.

Dla odwodnienia jezdni projektuje się wpusty deszczowe.

Studnie 1000mm projektuje się wykonać z elementów prefabrykowanych betonowych i żelbetowych. Elementy studni winne być wykonane z betonu o klasie nie niższej niż B 45, mało nasiąkliwe $\leq 5,0\%$ mrozoodpornego F-150 i wodoszczelnego W8.

Elementy prefabrykowane łączyć na uszczelki międzykręgowe. Włączenie kanałów do studni wykonać za pomocą przejść szczelnych przez ścianę studni. Studnie denną wykonać z dodatkiem środka uszczelniającego. Pokrywą nastudzienną wykonać jako żelbetową włazem żeliwnym z zamknięciem zatrzaskowym lub zawiasowym.

Osadnik i separator.

W celu umożliwienia oczyszczenia ścieków do wymaganych wartości zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z dn. 24 lipca 2006r. (Dz.U.137 poz. 984) wraz z późniejszymi zmianami projektuje się separator lamelowy wraz osadnikiem zabudowanym przed nim oraz separator połączony z osadnikiem. Separator ma za zadanie zatrzymanie cieczy lekkich, określonych w normie PN-EN858 (oleje, benzyny itp.), natomiast osadnik zatrzymuje zawiesiny znajdujące się w ściekach deszczowych.

Urządzenia projektuje się jako kompaktowe dostarczane przez producenta jako kompletne obiekty.

Wykonanie separatora i osadnika w szczelnych korpusach betonowych: klasa B-45, wodoszczelność W-8, mrozoodporność F-150. Posadowienie zbiorników projektuje się w terenie zielonym. Na teren budowy zostaną dostarczone przez producenta jako kompletne obiekty.

Separator przeznaczony jest do oddzielenia substancji ropopochodnych z wód deszczowych płynących grawitacyjnie w rozdzielczym systemie kanalizacji przed wprowadzeniem do odbiornika. Oddzielenie substancji ropopochodnych następuje dzięki zjawisku flotacji zachodzącego podczas poziomego przepływu zanieczyszczonych wód przez sekcje żaluzjowe (lamelowe).

Na podstawie przeprowadzonych obliczeń doprano dla obszaru:

1) D1 – D3 (OP1)

Separator z osadnikiem o średnicy DN/ID 1200mm i przepływie nominalnym 3l/s, który zostaje podczyszczony oraz przepływie maksymalnym 30l/s odprowadzanym bezpośrednio do odbiornika. W celu poprawnej pracy urządzenia jest ono wyposażone w osadniki o pojemności czynnej $1,0m^3$.

2) S1 – S3 (OP2)

Separator z osadnikiem o średnicy DN/ID 1200mm i przepływie nominalnym 3l/s, który zostaje podczyszczony oraz przepływie maksymalnym 30l/s odprowadzanym bezpośrednio

do odbiornika. W celu poprawnej pracy urządzenia jest ono wyposażone w osadniki o pojemności czynnej $1,0\text{m}^3$.

3) S4 – S5 (OP3)

Separator z osadnikiem o średnicy DN/ID 1200mm i przepływie nominalnym 3l/s, który zostaje podczyszczony oraz przepływie maksymalnym 30l/s odprowadzanym bezpośrednio do odbiornika. W celu poprawnej pracy urządzenia jest ono wyposażone w osadniki o pojemności czynnej $1,0\text{m}^3$.

4) S6 – S23 (OS – SP)

Separator o średnicy DN/ID 1200mm i przepływie nominalnym 15l/s, który zostaje podczyszczony i przepływie maksymalnym 150l/s odprowadzany bezpośrednio do odbiornika bez podczyszczenia. W celu poprawnej pracy separatora przed nim zostanie zabudowany osadnik o pojemności czynnej $1,5\text{m}^3$ i średnicy DN/ID 1200mm.

Obliczenia doboru separatora.

Dane wyjściowe:

$q_n = 15 \text{ [l/sha]}$ - natężenie deszczu dla którego nastąpi oczyszczanie ścieków z powierzchni 1 ha

Obszar S6 – S23 (OS – SP)

$F_{\text{drogi}} \approx 0,31 \text{ ha}$ $\varphi - 0,9$

$F_{\text{chodnik}} \approx 0,14 \text{ ha}$ $\varphi - 0,8$

Obliczenia:

Wyznaczenie przepustowości nominalnej separatora:

$$Q_{\text{nom}} = F_z \times q_n = 0,4 \times 15 = \mathbf{6,0 \text{ l/s}}$$

Wyznaczenie przepustowości maksymalnej separatora:

$$Q_{\text{max}} = F_z \times q = 0,4 \times 94 = \mathbf{37,6 \text{ l/s}}$$

Obszar S4 – S5 (OP3)

$F_{\text{drogi}} \approx 0,04 \text{ ha}$ $\varphi - 0,9$

$F_{\text{chodnik}} \approx 0,01 \text{ ha}$ $\varphi - 0,8$

Obliczenia:

Wyznaczenie przepustowości nominalnej separatora:

$$Q_{\text{nom}} = F_z \times q_n = 0,04 \times 15 = \mathbf{0,6 \text{ l/s}}$$

Wyznaczenie przepustowości maksymalnej separatora:

$$Q_{\text{max}} = F_z \times q = 0,04 \times 94 = \mathbf{3,8 \text{ l/s}}$$

Obszar S1 – S3 (OP2)

$F_{\text{drogi}} \approx 0,05 \text{ ha}$ $\varphi - 0,9$

$F_{\text{chodnik}} \approx 0,02 \text{ ha}$ $\varphi - 0,8$

Obliczenia:

Wyznaczenie przepustowości nominalnej separatora:

$$Q_{\text{nom}} = F_z \times q_n = 0,07 \times 15 = \mathbf{1,1 \text{ l/s}}$$

Wyznaczenie przepustowości maksymalnej separatora:

$$Q_{\text{max}} = F_z \times q = 0,07 \times 94 = \mathbf{6,5 \text{ l/s}}$$

Obszar D1 – D3 (OP1)

$$F_{\text{drogi}} \approx 0,04 \text{ ha} \quad \varphi - 0,9$$

$$F_{\text{chodnik}} \approx 0,02 \text{ ha} \quad \varphi - 0,8$$

Obliczenia:

Wyznaczenie przepustowości nominalnej separatora:

$$Q_{\text{nom}} = F_z \times q_n = 0,04 \times 15 = \mathbf{0,6 \text{ l/s}}$$

Wyznaczenie przepustowości maksymalnej separatora:

$$Q_{\text{max}} = F_z \times q = 0,04 \times 94 = \mathbf{3,8 \text{ l/s}}$$

Separator został dobrany z zapasem umożliwiającym poprawną pracę w przypadku zwiększenia powierzchni szczelnych zlewni.

6.1. Przewidywany sposób i efekt oczyszczenia.

Zgodnie z 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, dla czasu trwania deszczu 15min i natężeniu przepływu 15l/sha dla ścieków zakładany stopień usunięcia zanieczyszczeń przez projektowany separator i osadnik winien zapewnić obniżenie zawiesin ogólnych do 100mg/l oraz do 15mg/l substancji ropopochodnych. Skład zanieczyszczeń ścieków zakłada się jako typowy.

6.2. Informacja o sposobie zagospodarowania osadów ścieków.

Zgodnie z ustawą z dnia 27 kwietnia 2001 r. „Prawo ochrony środowiska” (Dz.U.01.62.627. z późniejszymi zmianami, ostatnia zmiana Dz.U.2010 Nr152 poz.1018 i poz. 1019), gospodarkę odpadami będzie prowadzić posiadająca odpowiednie zezwolenia jednostka Inwestora lub firma zewnętrzna o odpowiednich uprawnieniach. Odpady będą usuwane zgodnie obowiązującymi przepisami.

6.3. Określenie wpływu gospodarki wodnej na wody powierzchniowe oraz podziemne.Oddziaływanie na wody powierzchniowe.

Budowa kanalizacji deszczowej będzie prowadzona w pasie drogowym. W rejonie projektowanych prac nie występują naturalne zbiorniki wody powierzchniowej.

Oddziaływanie na środowisko gruntowe-wodne.

Przedmiotowe przedsięwzięcie nie będzie źródłem zanieczyszczeń mogących potencjalnie oddziaływać na środowisko gruntowo-wodne. Jedynym zagrożeniem dla środowiska naturalnego może być niekontrolowany wyciek paliwa bądź substancji ropopochodnych z pojazdów samochodowych znajdujących się w obrębie obiektu. Jednak ze względu na nieprzewidywalny oraz krótkotrwały charakter takiego zdarzenia nie spowoduje to poważniejszego zagrożenia dla środowiska naturalnego. Powstałe wycieki substancji ropopochodnych należy usunąć przy wykorzystaniu specjalistycznych środków chemicznych służących do neutralizacji związków ropopochodnych w celu wyeliminowania możliwości skażenia wód powierzchniowych i podziemnych.

Wody opadowe i roztopowe przed wprowadzeniem do rowu chłonnego oraz istniejącego wylotu będą poddawane oczyszczeniu w osadniku i separatorze do poziomu określonego w przepisach i umożliwiające bezpośrednio odprowadzenie ich do gruntu.

Zakłada się prawidłową eksploatację osadnika i separatora polegającą na okresowych przeglądach i czyszczeniu przez wyspecjalizowane służby.

Z uwagi na fakt, iż przedmiotowa droga charakteryzuje się małym natężeniem ruchu pojazdów mechanicznych nie przewiduje się negatywnego wpływu na środowisko wodno-gruntowe.

6.4. Urządzenia wodne.

Wylot kanału zamkniętego

Wylot projektowanej kanalizacji deszczowej **P3** w miejscu istniejącego wylotu projektuje się wykonać rurą PVC-U litą ścianką zgodnie z normą PN-EN 1401:1999, SN8, SDR34 o średnicy DN/OD315mm. W miejscu wylotu projektuje się demontaż starej ścianki czołowej i wykonanie nowej ścianki czołowej dla rury w postaci konstrukcji żelbetowej z betonu klasy B30 o wymiarach: szerokość 1,0m, wysokość 1,0m i grubość 0,5m.

Wylot projektowanej kanalizacji deszczowej **P1** i **P2** w rejonie rowu chłonnego i istniejącego przepustu projektuje się wykonać rurą PVC-U litą ścianką zgodnie z normą PN-EN 1401:1999, SN8, SDR34 o średnicy DN/OD315mm. W miejscu obydwu wylotów projektuje się wykonanie ścianki czołowej dla rury w postaci konstrukcji żelbetowej z betonu klasy B30, o wymiarach szerokość 1,7m, wysokość 2,3m i grubość 0,5m.

7. 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.

W zasięgu oddziaływania planowanego do wykonania urządzenia wodnego nie występują żadne formy ochrony przyrody ustanowione na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004r. o ochronie przyrody.

8. Rodzaj urządzeń pomiarowych.

Nie przewiduje się pomiaru ilości ścieków opadowych.

9. Stan prawny nieruchomości usytuowanych w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód.

Teren z którego następuje spływ do kanalizacji deszczowej należy do pasa drogowego będącego w gestii Powiatowego Zarządu Dróg.

Urządzenia służące do podczyszczania wód deszczowych i roztopowych: osadnik i separator zostały zlokalizowane na działkach będących w gestii Powiatowego Zarządu Dróg.

Urządzenie wodne wylot P1 i P2 znajduje się na działce: **243/1**, wylot P3 znajduje się na działce: **251/1**.

10. Wnioski.

W oparciu o dane zawarte w niniejszym operacie wodnoprawnym na umieszczenie urządzeń wodnych oraz odprowadzenie wód deszczowych i roztopowych do istniejącego wylotu w rejonie budynku nr 6A oraz rowu chłonnego w rejonie budynku 2 przy ulicy Kościuszki wnosi się o udzielenie Użytkownikowi:

Zarząd Powiatu Będzińskiego

ul. Sączewskiego 6

42 – 500 Będzin

pozwolenia wodno-prawnego na umieszczenie urządzeń wodnych oraz odprowadzenie wód deszczowych i roztopowych w ilości **51,7 l/s**.

STRESZCZENIE W JĘZYKU NIETECHNICZNYM

Ubiegający się o pozwolenie jest:

Zarząd Powiatu Będzińskiego

ul. Sączewskiego 6

42 – 500 Będzin

Celem korzystania z wód jest umieszczenie urządzeń wodnych oraz odprowadzenie wód opadowych i roztopowych z terenu ulicy Kościuszki znajdującej się w Górze Siewierskiej gminie Psary do istniejącego wylotu rejonie budynku nr 6A oraz rowu chłonnego w rejonie budynku 2 przy ulicy Kościuszki.

Kanalizację deszczową dla odprowadzenia wód opadowych i roztopowych projektuje się wykonać z rur i kształtek z PVC-U z wydłużonym kielichem litą ścianką zgodnie z normą PN-EN 1401:1999, SN8, SDR34 w zakresie średnic DN/OD od 160 do 315mm.

Wody deszczowe i roztopowe będą odpowiadać wymagany normom. Przed wprowadzeniem ścieków deszczowych do istniejącego wylotu i rowu chłonnego zostaną one poddane podczyszczeniu w projektowanych separatorach z osadnikiem. W urządzeniach tych zostanie zmniejszona zawiesina i substancje ropopochodne.

W zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód nie występują formy ochrony przyrody utworzone lub ustanowione na podstawie ustawy z dn. 16 kwietnia 2004r. o ochronie przyrody.

Wnioskuje się o wydanie pozwolenia wodno-prawnego na umieszczenie urządzeń wodnych: wykonanie wylotu do istniejącego przepustu pod ulicą Kościuszki celem odprowadzenia wód opadowych i roztopowych z terenu ulicy Kościuszki, przy użyciu kanału zamkniętego w ilości **51,7 l/s**.