

---

## OPERAT WODNOPRAWNY NA:

- rozbiórkę istniejącego obiektu mostowego;
- budowę nowego przepustu;
- umocnienie dna i skarp koryta cieku w rejonie projektowanego przepustu;
- odprowadzenie, bez podczyszczania, wód opadowych i roztopowych z powierzchni drogi podlegającej rozbiórce i odtworzeniu do istniejących rowów przydrożnych, a za ich pośrednictwem do cieku Pasięcki.

---

*Inwestycja:*

*Przebudowa obiektu mostowego zlokalizowanego w ciągu drogi powiatowej nr 4467S Bestwinka – Bestwina, ul. Kościelna – obiekt mostowy w km 4+481*

---

*Inwestor:*

*Zarząd Dróg Powiatowych w Bielsku-Białej  
ul. T. Regeera 81, 43-302 Bielsko-Biała*

---

*Lokalizacja:*

*woj. śląskie, powiat bielski, gmina Bestwina, miejscowość Bestwina*

---

*Jednostka projektowa:*

*Usługi Projektowe Lech Marcisz  
ul. Pszenna 18, 43-300 Bielsko-Biała*

---

*Opracowali:*

***mgr inż. Lech Marcisz***

*upr. Nr: 102/89 B-B*

*AG.II.4/2/7131-2/8/2001*

## **ZAWARTOŚĆ OPERATU**

### **A. CZĘŚĆ OPISOWA**

1. Podstawa i cel opracowania;
2. Wnioskodawca ubiegający się o wydanie pozwolenia;
3. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód;
  - 3.1. Cel zamierzonego korzystania z wód;
  - 3.2. Określenie wielkości zrzutu wód opadowych i roztopowych;
  - 3.3. Charakterystyka ogólna ścieków opadowych i roztopowych;
4. Urządzenia pomiarowe oraz znaki żeglugowe;
5. Stan prawny nieruchomości;
6. Obowiązki wobec osób trzecich;
7. Opis poszczególnych obiektów;
  - 7.1. Most istniejący;
  - 7.2. Projektowany przepust;
  - 7.3. Umocnienia koryta cieku w rejonie przepustu;
  - 7.4. Zarzucenie rowu przydrożnego;
  - 7.4. Istniejące wyloty;
  - 7.5. Współrzędne geograficzne urządzeń wodnych;
8. Charakterystyka cieku i jego zlewni;
9. Ustalenia wynikające z planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza i warunków korzystania z wód regionu wodnego;
10. Wpływ inwestycji na wody powierzchniowe i podziemne;
11. Sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii;
12. Formy ochrony przyrody w zasięgu oddziaływania planowanej inwestycji;
13. Opis inwestycji w języku nietechnicznym;
14. Uzgodnienia i strony postępowania;
15. Wnioski końcowe.

### **B. CZĘŚĆ RYSUNKOWA**

1. Rys. nr OW/01 – Orientacja;
2. Rys. nr OW/02 – Plan sytuacyjny;
3. Rys. nr OW/03 – Rzut z góry – przepust;
4. Rys. nr OW/04 – Przekroje – przepust;
5. Rys. nr OW/05 – Profil podłużny koryta cieku;
6. Rys. nr OW/06 – Przekroje koryta cieku.
7. Rys. nr OW/07 – Zarzucenie rowu przydrożnego.

### **C. ZAŁĄCZNIKI**

- Załącz. 1. Obliczenia hydrologiczno – hydrauliczne;
- Załącz. 2. Wypisy z rejestru gruntów;
- Załącz. 3. Kopia mapy ewidencyjnej;
- Załącz. 4. Wypis i wyrzys z Miejscowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego;
- Załącz. 5. Decyzja Wójta Gminy Bestwina w sprawie decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach;
- Załącz. 6. Uzgodnienie Śląskiego Zarządu Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach (Biuro Terenowe w Pszczynie) - administratora potoku Pasiecki.

## **A. CZĘŚĆ OPISOWA**

### **1. Podstawa i cel opracowania.**

*Celem opracowania jest uzyskanie pozwolenia wodnoprawnego na:*

- 1) rozbiórkę istniejącego obiektu mostowego;*
- 2) budowę nowego przepustu w śladzie istniejącego mostu;*
- 3) umocnienie koryta potoku w rejonie projektowanego przepustu poprzez wykonanie umocnień skarp z koszy siatkowo-kamiennych oraz narzutu kamiennego na dnie;*
- 4) odprowadzenie, bez podczyszczania, wód opadowych i roztopowych z powierzchni drogi, podlegającej rozbiórce i odtworzeniu, do istniejących rowów przydrożnych, a za ich pośrednictwem do cieku Pasięcki.*

*Zgodnie z postanowieniami przepisów Ustawy z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo Wodne (Dz. U. 2005 nr 239, poz. 2019 z późniejszymi zmianami) dla inwestycji takiej wymagane jest uzyskanie pozwolenia wodnoprawnego na wykonanie urządzeń wodnych (art. 122 ust. 1 pkt. 3), oraz na szczególne korzystanie z wód polegające na wprowadzaniu do wód powierzchniowych lub do ziemi wód opadowych i roztopowych pochodzących z powierzchni dróg (art. 122 ust. 1 pkt 1).*

*Podstawą wykonania opracowania jest umowa zawarta pomiędzy Inwestorem – Zarządem Dróg Powiatowych w Bielsku-Białej, ul. T. Regeera 81, 43-302 Bielsko-Biała a Wykonawcą – Usługi Projektowe Lech Marcisz, ul. Pszenna 18, 43-300 Bielsko-Biała.*

### **2. Wnioskodawca ubiegający się o wydanie pozwolenia.**

*Inwestorem przedmiotowego przedsięwzięcia, a zarazem ubiegającym się o wydanie pozwolenia jest*  
**Zarząd Dróg Powiatowych w Bielsku-Białej**  
**ul. T. Regeera 81, 43-302 Bielsko-Biała**

### **3. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód.**

#### **3.1. Cel zamierzonego korzystania z wód.**

*Celem korzystania z wód jest wprowadzenie do wód i do ziemi wód opadowych i roztopowych pochodzących z powierzchni jezdni, chodnika i poboczy odcinka drogi, który zostanie rozebrany a następnie odtworzony po wykonaniu przepustu.*

*Zgodnie z Ustawą z dnia 18 lipca 2001 r.- Prawo wodne, działanie takie ma charakter szczególnego korzystania z wód.*

### 3.2. Określenie wielkości zrzutu wód opadowych i roztopowych.

Natężenie przepływu obliczono (jak dla kanalizacji deszczowych) ze wzoru:

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

Gdzie:  $q$  – natężenie deszczu  $[\text{dm}^3/\text{s}/\text{ha}]$

$F$  – powierzchnia zlewni  $[\text{ha}]$

$\Psi$  – współczynnik spływu powierzchniowego, który dla powierzchni dróg i chodników przyjęto jako  $\Psi=0,90$

$\varphi$  – współczynnik opóźnienia spływu, który dla powierzchni mniejszych od jednego hektara przyjmuje się  $\varphi=1$

#### Powierzchnia zlewni.

Asfaltowa powierzchnia jezdni wraz z powierzchnią brukowaną chodników oraz powierzchnią pobocza:  
 $F=621,0 \text{ m}^2$

#### Maksymalna ilość $\text{m}^3$ na godzinę.

Natężenie deszczu nawalnego określa się według wzoru:

$$q_{\max} = \frac{A}{t^{0,667}} \quad [\text{dm}^3 / \text{s} \times \text{ha}]$$

gdzie:  $t$  – czas trwania deszczu w minutach – przyjęto  $t=60 \text{ min}$

$A$  – wartość przyjmowana z tabeli w zależności od wyrażonego w procentach prawdopodobieństwa  $p$  występowania deszczu oraz od średniej sumy opadów  $H$

W rejonie Bestwiny (posterunek w Jawiszowicach) średnia roczna suma opadów wynosi  $H=779 \text{ mm}$ .

Przyjęto prawdopodobieństwo wystąpienia deszczu  $p=5\%$ .

Z tabeli odczytano, że dla powyższych danych  $A=1276$ .

$$q_{\max} = \frac{1276}{60^{0,667}} = 83,41 \quad [\text{dm}^3 / \text{s} \times \text{ha}]$$

$$Q_1 = 83,41 \times 0,0621 \times 0,90 \times 1,00 \times (3600/1000) = 16,78 \text{ m}^3/\text{h}$$

### Średnia ilość m<sup>3</sup> na dobę.

Do obliczenia wykorzystane będą wzory zastosowane powyżej z tym, że:

- przyjęto wartość  $A=H=779$  mm, czyli średnią roczną sumę opadów,
- przyjęto czas trwania deszczu  $t=1440$  min (jedna doba)

$$q = \frac{779}{1440^{0,667}} = 6,094 \text{ dm}^3/\text{s} \times \text{ha}$$

$$Q_2 = 6,094 \times 0,0621 \times 0,90 \times 1,00 \times (3600/1000) = 1,23 \text{ m}^3/\text{dobę}$$

### Maksymalna ilość m<sup>3</sup> na rok.

Wyżej określona wartość  $A$  jest sumą rocznych opadów o prawdopodobieństwie wystąpienia  $p=5\%$  i może posłużyć do obliczenia maksymalnego odpływu rocznego z zależności:

$$Q_3 = F \times \Psi \times \varphi \times H = 0,0621 \times 0,90 \times 1,00 \times 1276 \times 10 = 713 \text{ m}^3/\text{rok}$$

gdzie: 10 – współczynnik przeliczenia jednostek.

### **ZESTAWIENIE ILOŚCI ODPROWADZANYCH WÓD Z POWIERZCHNI DROGI.**

Oznaczenie zlewni	Powierzchnia zlewni [m <sup>2</sup> ]	Maksymalny odpływ na godzinę [m <sup>3</sup> /h]	Maksymalny odpływ na rok [m <sup>3</sup> /rok]	Średni odpływ na dobę [m <sup>3</sup> /dobę]
Z <sub>1</sub>	621,0	16,78	713	1,23

### **3.3. Charakterystyka ogólna ścieków opadowych i roztopowych.**

Standardy emisyjne zanieczyszczeń zawartych w ściekach opadowych odprowadzanych z dróg i obiektów towarzyszących określone zostały dla zawiesin ogólnych oraz węglowodorów ropopochodnych (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. 2006 nr 137, poz. 984). Zgodnie z wymienionym Rozporządzeniem wody opadowe i roztopowe wprowadzane do wód lub do ziemi, nie

powinny zawierać substancji zanieczyszczających w ilościach przekraczających 100 mg/l zawiesin ogólnych oraz 15 mg/l węglowodorów ropopochodnych.

W Rozporządzeniu ograniczono ilość zawiesin ponieważ ich najdrobniejsze frakcje o rozwiniętej powierzchni adsorpcji zawierają znaczną ilość substancji biogenych, organicznych i metali ciężkich. Z założenia wody opadowe i roztopowe pochodzące z powierzchni dróg klasy niższej niż G zgodnie z §19 ust. 2 Rozporządzenia (Dz. U. 2006 nr 137 poz. 984) spełniają te wymagania i mogą być wprowadzane do wód lub do ziemi bez oczyszczania.

#### **4. Urządzenia pomiarowe oraz znaki żeglugowe.**

W obrębie planowanego przedsięwzięcia nie ma żadnych urządzeń pomiarowych, a w szczególności państwowej służby hydrologiczno – meteorologicznej. Ciek nie jest ciekiem żeglownym ani spławnym, wobec czego nie ma tu znaków żeglugowych, nie jest także wymagana ich instalacja w związku z planowanym przedsięwzięciem.

#### **5. Stan prawny nieruchomości.**

Projektowana inwestycja obejmuje poniżej wymienione działki gruntowe:

L. p.	Nr działki	Obręb	Użytek lub klasa/ rodzaj	Nazwisko i imię, nazwa jednostki władającej
Woj. śląskie, powiat bielski, jednostka ewidencyjna Bestwina				
1	2410	0001 Bestwina	wp	Wł.: Gmina Bestwina
2	2411/2	0001 Bestwina	wp	Wł.: Skarb Państwa
3	2370/3	0001 Bestwina	dr	Wł.: Skarb Państwa; Użytk.: Gmina Bestwina
4	1564/1	0001 Bestwina	RIIIb	Wł.: osoba fizyczna
5	1712/2	0001 Bestwina	RIIIb	Wł.: PSS Spółem, Bielsko-Biała Użytk.: osoba fizyczna
6	1564/2	0001 Bestwina	B, RIIIb, Wp	Wł.: osoby fizyczne

Wypis z rejestru gruntów z danymi właścicieli działek stanowi załącznik do niniejszego operatu

#### **6. Obowiązki wobec osób trzecich.**

Obowiązkiem ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne jest zastosowanie takich rozwiązań aby w związku z planowaną inwestycją nie doszło do naruszenia interesów osób trzecich, tak w trakcie prowadzenia robót jak i w okresie późniejszej eksploatacji.

W przypadku omawianej inwestycji zastosowane rozwiązania zabezpieczają osoby trzecie przed wystąpieniem zagrożeń i gwarantują nie naruszanie interesów tych osób.

*Realizacja projektowanego przedsięwzięcia nie jest sprzeczna z miejscowym planem zagospodarowania przestrzennego oraz nie ogranicza możliwości korzystania z terenów usytuowanych w pobliżu inwestycji w dotychczasowym zakresie i formach.*

*Planowana inwestycja powodować będzie pewne utrudnienia i niedogodności (m. in. utrudnienia w ruchu pieszych i pojazdów mechanicznych, wibracje i hałas pochodzące od maszyn budowlanych), których czas występowania ograniczony będzie do czasu prowadzenia robót budowlanych.*

*Dla ochrony interesów osób trzecich inwestor zobowiązany jest do:*

- przestrzegania obowiązków i zaleceń wynikających z ustawy Prawo Wodne oraz związanych z otrzymanym pozwoleniem wodnoprawnym,*
- wykonania projektowanej inwestycji zgodnie z projektem budowlanym,*
- w miejscach gdzie planowane jest zajęcie terenu Inwestor zobowiązany jest do uzyskania odpowiedniej zgody właściciela nieruchomości,*
- doprowadzenia terenu inwestycji do stanu pierwotnego i wyrównania ewentualnych szkód poczynionych właścicielom gruntów lub ich użytkownikom,*
- roboty ziemne w pobliżu istniejących sieci uzbrojenia terenu prowadzić po uprzednim uzgodnieniu z właścicielami tych sieci oraz zgodnie z tymi uzgodnieniami.*

## **7. Opis poszczególnych obiektów.**

### **7.1. Most istniejący.**

*Istniejący obiekt stanowi most o konstrukcji żelbetowej. Pomost obiektu o konstrukcji płytowej oparty jest w sposób bezpośredni na przyczółkach pełnościennych. Odnośnie posadowienia obiektu brak danych. Prawdopodobnie obiekt posadowiony jest w sposób bezpośredni. Światło poziome obiektu wynosi 4,00 m a światło pionowe 2,35 m. Całkowita szerokość obiektu wynosi 8,60 m. Obiekt posiada skrzydła równoległe do osi cieku. Most wyposażony jest w balustrady oraz jednostronny chodnik dla pieszych. Jezdnia o nawierzchni z asfaltobetonu, na obiekcie, ma szerokość 6,00 m. Omawiany most powstał w dwóch etapach. Jego stan techniczny jest niezadawalający i wymaga zastąpienia go nową konstrukcją. Koryto cieku w pobliżu mostu nie jest korytem w pełni naturalnym, zostało ono ukształtowane przez człowieka. Dno koryta wyznaczają opaski brzegowe wykonane z faszyny i zabezpieczone palikami drewnianymi.*

### **7.2. Projektowany przepust.**

*Projektowany przepust zlokalizowany jest w km 0+281 potoku Pasiecki. Zaprojektowano przepust, który w rzucie poziomym przebiega częściowo po łuku o promieniu 30,00 m. Projektowany przepust jest ramową konstrukcją żelbetową. Dno oraz ściany pionowe przepustu przedłużono poza płytę górną*

tworząc w ten sposób na wlocie i wylocie przepustu koryta otwarte w kształcie litery „U”.

Podstawowe parametry przepustu przedstawiają się następująco:

- światło poziome	4,00 m,
- światło pionowe (minimalne)	2,36 m,
- całkowita długość konstrukcji żelbetowej	18,67 m,
w tym: - koryto otwarte od strony wody górnej	3,31 m,
- przepust	11,97 m,
- koryto otwarte od strony wody dolnej	3,39 m,
- kąt skrzyżowania osi przepustu z osią drogi	66,4 <sup>o</sup> ,
- rzędna dna na wlocie	257,40 m npm,
- rzędna dna na wylocie	257,30 m npm,
- spadek dna	0,51 %.

### **7.3. Umocnienia koryta cieku w rejonie przepustu.**

Zaprojektowano umocnienie koryta cieku na wlocie i wylocie z przepustu na długości po 15,0 m (w osi cieku), licząc od końców koryta żelbetowego. Umocnienie wykonane zostanie z koszy siatkowo-kamiennych na skarpach koryta potoku oraz narzutu kamiennego w dnie koryta. Kosze siatkowo-kamiennie zostaną wykonane do wysokości wynikającej z ukształtowania (wysokości) istniejących brzegów koryta cieku. W przekroju poprzecznym zarys umocnienia będzie zmienny od schodkowego na początku umocnienia koszami do pionowego na styku z konstrukcją żelbetową. Narzut kamienny w dnie o grubości 0,25 m wykonany zostanie zarówno na długości umocnień z koszy siatkowo-kamiennych jak i na długości koryta żelbetowego (przepust wraz z żelbetowym korytem otwartym). Szerokość dna jest zmienna w zakresie od 3,0 m na początku umocnień z koszy siatkowo – kamiennych do 4,0 m na styku z konstrukcją żelbetową. W dnie na wlocie i wylocie umocnień z koszy wykonane zostaną gurty z koszy siatkowo-kamiennych na całą jego szerokość. Przejście między korytem umocnionym koszami siatkowo-kamiennymi a istniejącym korytem wykonane zostanie na odcinkach o długości 5,00 m. Na odcinkach tych skarpy umocnione zostaną kamieniem łamanym na betonie i wchodzić będą na 1,00 m w głąb umocnień z koszy. Umożliwi to utworzenie łagodnego przejścia z schodkowego kształtu skarpy z koszy siatkowo-kamiennych do skarp o płaskich powierzchniach.

### **7.4. Zarurowanie rowu przydrożnego.**

Rów przydrożny zlokalizowany wzdłuż jezdni drogi powiatowej zostanie na długości 13,55m od swojego wylotu ujęty w kanalizację z rur  $\phi 800$ . Wlot do kanalizacji zostanie wykonany w postaci żelbetowej ścianki w korycie rowu przydrożnego, natomiast wylot będzie zlokalizowany w ścianie koryta żelbetowego. Wylot zlokalizowany jest na lewym brzegu potoku Pasiecki.

Z uwagi na lokalizację rowu oraz drogi, a także znajdującego się w sąsiedztwie słupa latarni występuje konieczność załamania w planie trasy projektowanego zarurowania. W miejscu załamania zaprojektowano wykonanie studni  $\phi 1200$ . Spadek i rzędną wlotu projektowanego zarurowania należy dostosować do spadku i rzędnej istniejącego rowu podlegającego zarurowaniu.

Podstawowe parametry zarurowania rowu przedstawiają się następująco:

- całkowita długość zarurowania	13,55 m,
- rzędna dna na wlocie	258,65 m npm,
- rzędna dna na wylocie	258,49 m npm,
- spadek dna	1,16 %.

#### **7.5. Istniejące wyloty.**

Od strony wody górnej na długości ścian koryta istniejącego cieku zlokalizowane są na brzegu lewym oraz prawym wyloty kanalizacji deszczowej w postaci końcówek rur betonowych. W ramach inwestycji wyloty zostaną zachowane w dotychczasowym stanie bez zmiany ich lokalizacji i rzędnych. Wyloty te zostaną zabezpieczone poprzez nałożenie stalowych rur ochronnych w których przeprowadzone zostaną przez projektowaną konstrukcję żelbetową. Średnica rur ochronnych zostanie dostosowana do średnic rur istniejących wylotów.

W przypadku napotkania w trakcie prowadzenia prac na niezainwentaryzowane wyloty drenarskie na skarpach potoku ich wyloty zostaną zabezpieczone za pomocą rur ochronnych oraz przeprowadzone w zależności od lokalizacji przez konstrukcję żelbetową lub kosze siatkowo-kamienne.

#### **7.6. Współrzędne geograficzne urządzeń wodnych.**

Współrzędne geograficzne przecięcia osi drogi z osią przepustu (km 7+550,00):

N: 49° 53' 54,73"

E: 19° 03' 44,13"

Współrzędne geograficzne projektowanych umocnień:

- koniec projektowanego umocnienia skarp (km 7+521,60)

N: 49° 53' 55,06"

E: 19° 03' 42,81"

- początek projektowanego umocnienia skarp (km 7+526,60)

N: 49° 53' 54,99"

E: 19° 03' 43,07"

- początek projektowanej regulacji cieku (km 7+525,60)

N: 49° 53' 55,01"

E: 19° 03' 42,99"

- koniec projektowanej regulacji cieku (km 7+574,27)

N: 49° 53' 54,24"

E: 19° 03' 45,04"

- koniec projektowanego umocnienia skarp (km 7+573,27)

N: 49° 53' 54,27"

E: 19° 03' 45,02"

- początek projektowanego umocnienia skarp (km 7+578,27)

N: 49° 53' 54,14"

E: 19° 03' 45,17"

Współrzędne geograficzne wylotu projektowanego zarzucenia rowu otwartego:

N: 49° 53' 54,71"

E: 19° 03' 43,91"

Współrzędne geograficzne wlotu projektowanego zarzucenia rowu otwartego:

N: 49° 53' 54,27"

E: 19° 03' 43,80"

## **8. Charakterystyka cieku i jego zlewni.**

Dorzecze potoku Pasiecki znajduje się na obszarze Pogórza Wilamowickiego stanowiącego część Kotliny Oświęcimskiej. Potok ten jest prawobrzeżnym dopływem rzeki Wisła. Źródła potoku znajdują się na północno-zachodnim stoku wzniesienia o wysokości 325,80 m n.p.m. W początkowym biegu potok płynie przez obszary rolnicze, słabo zurbanizowane, a następnie przez obszary zurbanizowane w średnim stopniu. Ciek Pasiecki jest prawobrzeżnym dopływem potoku Łękawka.

Zlewnia cieku położona jest w Regionie Wodnym Małej Wisły.

Przedmiotowy przepust zlokalizowany jest w km 0+281 potoku Pasiecki a powierzchnia zlewni do tego przepustu wynosi 3,72 km<sup>2</sup>.

*W uproszczeniu zagospodarowanie zlewni, do rozpatrywanego przepustu, przedstawia się następująco:*

- lasy, zagajniki – 12 % powierzchni zlewni,*
- tereny zurbanizowane – 14 % powierzchni zlewni,*
- tereny wykorzystywane rolniczo i w zbliżony sposób – 74 %.*

*Powierzchnia zlewni przedmiotowego ciekę charakteryzuje się znacznymi spadkami stoków oraz samego ciekę i jego dopływów. Woda pochodząca z deszczu lub topnienia śniegu szybko spływa po stokach co ogranicza możliwości wsiąkania wody (infiltracji). Ponadto grunty występujące w zlewni ciekę są gruntami o słabej przepuszczalności co powoduje, że możliwości retencyjne w zlewni są ograniczone. Powyższe czynniki sprawiają, że ciek zasilany jest głównie przez wody opadowe lub pochodzące z roztopów.*

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

*Zlewnia przedmiotowego ciekę leży w obrębie Regionu Wodnego Małej Wisły, który stanowi część obszaru dorzecza Wisły. Dla obszaru dorzecza Wisły opracowany został „Plan gospodarowania wodami na obszarze dorzecza Wisły” (M.P. 2011 r. Nr 49 poz. 549), który w dalszej części opracowania nazywany będzie Planem.*

*Z Planu tego wynika, że ciek Pasiecki nie stanowi jednolitej części wód powierzchniowych.*

*Zlewnia ciekę, do przedmiotowego przepustu, położona jest w obszarze jednolitej części wód podziemnych o kodzie krajowym GW 2100143, która w Planie scharakteryzowana została następująco:*

- 1) lokalizacja – region wodny Małej Wisły, ekoregion Karpaty (10),*
- 2) ocena stanu ilościowego - dobry,*
- 3) ocena stanu chemicznego – dobry,*
- 4) ocena zagrożenia nieosiągnięcia dobrego stanu ilościowego – niezagrożona,*
- 5) ocena zagrożenia nieosiągnięcia dobrego stanu chemicznego – niezagrożona,*
- 6) derogacje – nie występują.*

*Dla Regionu Wodnego Małej Wisły nie zostały jeszcze ustanowione „Warunki korzystania z wód regionu wodnego Małej Wisły”.*

*Realizacja przedmiotowej inwestycji nie narusza ani nie pogarsza ciągłości morfologicznej cieku ani nie zmienia struktury strefy nabrzeżnej.*

*Obiekt nie narusza istniejącego reżimu hydrologicznego ponieważ nie wpływa na wielkość i dynamikę przepływu wód, nie wpływa na wahania stanu wód oraz nie wpływa na połączenie z częściami wód podziemnych. Planowane przedsięwzięcie nie stwarza nowego oraz nie zwiększa istniejącego zagrożenia nieosiągnięcia celów środowiskowych.*

*Z powyższego wynika, że planowane przedsięwzięcie spełnia wymagania „Planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza Wisły”.*

#### **10. Wpływ inwestycji na wody powierzchniowe i podziemne.**

*Przedmiotowe przedsięwzięcie nie będzie negatywnie oddziaływać na wody powierzchniowe i podziemne.*

*Negatywny wpływ na wody powierzchniowe i podziemne mogą mieć wody opadowe i roztopowe pochodzące z fragmentu jezdni, który podlegał będzie odbudowie po jego rozbiórce.*

*Projekt nie przewiduje podczyszczania tych wód, jak w stanie obecnym, będą one sprowadzane do istniejącego rowu przydrożnego.*

*Zgodnie z §19 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. 2006 nr 137 poz. 984) wody opadowe i roztopowe pochodzące z powierzchni dróg klasy niższej niż G mogą być wprowadzane do wód lub do ziemi bez oczyszczania.*

#### **11. Sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii.**

*Zadaniem przepustu jest bezpieczne przeprowadzenie wód cieku pod drogą powiatową. W przypadku rozruchu nie ma określonych procedur postępowania, ponieważ procesy te nie niosą za sobą konsekwencji dla osób trzecich i środowiska.*

*W przypadku wystąpienia awarii lub katastrofy budowlanej należy w pierwszej kolejności zadbać o bezpieczeństwo ludzi oraz, w przypadkach koniecznych, usunąć z przekroju czynnego cieku elementy zakłócające przepływ wody.*

*Przeprowadzenie remontu albo przebudowy przepustu czy też umocnień koryta cieku lub ich likwidacja*

wymagają uzyskania pozwolenia wodnoprawnego.

## **12. Formy ochrony przyrody w obrębie oddziaływania planowanej inwestycji.**

Zasięg oddziaływania planowanej inwestycji nie obejmuje żadnego obszaru podlegającego ochronie na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 r. o ochronie przyrody (Dz. U. Nr 92, poz. 880, z późn. zm.). Miejscowy plan zagospodarowania przestrzennego, w zasięgu oddziaływania inwestycji, nie ustanawia ochrony przyrodniczej ani ochrony innego rodzaju.

Do najbliższych położonych obszarów chronionych należą:

- obszary chronionego krajobrazu (5666) na terenie kompleksu stawowego „Podkępie”, w odległości 1,58 km,
- obszary specjalnej ochrony (1140), Stawy w Brzeszczach, w odległości 3,40 km,
- obszar specjalnej ochrony (1101), „Dolina Górnej Wisły”, w odległości 6,04 km.

## **13. Opis inwestycji w języku nietechnicznym.**

Planowana do realizacji inwestycja obejmuje rozbiórkę istniejącego przepustu i budowę w jego miejsce nowego przepustu. Istniejący przepust jest w złym stanie technicznym. Ponadto nie spełnia on obecnie obowiązujących wymagań dla tego typu obiektów. Zadaniem nowego przepustu jest umożliwienie komunikacji pieszej i samochodowej pomiędzy brzegami cieku oraz bezpieczne przeprowadzenie wód wezbraniowych.

Przyjęte rozwiązania powodują, że przepust nie będzie zakłócał przepływu wód powodziowych i nie będzie stwarzał zagrożeń dla bezpieczeństwa ludzi i mienia.

Zaprojektowane rozwiązania spełniają normy branżowe i odpowiednie przepisy, dzięki czemu możliwe jest wykonanie inwestycji bez znaczącej ingerencji w środowisko przyrodnicze.

Planowane przedsięwzięcie nie spowoduje pogorszenia jakości wód powierzchniowych i podziemnych. Projektowana przebudowa nie narusza praw właścicieli działek gruntowych objętych tą inwestycją jak i praw właścicieli działek sąsiadujących.

Zgodnie z obowiązującą Ustawą Prawo Wodne do realizacji tej inwestycji niezbędne jest tzw. pozwolenie wodnoprawne, dla uzyskania którego wymagane jest przedłożenie niniejszego operatu.

## **14. Uzgodnienia i strony postępowania.**

Niniejsze opracowanie należy uzgodnić z administratorem cieku oraz wystąpić do Starostwa Powiatowego w Bielsku-Białej w celu uzyskania pozwolenia wodnoprawnego.

Strony postępowania:

- Starostwo Powiatowe w Bielsku-Białej jako organ wydający pozwolenie wodnoprawne,

- Śląski Zarząd Melioracji i Urządzeń Wodnych w Katowicach (Biuro Terenowe w Pszczynie) jako administrator potoku Łękawka,
- Zarząd Dróg Powiatowych w Bielsku-Białej jako inwestor i administrator drogi i przepustu.
- Okręg PZW Katowice, ul. Wróblewskiego 35, 40-214 Katowice jako użytkownik obwodu rybackiego rzeki Mała Wisła nr 3, którego część stanowi potok Pasiński.

#### **15. Wnioski końcowe.**

Z powyższego opracowania wynika, że planowana inwestycja spełnia wymagania określone w przepisach dotyczących tego typu przedsięwzięć.

Dla zadania „Przebudowa obiektu mostowego zlokalizowanego w ciągu drogi powiatowej nr 4467S Bestwinka-Bestwina, ul. Kościelna – obiekt mostowy w km 4+481” wnosi się o udzielenie pozwolenia wodnoprawnego na:

- 1) rozbiórkę istniejącego obiektu mostowego;
- 2) budowę nowego przepustu;
- 3) umocnienie koryta potoku w rejonie projektowanego przepustu poprzez wykonanie umocnień skarp z koszy siatkowo-kamiennych oraz narzutu kamiennego na dnie;
- 4) odprowadzenie, bez podczyszczania, wód opadowych i roztopowych z powierzchni drogi, podlegającej rozbiórce i odtworzeniu, do istniejących rowów przydrożnych, a za ich pośrednictwem do cieku Pasiński.

*Lech Marcisz*

## ***B. CZĘŚĆ RYSUNKOWA***

## **C. ZAŁĄCZNIKI**