

### 3.1 Tabela przedmiaru robót

Lp.	Kod pozycji (podstawa zakresu i opisu robót) Nr specyfikacji technicznej	Opis roboty podstawowej, lokalizacja lub nr rysunku z projektu oraz obliczenie ilości jednostek przedmiarowych	Jedn. miary	Ilość robót
1	2	3	4	5
<b><u>Rozdział 01</u></b>				
<b>D-01.00.00</b>				
<b>Roboty przygotowawcze – Kod CPV – 45100000-8</b>				
1	D-01.01.01	Roboty pomiarowe przy liniowych robotach ziemnych – trasa dróg w terenie górskim	km	0,185
2	D-01.02.01	Mechaniczne karczowanie krzaków i podszyć rzadkich od 10% do 30% powierzchni.	ha	0,010
3	D-01.02.04	Rozebranie nawierzchni z masy mineralno-bitumicznej sposobem mechanicznym – grubość nawierzchni 4 cm. Powierzchnia do rozebrania na włączeniu do nawierzchni asfaltowej pasem 0,3 m w km 0+000 na szerokości jezdni b=11 m. Powierzchnia do rozebrania $P = 11 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} = 3,3 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	3,30
<b><u>Rozdział 02</u></b>				
<b>D-02.00.00</b>				
<b>Roboty ziemne - Kod CPV – 45100000-8</b>				
4	D-02.01.01	Wykonywanie wykopów mechanicznie w gruncie III-IV z transportem urobku na nasyp samochodami na odległość 3 km wraz z zagęszczeniem gruntów w nasypie. Zagospodarowanie urobku ziemnego powstałego podczas robót ziemnych w pasie drogowym. Grunt kat. III-IV. Bilans mas ziemnych: <b>wykopy:</b> - korytowanie na głębokość 0,2 m $V = 117 \text{ m}^2 \times 0,20 \text{ m} = 23,40 \text{ m}^3$ $V = 23,40 \text{ m}^3$ - korytowanie na głębokość 0,3 m $V = 209,70 \text{ m}^2 \times 0,30 \text{ m} = 72,78 \text{ m}^3$ $V = 62,91 \text{ m}^3$ - wykopy pod przepusty $V = 42,70 \text{ m}^3$ - wykopy pod rowy $V = 67,20 \text{ m}^3$ <b>razem wykopy</b> $V = 196,21 \text{ m}^3$ <b>zagospodarowanie:</b> - formowanie poboczy $V_1 = 185 \text{ m}^2 \times 0,25 \text{ m}^3/\text{m}^2 = 46,25 \text{ m}^3$ $V = 46,25 \text{ m}^3$ - transport poza plac budowy na odległość 3 km $V = 149,96 \text{ m}^3$ <b>razem zagospodarowanie</b> $V = 196,21 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	149,96
5	D-02.01.01D	Wykopy oraz przekopy jamiste bez transportu wykonywane mechanicznie na odkład w gruncie kat. III-IV. Wykop pod rurociągi przepustów, pod przyczółki betonowe, pod remont istniejących rurociągów kd Ø 60 cm. Objętość jednostkowa wykopu $V_1 = 0,7 \text{ m}^3/\text{mb}$ rurociągu. Wydobyć gruzu budowlanego z przygotowaniem do transportu na zawodowe wysypisko odpadów. Łączna długość rurociągów L= 61 m w tym: - kd Ø 60 cm L=13 m. - przepusty Ø 40 cm L=8 m 5- szt. L=8 x 5 =40 m - przykanalik od ścieku korytkowego L=8 m	m <sup>3</sup>	42,70

		Łączna objętość wykopu $V = 61 \text{ m} \times 0,70 \text{ m}^3/\text{m} = 46,20 \text{ m}^3$ $V = 42,70 \text{ m}^3$		
6	D-02.01.01	Wykop wykonywany koparkami z odwiezieniem gruntu przyczepami samowładowymi holowanymi przez ciągnik na odl. do 0,5 km. Grunt kat. III. Wykop pod rowy do odbudowy i do umocnienia płytami MEBA o objętości $V = 67,20 \text{ m}^3$ w tym: -rów lewostronny $L = 92 \text{ m}$ $V_1 = 0,50 \text{ m}^3/\text{m}$ , $V = 92 \times 0,5 = 46,00 \text{ m}^3$ -rów lewostronny $L = 53 \text{ m}$ $V_1 = 0,40 \text{ m}^3/\text{m}$ , $V = 53 \times 0,4 = 21,20 \text{ m}^3$	$\text{m}^3$	67,20
7	D-02.01.01	Wykonanie nasypów mechanicznie z gruntu kat. I-III z transportem urobku na nasyp na odl. do 1 km wraz z formowaniem i zagęszczaniem nasypu i zwilżeniem w miarę potrzeby warstw zagęszczanych wodą. Zagęszczenie nasypów nad rurociągami przepustów ze ściankami czołowymi i nad rurociągiem kd. Objętość zagęszczenia $V = 46,20 \text{ m}^3$	$\text{m}^3$	46,20
8	D-02.01.01	Wykonanie wykopów mechanicznie w gruncie kat. I-III. Pozyskanie pospółki do wykonania zasyпки nad rurociągiem przepustu z zagęszczeniem gruntu w wykopie. Transport urobku na odległość 3 km. Objętość wykopu i transportu $V = 46,20 \text{ m}^3$	$\text{m}^3$	46,20
<b><u>Rozdział 03</u></b>				
<b>D-03.00.00</b>				
<b>Odwodnienie korpusu drogowego – Kod CPV 45230000-8</b>				
9	D-03.02.01	Wykonanie części przelotowej przepustów drogowych o średnicy $\varnothing 0,40 \text{ m}$ . Długość rurociągu $L = 40 \text{ m}$ .	m	40
10	D-03.01.01	Wykonanie ścianek czołowych przepustów z betonu dla przepustów o średnicy $\varnothing 0,40 \text{ m}$ i dla rurociągu kd. $\varnothing 60 \text{ cm}$ . Objętość betonu $V = 11 \text{ szt. ścianek} \times 0,80 \text{ m}^3/\text{szt.} = 8,80 \text{ m}^3$	$\text{m}^3$	8,80
11	D-03.01.01	Wykonanie części przelotowej rurociągu $\varnothing 60 \text{ cm}$ . $L = 13 \text{ m}$	m	13
12	D-03.02.03	Wykonanie kanalizacji deszczowej, przykanalik $\varnothing 315 \text{ mm}$ z podłączeniem do studni rewizyjnej z kręgów betonowych. Przykanalik o długości $L = 8 \text{ m}$ w km 0+005 od ścieku korytkowego przejazdowego.	m	8
<b><u>Rozdział 04</u></b>				
<b>D-04.00.00</b>				
<b>Podbudowy – Kod CPV 45233000-9</b>				
13	D-04.01.01	Koryta wykonywane mechanicznie gł. 20 cm w gruncie kat. II-VI na całej szerokości jezdni i chodnika. Korytowanie pod zjazdy, do zabudowań zagrodowych i na drogi śródpolne. Powierzchnia korytowania wynosi wg rozliczenia powierzchni inwestycji drogowej: $P = 117 \text{ m}^2$	$\text{m}^2$	117

14	D-04.01.01	<p>Koryta wykonywane na poszerzeniach jezdni lub chodników ręcznie w gruncie kat. II-IV, głębokość koryta 30 cm. Korytowanie pod poszerzenie konstrukcji jezdni i pod krawężniki betonowe na zjazdach.</p> <p>Powierzchnia korytowania wynosi: <math>P = 209,70 \text{ m}^2</math></p> <p>w tym:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- droga główna <math>L = 185 \text{ m}</math> <math>b = 0,9 \text{ m}</math> <math>P = 185 \text{ m} \times 0,9 \text{ m} = 166,5 \text{ m}^2</math></li> <li>- krawężniki wokół zjazdów <math>L = 144 \text{ m}</math> <math>V = 144 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} = 43,2 \text{ m}^2</math></li> </ul>	$\text{m}^2$	209,70
15	D-04.02.01	<p>Wykonanie i zagęszczenie warstwy odsączającej z piasku w korycie drogi mechanicznie. Grubość warstwy po zagęszczeniu 15 cm.</p> <p>Powierzchnia warstwy odsączającej wynosi: <math>P = 326,70 \text{ m}^2</math></p> <p>w tym:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- pod poszerzenie konstrukcji jezdni <math>P = 166,50 \text{ m}^2</math></li> <li>- zjazdy <math>P = 117 \text{ m}^2</math></li> <li>- krawężniki <math>P = 43,2 \text{ m}^2</math></li> </ul>	$\text{m}^2$	326,70
16	D-04.02.01	<p>Podbudowa z tłucznia kamiennego o uziarnieniu 31,5/63,0 mm warstwa dolna o grubości 15 cm po uwałowaniu. Powierzchnia warstwy dolnej wynosi:</p> <p><math>P = 326,70 \text{ m}^2</math></p> <p>w tym:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- pod poszerzenie konstrukcji jezdni <math>P = 166,50 \text{ m}^2</math> <math>L = 185 \text{ m}</math> <math>b = 0,45 \text{ m}</math> <math>P = 0,45 \text{ m} \times 2 \times 185 \text{ m} = 166,5 \text{ m}^2</math></li> <li>- zjazdy <math>P = 117 \text{ m}^2</math></li> <li>- krawężniki <math>P = 43,2 \text{ m}^2</math></li> </ul>	$\text{m}^2$	326,70
17	D-04.02.01	<p>Podbudowa z tłucznia kamiennego o uziarnieniu 0/63,0 mm warstwa dolna o grubości 15 cm po uwałowaniu. Wzmocnienie poboczy tłuczniem kamiennym niesortowanym.</p> <p>Powierzchnia wzmocnienia wynosi :</p> <p><math>P = 158 \text{ m}^2</math></p> <p><math>P = [185 \text{ m} \times 2 - (9 \text{ zjazdów} \times 6 \text{ m})] \times 0,5 \text{ m} = 316 \text{ m} \times 0,50 \text{ m} = 158 \text{ m}^2</math></p>	$\text{m}^2$	158
18	D-04.04.02	<p>Podbudowa z tłucznia kamiennego o uziarnieniu 0/63,0 mm warstwa górna o grubości 20 cm po uwałowaniu.</p> <p>Powierzchnia warstwy górnej wynosi: <math>P = 783 \text{ m}^2</math></p> <p>w tym:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- warstwa profilująca na całej szerokości jezdni <math>L = 185 \text{ m}</math> <math>b = 3,60 \text{ m}</math> <math>P = 185 \text{ m} \times 3,60 \text{ m} = 666 \text{ m}^2</math></li> <li>- zjazdy <math>P = 117 \text{ m}^2</math></li> </ul>	$\text{m}^2$	783
19	D-04.04.01	<p>Mechaniczne skropienie asfaltem nawierzchni drogowych w ilości <math>1,0 \text{ kg/m}^2</math></p> <p>Powierzchnia skropienia wynosi :</p> <p><math>P = 783 \text{ m}^2</math></p>	$\text{m}^2$	783
20	D-04.01.01	<p>Profilowanie i zagęszczenie poboczy z gruntu miejscowego uzyskanego z korytowania.</p> <p>Zagęszczenie sposobem mechanicznym.</p> <p>Profilowanie i zagęszczenie dotyczy również powierzchni poza poboczem ziemnym na zewnątrz jezdni w kierunku granic ewidencyjnych pasa drogowego lub krawędzi skarpy rowu i obniżeń terenowych.</p> <p>Profilowanie ma zapewnić swobodny odpływ wód opadowych. Szerokość profilowania pobocza i gruntu rodzimego pasem o szerokości średniej <math>0,50 \text{ m}</math> z każdej strony drogi.</p> <p>Powierzchnia profilowania:</p> <p><math>P = 185 \text{ m} \times 0,50 \text{ m} \times 2 = 185 \text{ m}^2</math></p>	$\text{m}^2$	185

<b>Rozdział 05</b>				
<b>D – 05.00.00</b>				
<b>Nawierzchnie – Kod CPV 45233000-9</b>				
21	D-05.03.05	<p>Wykonanie warstwy ścieralnej z mieszanki mineralno – asfaltowej warstwa po zagęszczeniu 5 cm ( 125 kg/m<sup>2</sup>)  Powierzchnia warstwy ścieralnej wynosi: <math>P = 795,80 \text{ m}^2</math>  w tym:  -droga główna wg rozliczenia powierzchni inwestycji drogowej –pkt.9 <math>P=792,50 \text{ m}^2</math>  -powierzchnia frezowania w km 0+000 <math>P=3,30 \text{ m}^2</math></p>	m <sup>2</sup>	795,80
<b>Rozdział 06</b>				
<b>D – 09.00.00</b>				
<b>Roboty wykończeniowe – Kod CPV 45100000-8</b>				
22	D-09.01.03	<p>Wykoszenie porostów ręcznie ze skarp terenowych i pasa poza poboczem o szerokości 2 m, porost rzadki, miękki.  Powierzchnia wykoszenia wynosi: <math>P= 370 \text{ m}^2</math>  w tym:  -droga główna <math>P = 185 \text{ m} \times 2 \text{ m} = 370 \text{ m}^2</math> <math>P=370 \text{ m}^2</math></p>	m <sup>2</sup>	370
23	D-06.01.01	<p>Humusowanie z obsiewem skarp bez dowozu ziemi urodzajnej. Obsiew przy ściankach czołowych przepustu i powyżej umocnienia płytami MEBA rowów przydrożnych.  Powierzchnia obsiewu wynosi: <math>P=183,60 \text{ m}^2</math>  w tym:  -przepusty <math>P = 10 \text{ m}^2 \times 11 \text{ szt.}=110 \text{ m}^2</math> <math>P=110 \text{ m}^2</math>  -rowy <math>P=92 \text{ m} \times 0,4 \text{ m} \times 2 =73,60 \text{ m}^2</math> <math>P=73,60 \text{ m}^2</math></p>	m <sup>2</sup>	183,60
24	D-06.04.01	<p>Plantowanie skarp i dna wykopów w gruncie kat I-III.  Plantowanie rowów przydrożnych i melioracyjnych po robotach ziemnych pod montaż płyt perforowanych typu MEBA.  Łączna długość rowów do plantowania wynosi:  <math>L=9 \text{ m}+53 \text{ m} =145 \text{ m}</math>  Powierzchnia jednostkowej plantowania skarp:  <math>P_1=1,20 \text{ m}^2/\text{mb} \times 2 =2,40 \text{ m}^2</math>.  Powierzchnia plantowania  <math>P=145 \text{ m} \times 2,4 \text{ m}^2/\text{mb} = 348 \text{ m}^2</math></p>	m <sup>2</sup>	348
25	D-06.04.01	<p>Oczyszczenie przepustów rurowych o średnicy <math>\varnothing 0,3\pm 0,6\text{m}</math>.  Rurociąg <math>\varnothing 60 \text{ cm}</math>. pod drogą powiatową do odmulenia o długości <math>L = 22\text{m}</math>.</p>	m	22
26	D-06.04.01	Regulacja pionowa studzienek rewizyjnych.	szt.	4
27	D-06.04.01	Regulacja pionowa studzienek dla zaworów wodociągowych lub gazowych.	szt.	6
28	D-06.04.01	Zmiana lokalizacji hydrantu –przesunięcie z konstrukcji jezdni na granice ewidencyjną pasa drogowego - analogia	szt.	1
29	D-06.04.01	<p>Oczyszczenie rowów z namotu z profilowaniem dna i skarp, grubość namotu 20÷40 cm.  Lokalizacja rowów do oczyszczenia:  - rów prawostronny <math>L=40 \text{ m}</math> od drogi powiatowej do km 0+025  - rów melioracyjny <math>L=45 \text{ m}</math> na działce nr 288/2 z odpływem do cieku podstawowego dz. nr 577 w.  Razem długość rowów do konserwacji <math>L=85 \text{ m}</math>.</p>	m	85
30	D-06.01.06	Umocnienie skarp i dna płytkami ażurowymi typu MEBA 60x40x10 cm. Umocnienie dna i skarp rowów Powierzchnia	m <sup>2</sup>	147,20

		jednostkowa umocnienia P= (0,6+0,4+0,6) m x 92 m= 147,20 m <sup>2</sup>		
<b><u>Rozdział 07</u></b>				
<b>D – 08.00.00</b>				
<b>Elementy ulic – Kod CPV 45233100-0</b>				
31	D-08.01.02	Krawężniki betonowe wtopione o wymiarach 15 x 30 cm na ławie zwykłej z betonu B-10. Długość krawężników wg opisu technicznego pkt.-9 rozliczenia powierzchni inwestycji drogowej.	m	144
32	D-08.05.01	Ułożenie w km 0+005 korytek ściekowych przykrytych żelbetową kratką ściekową przejazdową o nośności 40 t. Wykonanie wg rysunku konstrukcyjnego. Długość korytek ściekowych L=4,8 m-8 sztuk elementów prefabrykowanych żelbetowych.	szt.	8
33	D-08.05.01	Ułożenie ścieków prefabrykowanych elementów betonowych o wymiarach 60 x 50 x 15 cm na podsypce cementowo-piaskowej, spoiny wypełnione zaprawą cementową. Ściek betonowy przebiega od pokrywy żelbetowej przejazdowej w km 0+005 do rowu lewostronnego w km 0+025. Długość ścieku L=20 m.	m	20