

## PRZEDMIAR ROBÓT

na przebudowę przepustu na most w m. Rupin na drodze powiatowej nr 2105W Sieluń -  
Rupin - Guty Duże

Lp	Nr STWiORB	Wyszczególnienie i wyliczenie ilości robót	Jedn.	Ilość
1	2	3	4	5
<b>ROBOTY DROGOWE</b>				
<b>X</b>	<b>D.01.00.00.</b>	<b>ROBOTY PRZYGOTOWAWCZE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
1	D.01.01.01	Odtworzenie osi trasy i osi podpór oraz wyznaczenie punktów wysokościowych.	x	x
		a). odtworzenie w terenie osi głównych mostu, podpór i koryta rzeki. $L = 0,025 + 0,010 + 0,026 = 0,061$ km	km	0,061
		b). inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1
2	D.01.02.02.	Zdjęcie warstwy humusu ze skarp rowów warstwą o grubości 10 cm. $P = 4 * 3,00 * 8,00 = 96,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	96,00
<b>X</b>	<b>D.02.00.00.</b>	<b>ROBOTY ZIEMNE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
3	D.02.01.01.	Wykopy w gruncie kat. I - III.	x	x
		a). Wykopy w gruncie kat. I - III w celu odkopania istniejącego przepustu i pod ławy fundamentowe nowego mostu na odkład. $V = 9,00 * 2,70 * 8,00 + 2 * 10,00 * 3,50 - 9,00 * 2,00 * 4,00 = 195,00$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	195,00
		b). Pompowanie wody na czas z wykopu na czas wykonania wykopów oraz wykonania, zaizolowania i zasypiania ław fundamentowych. Przyjęto: 100 m-g.	m-g	100,00
4	D.02.03.01.	Odtworzenie nasypu na dojazdach do mostu. Założono wbudowanie 50 % gruntu z wcześniejszego wykopu. Pozostałe 50 % należy wywieść w miejsce utylizacji.	x	x
		a). Gruntem z dokopu: $V = 9,00 * 2,70 * 8,00 - 9,00 * 5,26 * 2,50 + 4 * 1,00 * 2,00 * 8,00 - 0,5 * 150,50 = 65,00$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	65,00
		b). Gruntem z odkładu z wcześniejszego wykopu. $V = 0,5 * 150,50 = 75,25$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	72,25
		c). Wywóz na wysypisko gruntu nieprzydatnego z wcześniejszego wykopu. $V = 0,5 * 150,50 = 75,25$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	75,25
<b>X</b>	<b>D.04.00.00.</b>	<b>PODBUDOWY</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
5	D.04.03.01.	Oczyszczenie i skropienie warstw konstrukcyjnych nawierzchni lepiszczem bitumicznym. $P = 73,37 + 133,20 + 132,00 = 330,57$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	330,57
6	D.04.04.01.	Podbudowa zasadnicza z BA o gr. 6 cm. $P = 15,00 * 5,50 + 2 * 0,5 * (5,72 + 4,42) * 5,00 = 133,20$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	133,20

7	D.04.05.01.	Podbudowa pomocnicza z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie warstwą o grubości 20 cm. $P = 2 * [ 0,5 * ( 5,82 + 4,52 ) * 5,00 ] + 2 * 5,50 * 1,97 = 73,37 \text{ m}^2$	m2	73,37
<b>X</b>	<b>D.05.00.00.</b>	<b>NAWIERZCHNIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
8	D.05.03.05.	Nawierzchnia z BA o grubości warstwy 4,5 cm - warstwa wiążąca. $P = 15,00 * 5,50 + 2 * 0,5 * ( 5,60 + 4,30 ) * 5,00 = 132,00 \text{ m}^2$	m2	132,00
9	D.05.03.06.	Nawierzchnia z BA o grubości warstwy 5,0 cm - warstwa ścieralna. $P = 15,00 * 5,50 + 2 * 0,5 * ( 5,50 + 4,20 ) * 5,00 = 131,00 \text{ m}^2$	m2	131,00
<b>X</b>	<b>D.06.00.00.</b>	<b>ROBOTY WYKOŃCZENIOWE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
10	D.06.01.02.	Umocnienie powierzchniowe skarp nasypów, poza umocnieniem elementami betonowymi, przez humusowanie warstwą gr. 5 cm z obsianiem trawą. $P = 4 * 5,00 * 3,00 = 60,00 \text{ m}^2$	m2	60,00
<b>X</b>	<b>D.07.00.00.</b>	<b>URZĄDZENIA BEZPIECZEŃSTWA RUCHU</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
11	D.07.03.01.	Tyczasowa organizacja ruchu na czas prowadzenia robót.	kpl	1,00
<b>X</b>	<b>D.08.00.00.</b>	<b>ELEMENTY ULIC</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
12	D.08.02.01.	Chodnik z płyt chodnikowych betonowych 50 x 50 x 7 cm. $P = 4 * 3,00 * 1,30 = 15,60 \text{ m}^2$	m2	15,60
13	D.08.03.01.	Obrzeża betonowe chodnikowe 8 x 30 cm zamykające chodniki i umocnienie skarp stożków nasypu.. $L = 4 * 3,00 + 4 * 3,00 + 4 * 1,50 = 30,00 \text{ m}$	m.	30,00
<b>ROBOTY MOSTOWE</b>				
<b>X</b>	<b>M.12.00.00.</b>	<b>ZBROJENIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
14	M.12.01.03.	Stal zbrojeniowa kl. A-IIIIN.	x	x
		a). Na ławy fundamentowe. $Q = 2\ 356 \text{ kg}$	kg	2 356,00
		b). Na płytę zespalającą i na ścianki czołowe. $Q = 1\ 280 \text{ kg}$	kg	1 280,00
		c). Na zabudowy chodnikowe. $Q = 592 \text{ kg}$	kg	592,00
		d). Na płyty przejściowe $Q = 3\ 374 \text{ kg}$	kg	3 374,00
		e). Kotwy talerzowe. $2 * 10 = 20 \text{ szt}$	szt	20,00
<b>X</b>	<b>M.13.00.00.</b>	<b>BETON</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
15	M.13.01.01.	Beton kl. C 30/37	x	x
		a). Na ławy fundamentowe. $V = 33,32 \text{ m}^3$	m3	33,32
		b). Na płytę zespalającą i na ścianki czołowe. $V = 16,00 \text{ m}^3$	m3	16,00
		c). Na zabudowy chodnikowe. $V = 9,50 \text{ m}^3$	m3	9,50
		d). Na płyty przejściowe $V = 11,20 \text{ m}^3$	m3	11,20

16	M.13.02.01.	Beton niekonstrukcyjny klasy poniżej C 20/25.	x	x
		a). Beton kl. C 8/10 na korek pod ławy fundamentowe, zabudowy chodnikowe i pod płyty przejściowe. $V = 4,44 + 1,00 + 5,76 = 11,20 \text{ m}^3$	m3	11,20
17	M.13.03.01	Montaż prefabrykatów ramowych ceowych 4,50 x 1,50 m na klasę obciążenia użytkowego B ( w tym 7 szt ze wspornikami do oparcia płyt przejściowych ).	szt	9,00
18	M.13.03.02.	Montaż prefabrykatów polimerobetonowych 50 x 4 cm. $L = 2 * 9,00 = 18,00 \text{ m}$	m	18,00
<b>X</b>	<b>M.15.00.00.</b>	<b>NAWIERZCHNIE I IZOLACJE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
19	M.15.01.01.	Izolacje cienkie z roztworów asfaltowych na zimno na powierzchniach betonowych stykających się z gruntem. $P = 2 * 2 * ( 9,88 + 2,00 ) * 0,80 + 2 * 9,88 * 2,00 + 2 * 2,10 * 8,50 + 4 * ( 1,90 * 2,27 - 1,06 * 1,60 ) + 4 * 0,44 * 2,70 + 4 * 0,50 * 2,50 + 2 * 4,20 * 7,40 = 195,00 \text{ m}^2$	m2	196,00
20	M.15.02.01.	Izolacja z papy termozgrzewalnej na płycie zespalającej ze sprowadzeniem na 50 cm na płyty przejściowe oraz na stykach pionowych prefabrykatów i styku poziomym prefabrykatów z fundamentem, pasami o szer. 0,33 m ( 1/3 szerokości rolki papy ). $P = 9,38 * 5,06 + 2 * 0,60 * 7,00 + 2 * 8,00 * 0,33 * 2,00 + 2 * 9,00 * 0,33 = 72,40 \text{ m}^2$	m2	72,40
21	M.15.03.04.	Nawierzchnia z żywic syntetycznych epoksydowo-poliuretanowych o gr. 5 mm na górnej powierzchni zabudowy chodnikowej. $P = 2 * 9,00 * 1,76 = 31,70 \text{ m}^2$	m2	31,70
<b>X</b>	<b>M.19.00.00.</b>	<b>ELEMENTY BEZPIECZEŃSTWA RUCHU</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Krawężnik kamienny.	x	x
22	M.19.01.01.	a). Mostowy 20 x 20 cm. $L = 2 * 7,00 = 14,00 \text{ m}$	m	14,00
		b). Drogowy 20 x 30 cm na długości skrzydełek i na zejściach. $L = 4 * 4,00 = 16,00 \text{ m}$	m	16,00
23	M.19.01.03.	Barieroporecz mostowa spełniająca wymagania H2W3C $L = 2 * 8,66 = 17,32 \text{ m}$	m	17,32
<b>X</b>	<b>M.20.00.00.</b>	<b>INNE ROBOTY MOSTOWE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Ściek skarpowy:	x	x
24	M.20.01.05.	a). Ściek skarpowy z elementów trapezowych wg KPED 01.24. $L = 4 * 2,50 = 10,00 \text{ m}$	m	10,00
		b). Ściek pod chodnikami zejściowymi wykonany z obrzeży betonowych 20 x 6 i 30 x 8 cm. $L = 4 * 2,70 = 10,80 \text{ m}$	m	10,80
		b). Wylot ścieku skarpowego z kamienia polnego wg KPED 01.29.	kpl	4,00
		Umocnienie skarp nasypów przy skrzydełkach.	x	x
25	M.20.01.06.	a). Umocnienie stożków nasypu elementami betonowymi drobnowymiarowymi na podsypce cementowo-piaskowej o gr. warstwy 3 cm. $P = 3,14 * 2,50 * 3,50 = 28,00 \text{ m}^2$	m2	28,00

		b). Fundament podwalinowy do podtrzymania umocnienia z krawężnika betonowego 15 x 30 cm. $L = 2 * 3,14 * 2,5 = 16,00$ m	m	16,00
26	M.20.01.09.	Powłoki ochronne sztywne na powierzchniach betonowych - na widocznych powierzchniach skrzydełek. $P = 2 * 0,5 * ( 9,00 + 4,50 ) * 1,50 - 2 * 4,50 * 0,90 = 9,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	9,00
27	M.20.02.01.	Wiercenie otworów w żelbecie do osadzenia w nich na żywicach bolców zespalających ( bolce stalowe ujęte są w zestawieniu stali zbrojeniowej danego elementu ).	x	x
		a). O średnicy 15 mm i głębokości 10 cm w górnej powierzchni prefabrykatów do zespolenia z nadbetonem. $9 * 22 = 198$ szt	szt	198,00
		b). O średnicy 15 mm i głębokości 10 cm w ścianach czołowych skrajnych prefabrykatów do zespolenia ze ścianką czołową. $2 * 20 = 40$ szt	szt	40,00
		c). O średnicy 30 mm i głębokości 20 cm do zakotwienia płyt przejściowych we wspornikach prefabrykatów. $2 * 14 = 28$ szt	szt	28,00
28	M.20.02.02	Znaki wysokościowe.	x	x
		a). Terenowe.	szt	1,00
		b). Obiektowe.	szt	4,00
29	M.20.03.01	Regulacja i umocnienie koryta rzeki.	x	x
		a). Odmulenie i pogłębienie koryta rzeki oraz skarp na średnią głębokość 40 cm z dostosowaniem szerokości koryta rzeki przy obiekcie do jego światła poziomego z odwozem urobku na miejsce utylizacji. $V = 18,00 * 0,40 * 4,00 = 30,00$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	30,00
		b). Wbudowanie geowłókniny separacyjnej na dnie i na skarpach koryta rzeki. $P = 2 * ( 2 * 8,00 + 9,50 ) * 0,50 + 9,50 * 2,88 + 2 * 0,5 * ( 1,50 + 2,88 ) * 8,00 = 87,90$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	87,90
		c). Umocnienie dna koryta narzutem kamiennym o grubości warstwy 20 cm. $P = 9,50 * 2,88 + 2 * 0,5 * ( 1,50 + 2,88 ) * 8,00 = 62,40$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	62,40
		d). Umocnienie skarp koryta rzeki na długości umocnienia dna koryta materacami gabionowymi o gr. 20 cm. $P = 2 * ( 2 * 8,00 + 9,50 ) * 0,50 = 25,50$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	25,50
		e). Wbicie palisady z kołków drewnianych o średnicy Ø 9 - 11 cm i głębokości wbicia 100 cm, u podstawy umocnienia skarpy i na końcach umocnienia skarp i dna rzeki. $L = 2 * ( 2 * 8,00 + 9,50 ) + 2 * 2,50 = 56,00$ m	m	56,00
30	M.20.03.02.	Tymczasowa kładka dla pieszych o długości 5,00 m i szerokości 1,00 m.	kpl	1,00
		Roboty rozbiórkowe.	x	x

31	M.20.04.01.	a). Rozebranie nawierzchni bitumicznej nad przepustem i na dojazdach. $P = 25,00 * 4,20 = 105,00 \text{ m}^2$	m2	105,00
		b). Rozebranie podbudowy z kruszywa mineralnego na dojazdach do przepustu. $P = 21,00 * 4,50 = 94,50 \text{ m}^2$	m2	94,50
		c). Rozebranie żelbetowych ścianek czołowych i płyty pomostu przepustu. $V = 4,00 * 5,40 * 0,20 + 2 * ( 3,80 * 2,70 - 3,00 * 2,20 ) * 0,35 = 7,00 \text{ m}^3$	m3	7,00
		d). Rozebranie kamiennych ścian pi ław fundamentowych przepustu. $V = 2 * ( 6,10 * 2,20 * 0,50 + 6,50 * 1,50 * 0,80 ) = 29,00 \text{ m}^3$	m3	29,00





