

## PRZEDMIAR ROBÓT

na budowę obiektu mostowego w m. Adamowo na rzece Różanica

w ciągu drogi powiatowej nr 2116W Czerwonka - Guty Duże - Sławkowo

Lp	Nr SST	Wyszczególnienie i wyliczenie ilości robót	Jedn.	Ilość
1	2	3	4	5
X	D.01.00.00.	<b>ROBOTY PRZYGOTOWAWCZE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Roboty geodezyjne.	x	x
1	D.01.01.01	a). Odtworzenie w terenie osi głównych mostu wraz z punktami wysokościowymi. $L = 67,00 + 2 * 10,00 = 87,00 \text{ m}$	km	0,087
		b). Inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1
X	D.02.00.00.	<b>ROBOTY ZIEMNE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
2	D.02.01.01.	Wykopy w gruncie kat. I - III w celu odsłonięcia przyczółków. $V = 2 * 5,00 * 1,00 * 8,00 = 80,00 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	80,00
3	D.02.03.01.	Odtworzenie nasypu na dojazdach do mostu z gruntu z odkładu z ewentualnym rozplantowaniem na miejscu nadmiaru.	m <sup>3</sup>	80,00
X	D.04.00.00.	<b>PODBUDOWY</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
4	D.04.03.01.	Oczyszczenie i skropienie warstw konstrukcyjnych nawierzchni lepiszczem bitumicznym. $P = 2 * 5,50 * 5,00 + 5,10 * 67,00 + 2 * 10,00 * 0,50 = 406,07 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	406,07
5	D.04.05.01.	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie ze sprowadzeniem do warstwy o grubości 25 cm nad płytami przejściowymi na długości po 4,00 m. $P = 2 * 5,50 * 5,00 + [ 0,5 * 0,40 * 4,40 * 5,50 ] : 0,25 = 74,36 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	74,36
X	D.05.00.00.	<b>NAWIERZCHNIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Nawierzchnia w warstwie wiążącej z BA.	x	x
6	D.05.03.05.	a). Wyrównanie nawierzchni pod ułożenie warstwy wiążącej. $Q = 20,00 * 5,00 * 0,07 * 2,45 \text{ t/m}^3 = 17,15 \text{ t}$	t	17,15
		b). Warstwa wiążąca z BA o grubości 4,5 cm. $P = ( 5,42 + 2 * 5,00 ) * 6,00 = 92,52 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	92,52
7	D.05.03.06.	Nawierzchnia z BA o grubości warstwy 4,0 cm na długości 67,00 m - warstwa ścieralna. $P = 67,00 * 5,00 + 2 * 10,00 * 0,50 = 345,00 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	345,00
X	D.06.00.00.	<b>ROBOTY WYKOŃCZENIOWE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Umocnienie skarp nasypów przy skrzydełkach.	x	x
8	D.06.01.01.	a). Umocnienie stożków nasypu elementami betonowymi drobnowymiarowymi na podsypce cementowo-piaskowej o gr. warstwy 3 cm. $P = 2,50 * 12 = 30,00 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	30,00

		b). Fundament podwalinowy do podtrzymania umocnienia z krawężnika betonowego 20 x 30 cm. $L = 4 * 4,50 = 18,00$ m	m	18,00
9	D.06.01.02.	Umocnienie powierzchniowe skarp nasypów, poza umocnieniem elementami betonowymi, przez humusowanie z obsianiem trawą. $p = 2,5 * 5,00 * 4 = 50,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	50,00
10	D.06.01.03.	Uzupełnienie poboczy mieszanką żwirowo-gliniastą warstwą o średniej grubości 8 cm. $P = 2 * 1,50 * ( 67,00 - 10,00 ) = 171,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	171,00
<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.	Tymczasowa organizacja ruchu na czas przebudowy mostu.	kpl	1,00
12	D.07.05.01.	Stalowe bariery ochronne drogowe spełniające wymagania H2W2B ( SP-09/2/D ). $L = 4 * 8,00 = 32,00$ m	m	32,00
<b>X</b>	<b>D.08.00.00.</b>	<b>ELEMENTY ULIC</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
13	D.08.03.01.	Obrzeża betonowe chodnikowe 8 x 30 cm zamykające umocnienie stożków nasypu. $L = 4 * 2,50 = 10,00$ m	m.	10,00
<b>X</b>	<b>M.12.00.00.</b>	<b>ZBROJENIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Stal zbrojeniowa kl. A-IIIN.	x	x
		a). Na płytę pomostu ze skrzydełkami i belkami podporęczowymi. $Q = 5 220$ kg	kg	5 220,00
14	M.12.01.03.	b). Na płyty przejściowe. $Q = 1 984$ kg	kg	1 984,00
		c). Kątownik stalowy L 60x60x8 mm, zamykający krawędź belki podporęczowej od strony jezdni z zabezpieczeniem antykorozyjnym. $Q = 119$ kg	kg	119,00
<b>X</b>	<b>M.13.00.00.</b>	<b>BETON</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Beton kl. C 30/37.	x	x
		a). Na płytę pomostu ze skrzydełkami i belkami podporęczowymi. $V = 6,42 * 0,40 * 6,60 + 2 * 6,60 * 0,50 * 0,27 + 2 * 6,60 * 0,20 * 0,30 + 2 * 8,40 * 0,50 * 0,40 = 23,00$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	23,00
15	M.13.01.01.	b). Na płyty przejściowe. $V = 5,50 * 4,00 * 0,35 * 2 = 15,40$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	15,40
		Beton niekonwstrukcyjny klasy poniżej C 20/25 - C 12/15 ( B 15 )	x	x
16	M.13.02.01.	a). Beton kl. C 12/15 ( B 15 ) na korek pod płyty przejściowe. $V = 5,50 * 4,00 * 0,10 * 2 = 4,56$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	4,56
<b>X</b>	<b>M.15.00.00.</b>	<b>NAWIERZCHNIE I IZOLACJE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
17	M.15.01.01.	Izolacje cienkie z roztworów asfaltowych na zimno na powierzchniach betonowych stykających się z gruntem. $P = 2 * 6,20 * 4,00 + 2 * 5,50 * 0,35 + 4 * 1,50 * 0,95 + 2 * 6,00 * 1,20 = 98,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	98,00
18	M.15.03.04.	Izolacja z papy termozgrzewalnej na płycie nadbetonu ze sprowadzeniem na płyty przejściowe na ( 100 cm ). $P = 5,42 * 6,00 + 2 * 4,20 * 5,50 = 78,72$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	78,72

<b>X</b>	<b>M.18.00.00.</b>	<b>URZĄDZENIA DYLATACYJNE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
19	M.18.01.02.	Uciąglenie nawierzchni w warstwie ścieralnej masami dylatacyjnymi bitumicznymi 30 x 4 cm. $L = 2 * 6,00 = 12,00$ m	m	12,00
<b>X</b>	<b>M.19.00.00.</b>	<b>ELEMENTY BEZPIECZEŃSTWA RUCHU</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
20	M.19.01.03.	Bariera mostowa z elementami balustrady spełniająca wymagania N1W1B. $L = 2 * 8,00 = 16,00$ m.	m	16,00
<b>X</b>	<b>M.20.00.00.</b>	<b>INNE ROBOTY MOSTOWE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
21	M.20.01.06.	Ściek skarpowy:	x	x
		a). Ściek skarpowy z elementów korytkowych otwarty wg KPED. $L = 2 * 1,50 = 3,00$ m	m	3,00
		b). Ściek skarpowy z elementów trapezowych wg KPED. $L = 2 * 2,50 = 5,00$ m	m	5,00
		c). Wylot ścieku skarpowego z kamienia polnego wg KPED 01.29. 2 kpl.	kpl	2,00
22	M.20.01.08.	Schody skarpowe. $L = 2 * 2,50 = 5,00$ m	m	5,00
23	M.20.01.09.	Powłoki ochronne na widocznych powierzchniach betonowych mostu.	x	x
		a). Sztynne na spodzie przęsła mostu i na betonowych powierzchniach przyczółków. $P = 6,60 * 4,42 + 2 * 6,60 * 0,27 + 4 * 0,40 * 2,00 + 2 * 4,42 * 0,20 = 38,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	38,00
		b). Elastyczne na belkach podporęczowych. $P = 2 * 8,40 * ( 0,50 + 0,40 + 0,07 + 0,16 ) = 19,00$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	19,00
24	M.20.01.10.	Oczyszczenie kamiennych powierzchni przyczółków mostu z uzupełnieniem spoin zaprawami PCC. $P = 2 * 1,45 * 6,80 + 4 * 0,5 * 2,00 * 1,45 = 25,50$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	25,50
25	M.20.02.01.	Wiercenie otworów wraz z osadzeniem prętów lub bolców kotwiących do zespolenia z nowym betonem.	x	x
		a). Pionowe otwory $\varnothing$ 32 mm na głębokość 40 cm do zespolenia płyty pomostu i skrzydełek z przyczółkami. 244 szt	szt	244,00
26	M.20.03.01.	Regulacja i umocnienie koryta rzeki.	x	x
		a). Rozebranie istniejącego umocnienia dna i skarp koryta rzeki dyblami betonowymi pod mostem. $P = 6,60 * ( 1,70 + 2 * 2,25 ) = 40,90$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	40,90
		b). Odmulenie i pogłębienie koryta rzeki oraz skarp na średnią głębokość 25 cm. $V = 27,00 * ( 1,70 + 2 * 2,25 ) * 0,25 = 42,00$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	43,00
		c). Wbudowanie geowłókniny separacyjnej na dnie wyrównanego koryta rzeki. $P = 27,00 * ( 1,70 + 2 * 2,25 ) = 167,40$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	167,40
		d). Wbudowanie warstwy pospółki o gr. 5 cm na geowłókninie w koryciw rzeki. $P = 167,40$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	167,40

		e). Umocnienie dna i skarp rzeki materacami gabionowymi o gr. 17 cm na geowłókninie. $P = 167,40 \text{ m}^2$	m2	167,40
		f). Wbicie palisady z kołków drewnianych o średnicy $\varnothing$ 10 - 12 cm i głębokości wbicia 120 cm, u podstawy umocnienia skarpy i na końcach umocnienia skarp i dna rzeki. $L = 2 * ( 2 * 1,50 + 1,70 ) = 9,40 \text{ m}$	m	9,40
27	M.20.03.02.	Tymczasowa kładka dla pieszych o długości 5,00 m i szerokości 1,00 m. 1 kpl.	kpl	1,00
28	M.20.04.01.	Roboty rozbiórkowe.	x	x
		a). Rozebranie nawierzchni bitumicznej o grubości warstwy 6 - 8 cm na moście i długości płyt przejściowych ( 15, 50 m ) i na końcach odcinka roboczego - wcinki do połączenia z nawierzchnią na długości po 3,00 m. $P = 15,00 * 6,00 + 2 * 3,00 * 5,00 = 120,00 \text{ m}^2$	m2	120,00
		b). Rozebranie izolacji na płycie pomostu. $P = 5,50 * 5,50 = 30,25 \text{ m}^2$	m2	30,25
		c). Rozebranie poręczy mostowej z betonowymi słupkami i stalowymi przeciągami. $L = 2 * 8,00 = 16,00 \text{ m}$	m	16,00
		d). Rozebranie żelbetowej płyty pomostu i górnych fragmentów skrzydełek przyczółków. $v = 5,50 * 6,40 * 0,25 + 6 * 5,50 * 0,33 * 0,20 + 2 * 6,40 * 0,45 * 0,30 + 2 * 8,40 * 0,48 * 0,30 + 4 * 1,50 * 0,48 * 0,50 = 16,60 \text{ m}^3$	m3	16,60
		e). Rozebranie stalowych dwuteowników I 260 mm, stanowiących zbrojenie rozciągane belek ustroju nośnego. $Q = 6 * 5,50 * 0,0419 \text{ kg/m} = 1,383 \text{ t}$	t	1,38
		f). Rozebranie betonowych umocnień stożków nasypu o gr. 10 cm. $P = 3,14 * 1,50 * 2,20 = 10,40 \text{ m}^2$	m2	10,40
		g). Rozebranie schodów skarpowych. $L = 2 * 2,00 = 4,00 \text{ m}$	m	4,00