

## PRZEDMIAR ROBÓT

**na przebudowę mostu na rowie melioracyjnym w miejscowości Łady  
w ciągu drogi powiatowej Łady - Gąsocin**

L.p.	Nr SST	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>
		Odtworzenie trasy i punktów wysokościowych.	x	x	
1	D.01.01.01	a). odtworzenie w terenie osi głównych mostu. $L = 0,020$ km	km	0,020	
		b). inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1,000	
2	D.01.02.01.	Usunięcie drzew i krzewów:	x	x	
		a). usunięcie drzew o średnicy 70 cm	szt	1,00	
<b>X</b>	<b>D.02.00.00.</b>	<b>ROBOTY ZIEMNE</b>		<b>X</b>	<b>X</b>
		Wykopy w gruncie kat. I - III na odkład pod osłoną stalowej ścianki szczelnej typu G 46.	x	x	
3	D.02.01.01.	a). Rozebranie nasypów na dojazdach, w celu odsłonięcia przyczółków $V = 2 * 0,5 * ( 1,00 + 5,50 ) * 2,50 * 12,00 = 195,00$ m3	m3	195,00	
		b). Wbicie z wyrwaniem stalowej ścianki szczelnej G 46 w osi podłużnej drogi. $P = 2 * 5,50 * 6,00 = 66,00$ m2	m2	66,00	
4	D.02.03.01.	Odtworzenie nasypu za przyczółkami wraz z zagęszczeniem gruntem z odkładu. $V = 195,00$ m3	m3	195,00	
<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 - podbudowy i warstwy wiążącej nawierzchni. $P = ( 2 * 5,25 + 7,28 ) * 6,78 + 2 * 5,25 * 6,78 = 191,74$	m2	191,74	
6	D.04.05.01.	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie o zmiennej grubości 30 - 60 cm. $V = 2 * 5,25 * 6,78 * 0,30 + 2 * 0,5 * 3,00 * 0,30 * 6,78 = 27,46$ m3	m3	27,46	
<b>X</b>	<b>D.05.00.00.</b>	<b>NAWIERZCHNIE</b>		<b>X</b>	<b>X</b>
7	D.05.03.05.	Nawierzchnia z betonu asfaltowego BA 0/20 - warstwa wiążąca gr 6cm na moście i na długości po 5,25 na dojazdach od przyczółków. $P = ( 2 * 5,25 + 7,28 ) * 6,78 = 120,55$ m2	m2	120,55	
8	D.05.03.06.	Nawierzchnia z betonu asfaltowego BA/12,6 - warstwa ścieralna gr. 4 cm na moście i na dojazdach do mostu na długości po 5,25 m w obie strony od przyczółków. $P = 120,55$ m2	m2	120,55	
<b>X</b>	<b>D.07.00.00.</b>	<b>URZĄDZENIA BEZPIECZEŃSTWA RUCHU</b>		<b>X</b>	<b>X</b>
9	D.07.03.01.	Tymczasowa organizacja ruchu na czas robót.	kpl	1,00	

<b>X</b>	<b>D.08.00.00.</b>	<b>ELEMENTY ULIC</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
10	D.08.01.01.	Krawężnik drogowy kamienny 30 x 20 cm zanikający na długości po 3,00 m za skrzydełkami przyczółków. $L = 4 * 3,00 = 12,00$ m	m	12,00
11	D.08.02.01.	Chodnik z kostki betonowej o grubości 6 cm na długości skrzydełek przyczółków. $P = 4 * 3,03 * 0,50 = 6,06$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	6,06
12	D.08.03.01.	Obrzeża betonowe chodnikowe 8 x 30 cm zamykające chodnik z kostki betonowej i umocnienia powierzchni stożków nasypu przy przyczółkach. $L = 4 * 0,50 + 5,50 * 4 + 8,00 = 32,00$ m	m.	32,00
<b>ROBOTY MOSTOWE</b>				
<b>X</b>	<b>M.12.00.00.</b>	<b>ZBROJENIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
13	M.12.01.03.	Stal zbrojeniowa klasy A-IIIIN ( BST500S ):	x	x
		a). Na pogrubienie płyty pomostu, podwyższenie ścianek zapleczy przyczółków i w chodnikach. $Q = 566 + 187 + 107 = 860$ kg	kg	860,00
		b). W płytach najazdowych i we wspornikach do ich oparcia. $Q = 411 + 1750 = 2161$ kg	kg	2 161,00
		c). W płaszczach żelbetowych przyczółków. $Q = 236$ kg	kg	236,00
		d). W fundamencie do oparcia umocnienia stożków. $Q = 652$ kg	kg	652,00
<b>X</b>	<b>M.13.00.00.</b>	<b>BETON</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
x	M.13.01.00.	<b>Beton konstrukcyjny klasy B 30.</b>	x	x
14	M.13.01.01.	a). Na pogrubienie płyty pomostu, podwyższenie ścianek zapleczy przyczółków i w chodnikach. $V = 4,73 + 1,54 + 0,70 = 6,97$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	6,97
		b). W płytach najazdowych i we wspornikach do ich oparcia. $V = 2,10 + 14,40 = 16,50$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	16,50
		c). W fundamencie do oparcia umocnienia stożków. $V = 14,60$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	14,60
x	M.13.02.00.	<b>Beton niekonstrukcyjny.</b>	x	x
15	M.13.02.02.	Beton klasy poniżej B 25 bez deskowania - B 10 na korek pod płyty najazdowe. $V = 6,40$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	6,17
x	M.13.03.00.	<b>Torkret.</b>	x	x
16	M.13.03.01.	Płaszcz żelbetowy z betonu kl. B 30 na płaszcze żelbetowe na przyczółkach. $V = 5,10$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	5,10
<b>X</b>	<b>M.15.00.00.</b>	<b>IZOLACJE I NAWIERZCHNIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
x	M.15.01.00.	<b>Izolacje cienkie.</b>	x	x
17	M.15.01.01.	Izolacja z roztworów asfaltowych na zimno powierzchni betonowych stykających się z gruntem - R + 2P. $P = 4 * 0,5 * 3,03 * 3,03 = 18,36$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	18,36
		Uszczelnienie styków msaą asfaltową na gorąco - np.. Carbitex Zp.	x	x

18	M.15.01.07.	a). Styk za krawężnikiem - 2 * 18 cm. L = 13,34 x 2 = 26,68 m	m	26,68
		b). Przy belce podporęczowej - 1 x 2 cm. L = 13,34 * 2 = 26,68 m	m	26,68
<b>x</b>	<b>M.15.02.00.</b>	<b>Izolacje grube.</b>	<b>x</b>	<b>x</b>
19	M.15.02.01.	Izolacja z pap termozgrzewalnych o grubości miń. 5 mm modyfikowanych SBS.	x	x
		a). Na płycie pomostu i na płytach najazdowych. P = 7,20 * ( 7,28 + 2 * 0,30 + 2 * 4,00 ) = 114,34 m2	m2	114,34
		b). Na ścianach przyczółków od strony nasypu. P = 2 * 2,70 * 7,20 = 38,88 m2	m2	38,88
<b>x</b>	<b>M.15.03.00.</b>	<b>Nawierzchnie</b>	<b>x</b>	<b>x</b>
20	M.15.03.04.	Nawierzchnio-izolacja z żywic epoksydowo-poliuretanowych o gr. 4 mm na kapach chodnikowych mostu i skrzydełek. P = 2 * 0,79 * 7,28 + 4 * 3,03 * 0,30 = 15,14 m2	m2	15,14
<b>X</b>	<b>M.16.00.00.</b>	<b>ODWODNIENIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
21	M.16.01.03.	Sączki i drewny odwadniające izolację:	x	x
		a). sączki z twardego PCW. 2 * 2 = 4 szt	szt	4,00
		b). dren z kruszywa lakierowanego żywicą. L = 2 * 7,20 + 2 * 6,70 = 27,80 m	m	27,80
<b>X</b>	<b>M.18.00.00.</b>	<b>URZĄDZENIA DYLATACYJNE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
22	M.18.01.02.	Urządzenia dylatacyjne szczelne bitumiczne.	x	x
		a). Na szerokości jezdni - 30 x 10 cm. L = 2 * 6,78 = 13,56 m	m	13,56
		b). Na szerokości kap chodnikowych - 20 x 10 cm. L = 4 * 0,79 = 3,16 m	m	3,16
<b>X</b>	<b>M.19.00.00.</b>	<b>ELEMENTY ZABEZPIECZAJĄCE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
23	M.19.01.01.	Krawężnik kamienny mostowy typ A - 18 x 20 cm. L = 2 * 13,34 = 26,68 m	m	26,68
24	M.19.01.01.	Wykonanie pochwyty podwyższającego poręcz - 153 kg - z zabezpieczeniem antykorozyjnym całej poręczy. L = 2 * 13,00 = 26,00 m	m	26,00
<b>X</b>	<b>M.20.00.00</b>	<b>INNE ROBOTY MOSTOWE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
25	M.20.01.05.	Umocnienie stożków nasypu elementami betonowymi drobnowymiarowymi:	x	x
		a). Stożki nasypu. P = 3,14 * 4,00 * 5,60 = 70,34	m2	41,50
26	M.20.01.06.	Ścieki z elementów betonowych prefabrykowanych.	x	x
		a). Ścieki skarpowe z elementów trapezowych. L = 4 * 6,00 + 4 * 2,50 = 34,00 m	m	34,00
		b). Prefabrykowane wyloty ścieków.	szt	4,00
		c). Drenaz z rury perforowanej w obsypce z kamienia łamanego. L = 12 * 2 = 24,00 m	m	24,00

27	M.20.01.08.	Schody skarpowe z poręczą. $L = 2 * 5,50 = 11,00$ m	m	11,00
28	M.20.01.09.	Powłoki ochronne na powierzchniach betonowych:	x	x
		a). powłoki elastyczne - pionowe powierzchnie desek gzymsowych. $P = 2 * 13,34 * 0,25 = 6,67$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	6,67
		b). Pozostałe widoczne powierzchnie betonu. $P = 2 * 2,50 * 8,35 + 4 * 0,5 * 3,00 * 3,00 + 4 * 0,90 * 3,00 + 2 * 4,30 * 0,65 = 76,14$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	76,14
29	M.20.01.10.	Wiercenie otworów w betonie z osadzeniem prętów lub bolców do zespolenia z nowym betonem.	x	x
		a). Otwory o średnicy $\varnothing$ 20 mm i głębokości 150 mm, w górnej powierzchni płyty pomostu. $248 + 66 + 140 = 454$ szt	szt	454,00
		b). Otwory o średnicy $\varnothing$ 20 mm i głębokości 150 mm, w przyczółkach do zbrojenia płaszcza pogrubiającego.	szt	294,00
		c). Otwory o średnicy $\varnothing$ 25 mm i głębokości 150 mm, w bocznych powierzchniach przyczółków do osadzenia prętów zbrojeniowych wspornika pod płyty najazdowe. $48 + 48 + 48 = 144$ szt	szt	144,00
30	M.20.01.10	Reprofilacja ubytków zaprawami PCC powierzchni przyczółków.	x	x
		a). Powierzchnie skrzydełek od zewnątrz oraz powierzchnie przyczółków od wewnątrz i spód płyty pomostu średnią grubością 10 mm. $P = 4 * 0,5 * 3,00 * 3,00 + 2 * 3,00 * 7,50 + 4,28 * 8,35 = 98,74$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	98,74
		b). Ubytki głębsze niż 3 cm. $V = 0,20$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	0,20
31	M.20.04.01.	Wyburzenie obiektów budowlanych i inżynierskich:	x	x
		a). Rozebranie nawierzchni bitumicznej o grubości 8 cm. $P = 7,22 * 13,34 + 5,50 * 4,44 = 120,74$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	120,74
		b). Rozebranie podbudowy z kostki kamiennej 9 - 11 cm na podsypce piaskowej 2 cm.	m <sup>2</sup>	120,74
		c). Rozebranie umocnienia stożków betonem o gr. 10 cm. $P = 3,14 * 4,00 * 5,60 = 70,34$ m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	70,34
		d). Rozebranie fundamentu umocnienia stożka z cegły. $V = 30 * 0,20 * 0,80 = 4,80$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	4,800
		e). Rozebranie ścieków skarpowych. $L = 4 * 5,50 = 22,00$ m	m	22,00
		f). Rozebranie schodów skarpowych. $L = 2 * 5,50 = 11,00$ m	m	11,00