

# PRZEDMIAR ROBÓT

na przebudowę mostu na rzece Pelta w miejscowości Byszewo

w ciągu drogi powiatowej nr 3238W Przasnysz - Leszno - Karniewo - Przemiarowo

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 i koryta rzeki na długości przewidzianej do regulacji. L = 0,050 km	km	0,050
		b). inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1,000
<b>X</b>	<b>D.02.00.00.</b>	<b>ROBOTY ZIEMNE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
		Wykonanie wykopów w gruntach kat. I-III na odkład, związanych z odsłonięciem ścianek zapleczych przyczółków i z rozparciem ścianką berlińską w osi drogi:	x	x
2	D.02.01.01.	a). wykopy. $V = 2 * 10,00 * 5,00 * 1,20 = 120,00 \text{ m}^3$	m3	120,00
		b). ścianka berlińska w osi drogi na dojazdach. $P = 2 * 5,00 * 1,50 = 15,00 \text{ m}^2$	m2	15,00
		Odtworzenie nasypów z gruntu kat. I-III za przyczółkami mostu:	x	x
3	D.02.03.01.	a). gruntem z odkładu z wcześniejszych wykopów. $V = 120,00 \text{ m}^3$	m3	120,00
		b). gruntem z dokopu. $V = 4 * 5,00 * 0,30 * 5,00 = 30,00 \text{ m}^3$	m3	30,00
<b>X</b>	<b>D.04.00.00.</b>	<b>PODBUDOWY</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
4	D.04.03.01.	Oczyszczenie i skropienie warstw konstrukcyjnych nawierzchni. $P = 14,80 * 6,00 + 2 * 5,00 * ( 6,10 + 6,60 ) = 215,80 \text{ m}^2$	m2	215,80
5	D.04.05.01.	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego cementem mechanicznie warstwą o grubości 25 cm. $P = 2 * 6,60 * 5,00 + 2 * 0,5 * 3,60 * 0,30 * 6,60/0,25 = 94,50 \text{ m}^2$	m2	94,50
<b>X</b>	<b>D.05.00.00.</b>	<b>NAWIERZCHNIE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
6	D.05.03.05.	Nawierzchnia z betonu asfaltowego - warstwa wiążąca gr. 5cm. $P = 24,80 * 6,00 = 148,80 \text{ m}^2$	m2	148,80
7	D.05.03.06.	Nawierzchnia z betonu asfaltowego - warstwa ścieralna gr. 4 cm. $P = 24,80 * 6,00 = 148,80 \text{ m}^2$	m2	148,80
<b>X</b>	<b>D.06.00.00.</b>	<b>ROBOTY WYKOŃCZENIOWE</b>	<b>X</b>	<b>X</b>
8	D.06.01.01.	Umocnienie powierzchniowe skarp i rowów przez humusowanie warstwą o gr. 5 cm z obsianiem trawą. $P = 4 * 4,50 * 10,00 = 180,00 \text{ m}^2$	m2	180,00
<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

## ROBOTY MOSTOWE

X	M.12.00.00.	ZBROJENIE	X	X
		Stal zbrojeniowa klasy A-IIIN i kotwy talerzowe ze stali kl. A-I.	x	x
		a). Zbrojenie podwyższenia skrzydełek i ścianek zapleczyńnych przyczółków oraz wspornika do oparcia płyty przejściowych. Q = 1 148 kg	kg	1 148,00
		b). Zbrojenie pogrubienia płyty pomostu. Q = 2 333 kg	kg	2 333,00
		c). Zbrojenie zabudów chodnikowych. Q = 521 kg	kg	521,00
		d). Zbrojenie płyt przejściowych. Q = 981 kg	kg	981,00
		e). Zbrojenie belek podwalnych do podtrzymania umocnienia skarp stożków nasypu. Q = 341 kg	kg	341,00
		f). Kotwy talerzowe. 15 * 2 = 30 szt	szt	30,00
X	M.13.00.00.	BETON	X	X
x	M.13.01.00.	<b>Beton konstrukcyjny klasy C25/30 i wyższej:</b>	x	x
		a). beton klasy C30/37 na podwyższenie skrzydełek i ścianek zapleczyńnych oraz na wsporniki do oparcia płyt przejściowych. $V = 3,74 + 3,25 + 0,36 = 7,35 \text{ m}^3$	m3	7,35
		b). beton klasy C30/37 na pogrubienie płyty pomostu o gr. ok. 10 cm. V = 15,37 m3	m3	15,37
		c). beton klasy C30/37 na zabudowy chodnikowe. V = 5,60 m3	m3	5,60
		d). beton klasy C30/37 na belkę podwalinową do podtrzymania umocnienia stożków nasypu przy przyczółkach. V = 4,64 m3	m3	4,64
		e). beton klasy C30/37 na płyty przejściowe. V = 9,70 m3	m3	9,70
x	M.13.02.00.	<b>Beton niekonstrukcyjny.</b>	x	x
		Beton klasy poniżej C20/25 bez deskowania - korek z C12/15 pod płyty przejściowe. V = 3,72 m3	m3	3,72
x	M.13.03.00.	<b>Betonowe elementy prefabrykowane .</b>	x	x
		Gzysmy prefabrykowane polimerobetonowe 50 x 4 cm. $L = 2 * 22,10 = 44,20 \text{ m}$	m	44,20
X	M.15.00.00.	IZOLACJE I NAWIERZCHNIE	X	X
x	M.15.01.00.	<b>Izolacje cienkie.</b>	x	x
		Izolacja powierzchni betonowych stykających się z gruntem, z roztworów asfaltowych na zimno - R + 2P. $P = 2 * 1,50 * 6,50 + 2 * 6,90 * 3,75 + 4 * 3,60 * 1,50 = 93,00 \text{ m}^2$	m2	93,00
x	M.15.02.00.	<b>Izolacje grube.</b>	x	x
		Izolacja płyty pomostu z pap termozgrzewalnych o grubości miń. 5 mm modyfikowanych SBS, ze sprowadzeniem na płyty przejściowe na 0,50 m. $P = 7,92 * ( 14,80 + 2 * 1,00 ) = 135,00 \text{ m}^2$	m2	135,00

x	<b>M.15.03.00.</b>	<b>Nawierzchnie</b>	x	x
16	M.15.03.04.	Nawierzchnio-izolacje z żywic epoksydowo-poliuretanowych. a). na opaskach bezpieczeństwa o grubości 3 mm. $P = 22,10 * 0,76 * 2 = 34,00 \text{ m}^2$	x m2	x 34,00
X	<b>M.16.00.00.</b>	<b>ODWODNIENIE</b>	X	X
17	M.16.01.03.	Sączki i dreny odwadniające izolację: a). sączki z twardego PCW. $5 * 2 = 10 \text{ szt}$ b). dren z kruszywa lakierowanego żywicą. $L = 2 * 14,00 * 2 * 5,50 = 39,00 \text{ m}$	x szt m	x 10,00 39,00
X	<b>M.17.00.00.</b>	<b>ŁOŻYSKA</b>	X	X
18	M.17.03.01.	Regeneracja łożysk stalowych z zabezpieczeniem antykorozyjnym. $4 * 2 = 8 \text{ szt}$	szt	8
X	<b>M.18.00.00.</b>	<b>URZĄDZENIA DYLATACYJNE</b>	X	X
19	M.18.01.02.	Urządzenia dylatacyjne szczelne bitumiczne. a). Na zabudowach chodnikowych 30 x 5 cm. $L = 4 * 1,00 = 4,00 \text{ m}$ b). Na jezdni 30 x 9 cm. $L = 2 * 6,00 = 12,00 \text{ m}$	x m m	x 4,00 12,00
X	<b>M.19.00.00.</b>	<b>ELEMENTY ZABEZPIECZAJĄCE</b>	X	X
20	M.19.01.01.	Krawężnik kamienny mostowy 20 x 20 cm. $L = 2 * 22,10 = 44,20 \text{ m}$	m	44,20
21	M.19.01.03.	Barieroporecz mostowa spełniająca wymagania B2W3 $L = 21,00 * 2 = 42,00 \text{ m}$	m	42,00
X	<b>M.20.00.00</b>	<b>INNE ROBOTY MOSTOWE</b>	X	X
22	M.20.01.05.	Umocnienie stożków nasypu elementami betonowymi drobnowymiarowymi. a). Elementami betonowymi drobnowymiarowymi. $P = 3,14 * 3,50 * 4,50 = 50,00 \text{ m}^2$ b). Obramowanie krawędzi umocnienia obrzeżami betonowymi 8 x 30 cm. $L = 2 * 5,00 = 10,00 \text{ m}$	x m2 m	x 50,00 10,00
23	M.20.01.06.	Ścieki skarpowe. a). ścieki korytkowe na szerokości poboczy. $L = 2,50 \text{ m}$ b). ścieki trapezowe na skarpach nasypu. $L = 2 * 4,50 = 9,00 \text{ m}$ c). Kamienne wyloty ścieku zgodnie z KPED.	x m m szt	x 2,50 9,00 2,00
24	M.20.01.08.	Schody skarpowe z elementów prefabrykowanych. $L = 2 * 5,00 = 10,00 \text{ m}$	m	10,00
25	M.20.01.09.	Powłoki ochronne na widocznych powierzchniach betonowych: a). powłoki elastyczne - spód wsporników i pionowe zewnętrzne powierzchnie i spód skrajnych belek $P = 2 * 14,80 * ( 0,70 + 1,05 + 0,30 ) = 30,00 \text{ m}^2$ b). powłoki sztywne - na przyczółkach. $P = 2 * 7,10 * 1,45 + 4 * 0,5 * 4,25 * 2,50 = 42,00 \text{ m}^2$	x m2 m2	x 30,00 42,00

26	M.20.01.10.	Naprawa powierzchni betonowych zaprawami PCC - ubytki o głębokości powyżej 2 cm. Przyjęto V = 1,20 m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	1,20
27	M.20.01.11.	Szpachlowanie wszystkich widocznych powierzchni betonowych ( z wyjątkiem spodu wsporników chodnikowych ) warstwą gr. 3 - 4 mm, zaprawami PCC. $P = 6,70 * 14,80 + 8 * 13,90 * 1,03 + 8 * 1,03 * ( 2 * 2,13 + 2,14 ) + 2 * 7,10 * 1,45 + 4 * ( 0,5 * 4,50 * 2,70 - 0,90 * 1,25 ) = 307,00 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	307,00
28	M.20.02.02.	Wiercenie otworów w konstrukcjach żelbetowych z osadzenie łączników zespalających stalowych bolców zespalających na zaprawach kotwiących.	x	x
		a). Do zespolenia płyty pomostu z nadbetonem o średnicy 20 mm i głębokości 150 mm.	szt	448,00
		b). Do podwyższenia skrzydełek o średnicy 20 mm i głębokości 200 mm. $48 * 2 * 2 = 192 \text{ szt}$	szt	192,00
		c). Do wykonania wspornika do oparcia płyt przejściowych o średnicy 20 mm i głębokości 200 mm. $66 * 2 = 132 \text{ szt}$	szt	132,00
29	M.20.03.01.	Regulacja i umocnienie dna i skarp koryta rzeki.	x	x
		a). odmulenie koryta rzeki pod mostem i na długości po 10 m w górę i w dół rzeki od obrysu mostu. $V = 18 * 6,50 * 0,20 = 32,40 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	23,40
		b). umocnienie dna i skarp koryta rzeki pod mostem, na szerokości przyczółków, materacami gabionowymi o gr. 20 cm, wypełnionymi kamieniem otaczakowym. $P = 7,10 / \sin 72 * ( 2 * 1,25 + 4,00 ) = 48,50 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	48,50
		c). umocnienie dna i skarp koryta rzeki poza obrysem mostu, od krawędzi przyczółków, w górę i w dół rzeki, po 5,00 m, kamieniem otaczakowym luzem o grubości warstwy 20 cm. $P = 2 * 5,00 * ( 2 * 1,25 + 4,00 ) = 65,00 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	65,00
		d). wbudowanie geowłókniny separacyjnej pod materace gabionowe i pod umocnienie kamieniem luzem. $P = 48,50 + 65,00 = 113,50 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	113,50
		e). Wbicie u podstawy umocnienia skarp materacami gabionowymi i kamieniem luzem, oraz w poprzek rzeki na końcach umocnienia, kołków drewnianych o średnicy 7 - 9 cm i głębokości wbicia 100 cm. $L = 2 * ( 7,10 / \sin 72 + 2 * 5,00 ) + 2 * ( 2 * 1,05 + 4,00 ) = 47,14 \text{ m}$	m	47,14
30	M.20.04.01.	Wyburzenie obiektów budowlanych i inżynierskich:	x	x
		a). rozebranie poręczy stalowych. $L = 2 * 22,00 = 44,00 \text{ m}$	m	44,00
		b). rozebranie konstrukcji jezdni na moście i dojazdach gr. 16 cm. $P = 24,80 * 6,00 = 148,80 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	148,80
		c). rozebranie betonowej warstwy ochronnej o gr. 4 cm na izolacji płyty pomostu. $P = 14,80 * 6,00 = 88,80 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	88,80
		d). rozebranie izolacji płyty pomostu z papy asfaltowej na lepiku z piaskowaniem płyty. $P = 88,8 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	89,00
		e). rozebranie żelbetowych belek podporęczowych na moście i gzymsów na skrzydełkach. $V = 8,00 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	8,00

	f). rozebranie urządzeń dylatacyjnych z blach na styku pomostu z przyczółkami. $L = 2 * 7,40 = 14,80 \text{ m}$	m	14,80
	g). rozebranie ścieków skarpowych. $L = 4 * 4,50 = 18,00 \text{ m}$	m	18,00
	h). rozebranie betonowych umocnień skarp gr. 10 cm. $P = 50,00 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	50,00