

PRZEDMIAR ROBÓT

na przebudowę mostu na rzece Prut w m. Śliski w ciągu drogi gminnej wraz z dojazdami

L.p.	Nr SST	Wyszczególnienie i wyliczenie ilości robót	Jedn.	Ilość
1	2	3	4	5
ROBOTY DROGOWE				
X	D.01.00.00.	ROBOTY PRZYGOTOWAWCZE	X	X
1	D.01.01.01	Odtworzenie osi trasy oraz wyznaczenie punktów wysokościowych.	x	x
		a). odtworzenie w terenie osi głównych drogi, mostu i koryta rzeki. L = 0,150 km	km	0,150
		b). inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1
2	D.01.02.01.	Usunięcie krzewów z brzegów koryta rzeki na długości przewidzianej do regulacji i umocnienia. P = 10,00 m ²	m ²	10,00
X	D.02.00.00.	ROBOTY ZIEMNE	X	X
3	D.02.01.01.	Wykonanie wykopów w gruncie kat. I - III na odkład z transportem poprzecznym i podłużnym w ramach budowy.	x	x
		a). Wykop pod poszerzenie drogi. V = 49,80 m ³	m ³	49,80
		b). wykop pod budowę mostu i wewnątrz stalowej ścianki szczelnej na głębokość 1,00 m poniżej spodu łąw fundamentowych. V = 10,36 * 2,90 * 7,00 - 6,00 * 2,30 * 7,00 + 2 * 11,20 * 1,20 * 1,00 = 142,00 m ³	m ³	142,00
		c). Tracona stalowa ścianka szczelna typu G62 o długości brusów h = 8,00 m - wciskana. P = 2 * (1,20 + 11,20) * 6,00 = 148,8 m ²	m ²	148,80
		d). Pompowanie wody z obrysu ścianki szczelnej. Przyjęto: 60 m-g	m-g	60,00
4	D.02.03.01.	Wykonanie nasypów.	x	x
		a). Pod poszerzenie drogi - z odkładu. V = 67,44 m ³	m ³	67,44
		b). Zasypanie mostu. V = 49,80 + 115,00 - 67,44 = 97,36 m ³	m ³	97,36
X	D.04.00.00.	PODBUDOWY	X	X
5	D.04.03.01.	Oczyszczenie i skropienie warstw konstrukcyjnych nawierzchni. P = 151,11 * (5,23 + 4,83) = 1 520,00 m ²	m ²	1 520,00
6	D.04.04.01.	Wykonanie warstwy odsączającej z kruszywa naturalnego o grubości warstwy 20 cm nad mostem i na poszerzeniu drogi. = 32,225/0,20 = 161,13 m ²	P m ²	161,13
7	D.04.05.01.	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie.	x	x
		a). O uziarnieniu 0/31 na warstwę wyrównawczą przy grubości większej niż 8 cm. V = 48,90 m ³	m ³	48,90

		b). O uziarnieniu 0/63 warstwą o grubości 20 cm na poszerzeniu drogi. $P = 32,108/0,20 = 160,54 \text{ m}^2$	m2	160,54
X	D.05.00.00.	NAWIERZCHNIE	X	X
8	D.05.03.05.	Warstwa wiążąca z betonu asfaltowego AC11S+C1W50/70.	x	x
		a). Wyrównanie nawierzchni. $Q = 10,238 \text{ m}^3 * 2,45 \text{ t/m}^3 = 25,08 \text{ t}$	t	25,08
		b). Warstwa wiążąca o grubości 4 cm. $P = 18,20 \text{ m}^3 : 0,04 \text{ m} = 455,00 \text{ m}^2$	m2	455,00
9	D.05.03.06.	Warstwa ścieralna z betonu asfaltowego AC11S50/70 o gr. 4 cm. $P = (23,684 + 2,741) : 0,04 = 660,63 \text{ m}^2$	m2	660,63
X	D.06.00.00.	ROBOTY WYKOŃCZENIOWE	X	X
10	D.06.01.02.	Umocnienie skarp nasypu humusem gr. 10 cm z obsianiem trawą. $P = 23,034 : 0,10 = 230,34 \text{ m}^2$	m2	230,34
11	D.06.03.01.	Umocnienie poboczy mieszanką żwirową o grubości warstwy 8 cm. $P = 16,18/0,08 = 202,25 \text{ m}^2$	m2	202,25
X	D.07.00.00.	URZĄDZENIA BEZPIECZEŃSTWA RUCHU	X	X
12	D.07.03.01.	Tymczasowa organizacja ruchu na czas robót.	kpl	1,00
X	D.08.00.00.	ELEMENTY ULIC	X	X
13	D.08.02.01.	Chodnik z kostki betonowej o grubości 6 cm. $P = 2 * 10,00 * 0,50 = 10,00 \text{ m}^2$	m2	10,00
14	D.08.03.01.	Obrzeża betonowe chodnikowe 8 x 30 cm. $P = 2 * 10,00 = 20,00 \text{ m}$	m.	20,00
ROBOTY MOSTOWE				
X	M.12.00.00.	ZBROJENIE	X	X
14	M.12.01.03.	Stal zbrojeniowa klasy A-IIIN.	x	x
		a). Ławy fundamentowe. $Q = 1 544 + 2 * 62 \text{ szt} * 1,00 \text{ m}^3 654 \text{ kg} * 0,888 \text{ kg/m} (\text{ do zespolenia ze stalową ścianką szczelną }) = 1 654 \text{ kg}$	kg	1 654,00
		b). Wieniec usztywniający. $Q = 59 \text{ kg}$	kg	59,00
X	M.13.00.00.	BETON	X	X
x	M.13.01.00.	Beton konstrukcyjny kl. C25/30.	x	x
15	M.13.01.01.	a). Beton klasy C 25/30 w ławach fundamentowych. $V = 2 * 11,20 * 1,20 * 0,80 = 21,50 \text{ m}^3$	m3	21,50
		b). Beton kl. C 25/30 w wieńcach usztywniających. $V = 0,34 \text{ m}^3$	m3	0,34
x	M.13.02.00.	Beton niekonstrukcyjny klasy niższej od C20/25.	x	x
16	M.13.02.01.	Beton podkładowy pod ławy fundamentowe kl. C8/10 i na wymianę gruntu - łącznie na gr. 1,10 m. $V = 2 * 11,20 * 1,20 * 1,10 = 29,60 \text{ m}^3$	m3	29,60
X	M.14.00.00.	KONSTRUKCJE STALOWE	X	X

		Konstrukcja stalowa mostu łukowo-ramowa z blachy falistej typu SuperCor typoszereg SC-15B - 5,32 x 1,44 m na obciążenie klasy B wg PN-85/S-10030.	x	x
17	M.14.01.03.	a). Montaż konstrukcji mostu. L = 10,74 m	m	10,740
		b). Warstwa izolacyjna zabezpieczająca przed przenikaniem wód opadowych z geowłókniny o masie min. 500 g/m2 nad konstrukcją mostu. P = 2 * 7,70 * 6,50 = 100,10 m	m2	100,10
		c). Warstwa izolacyjna zabezpieczająca przed przenikaniem wód opadowych z geomembrany PP lub HDPE o gr. 1 mm nad konstrukcją mostu. P = 7,70 * 6,50 = 50,05 m2	m2	50,05
X	M.15.00.00.	IZOLACJE I NAWIERZCHNIE	X	X
x	M.15.01.00.	Izolacje cienkie.	x	x
18	M.15.01.01.	Izolacja z roztworów asfaltowych na zimno - R + 2P górnej powierzchni ław fundamentowych oraz powierzchni konstrukcji z blach falistych od strony gruntu. P = 2 * 11,00 * 1,00 + 7,00 * 9,80 = 90,60 m2	m2	90,60
X	M.19.00.00.	ELEMENTY ZABEZPIEZAJĄCE	X	X
19	M.19.01.01.	Balustrada stalowa ze słupkami mocowanymi w betonowych stopach fundamentowych z betonu k. C 20/25, V = 1,32 m3 L = 2 * 10,00 = 20,00 m	m	20,00
X	M.20.00.00	INNE ROBOTY MOSTOWE	X	X
20	M.20.01.05.	Umocnienie skarp nasypu nad wlotami do mostu kamieniem polnym narzutowym na zaprawie cementowo-piaskowej, o łącznej grubości 15 cm. P = 2 * 7,00 * 1,00 = 14,00 m2	m2	14,00
21	M.20.01.09.	Powłoki ochronne nie przenoszące zarysowań na widocznych powierzchniach betonowych wieńców żelbetowych.. P = 2 * 7,00 * 0,50 = 7,00 m2 m2	m2	7,00
		Regulacja i umocnienie koryta rzeki.	x	x
		a). Oczyszczenie, odmulenie i pogłębienie koryta rzeki do projektowanych rzędnych, na długości umocnienia koryta rzeki, z odwozem urobku w miejsce utylizacji. V = 0,20 * (2 * 5,00 + 11,00) * 8,00 = 33,60 m3	m3	33,60
		b). Ułożenie geowłókniny separacyjnej pod powierzchnią umocnienia dna i skarp rzeki gabionami. P = 21,00 * 5,00 + 4 * 5,00 * 1,30 = 131 m2	m2	131,00
		c). Umocnienie skarp i dna rzeki materacami gabionowymi o gr. 20 cm, wypełnionych kamieniem polnym lub łamanym. P = 131,00 m2	m2	131,00
		d). Wbicie palisady z kołków drewnianych o średnicy Ø 7 - 9 cm i głębokości wbicia 1,00 m, na końcach umocnienia w poprzek rzeki oraz u podstawy umocnienia skarp rzeki. L = 4 * (5,00 + 1,30) + 2 * 5,00 = 35,20 m	m	35,20
23	M.23.03.02.	Tymczasowa kładka dla pieszych o długości min. 7,00 m o szerokości 1,00 m z drewnianym pokładem i stalową konstrukcją nośną.	szt	1
24		Przebudowa linii teletechnicznej kolidującej z poszerzeniem drogi na długości przebudowywanego odcinka.	kpl	1

25	M.20.04.01.	Wyburzenie obiektów budowlanych i inżynierskich:	x	x
		a). Rozebranie nawierzchni bitumicznej o gr. 6 cm na moście i na dojazdach.. $P = 13,26 * 4,00 = 53,00 \text{ m}^2$	m ²	53,00
		b). Rozebranie poręczy mostowej stalowej. $L = 2 * 7,00 = 14,00 \text{ m}$	m	14,00
		c). Rozebranie betonowej płyty pomostu. $V = 4,00 * 0,22 * 7,00 = 6,16 \text{ m}^3$	m ³	6,16
		d). Rozebranie stalowej konstrukcji przęsła. $Q = 3,00 \text{ t}$	t	3,00
		d). Rozebranie kamienno-betonowych podpór ze skrzydełkami, $V = 0,90 * 1,70 * (2 * 4,00 + 1,60 + 2,10 + 1,50 + 2,70) = 24,33 \text{ m}^3$	m ³	24,33

|

]