PRZEDMIAR ROBÓT

na budowę mostu przez rzekę Raciążnica wraz z dojazdami w ciągu drogi powiatowej nr 2994W Drobin - Koziebrody - Pijawnia

Część Mostowa

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 i osi podpór oraz wyznaczenie punktów wysokościowych.	x	x
		a). odtworzenie w terenie osi głównych mostu, podpór i koryta rzeki. L = 0,020 + 0,020 + 0,010 = 0,050 km	km	0,050
		b). inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1
2	D.01.02.02.	Zdjęcie warstwy humusu warstwą o grubości 10 cm. P = 4 * 3,00 * 20,00 = 240,00 m2	m2	240,00
X	**D.04.00.00.**	**PODBUDOWY**	**X**	**X**
3	D.04.03.01.	Oczyszczenie i skropienie warstw konstrukcyjnych nawierzchni. P = 18,00 * (6,08 + 6,12 + 6,52) = 337,00 m2	m2	337,00
4	D.04.05.01.	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie warstwą o grubości 20 cm. P = 18,00 * 6,52 = 117,36 m2	m2	117,36
5	D.04.07.01.	Podbudowa zasadnicza z betonu asfaltowego o grubości 4,0 cm. P = 18,00 * 6,12 = 110,16 m2	m2	110,16
X	**D.05.00.00.**	**NAWIERZCHNIE**	**X**	**X**
6	D.05.03.05.	Nawierzchnia z betonu asfaltowego - warstwa wiążąca gr. 4 cm. P = 18,00 * 6,08 = 109,44 m2	m2	109,44
7	D.05.03.06.	Nawierzchnia z betonu asfaltowego - warstwa ścieralna gr. 4 cm. P = 18,00 * 6,00 = 108,00 m2	m2	108,00
X	**D.06.00.00.**	**ROBOTY WYKOŃCZENIOWE**	**X**	**X**
8	D.06.01.02.	Umocnienie skarp rzeki humusem gr. 10 cm z obsianiem trawą. P = 4 * 0,50 * 3,80 + 4 * 4,00 * 1,00 = 23,60 m2	m2	23,60
X	**D.07.00.00.**	**URZĄDZENIA BEZPIECZEŃSTWA RUCHU**	**X**	**X**
9	D.07.03.01.	Tymczasowa organizacja ruchu na czas robót.	kpl	1,00
		ROBOTY MOSTOWE		
X	**M.11.00.00.**	**FUNDAMENTOWANIE**	**X**	**X**
10	M,11.01.01.	Wykonanie wykopów w gruntach kat. I-III.	x	x
		a). Wykop na odkład. V = 10,70 * 0,5 * (18,00 + 11,60) * 3,20 - 3 * 10,70 * 3,14 * 1,05 * 1,05 = 395,00 m3	m3	395,00
		b). Tymczasowa ścianka szczelna. P = 2 *2 * (2,80 + 10,86) * 6,00 = 328,00 m2	m2	328,00

		c). Pompowanie wody z wykopu. Przyjęto 100 m-g.	m-g	100,00
11	M.11.01.04.	Zasypanie ław fundamentowych i odtworzenie nasypu gruntem z odkładu. V = 10,70 * 0,5 * (18,00 + 11,60) * 3,20 - 10,70 * 10,21 m2 - 10,70 * 6,40 * 0,80 = 343,00 m3	m3	343,00
12	M.11.02.01.	Pale prefabrykowane wbijanie 40 x 40 cm o długości 22 m. 2 * 7 = 14 szt	szt	14,00
X	**M.12.00.00.**	**ZBROJENIE**	**X**	**X**
13	M.12.01.03.	Stal zbrojeniowa klasy A-IIIN.	x	x
		a). Ławy fundamentowe. Q = 2 126 kg	kg	2 126,00
		b). Ścianki czołowe. Q = 823,00 kg	kg	823,00
X	**M.13.00.00.**	**BETON**	**X**	**X**
x	**M.13.01.00.**	**Beton konstrukcyjny kl. C25/30.**	**x**	**x**
14	M.13.01.01.	a). Beton klasy C 25/30 w ławach fundamentowych. V = 18,40 m3	m3	18,40
		b). Beton kl. C 25/30 w ścianach czołowych. V = 10,10 m3	m3	10,10
x	**M.13.02.00.**	**Beton niekonstrukcyjny klasy niższej od C20/25.**	**x**	**x**
15	M.13.02.01.	Beton podkładowy pod ławy fundamentowe kl. C8/10. V = 2,80 m3	m3	2,80
X	**M.14.00.00.**	**KONSTRUKCJE STALOWE**	**X**	**X**
16	M.14.01.03.	Konstrukcja stalowa mostu łukowo-ramowa z blachy falistej typu SuperCor typoszereg SC-33B - 7,405 x 1,68 m na obciążenie klasy B wg PN-85/S-10030.	x	x
		a). Montaż konstrukcji mostu. L = 9,22 m	m	9,220
		b). Półki dla małych zwierząt. L = 2 * (9,22 + 2 * 2,00) = 26,44 m	m	26,440
		c). Warstwa izolacyjna zabezpieczająca przed przenikaniem wód opadowych z geowłókniny o masie min. 500 g/m2 nad konstrukcją mostu. P = 2 * 8,50 * 8,70 = 147,90 m2	m2	147,90
		d). Warstwa izolacyjna zabezpieczająca przed przenikaniem wód opadowych z geomembrany PP lub HDPE o gr. 1 mm nad konstrukcją mostu. P = 8,50 * 8,70 = 73,95 m2	m2	73,95
X	**M.15.00.00.**	**IZOLACJE I NAWIERZCHNIE**	**X**	**X**
x	**M.15.01.00.**	**Izolacje cienkie.**	**x**	**x**
17	M.15.01.01.	Izolacja z roztworów asfaltowych na zimno - R + 2P powierzchni betonowych stykających się z gruntem. P = 2 * 0,80 * 2 * (9,86 + 1,80 + 0,90) + 2 * (9,86 * 1,00 + 2 * 1,00 * 0,90) + 2 * (12,26 * 2,33 - 10,21 m2 - 2 * 0,83 * 1,41 + 2,00 m2) = 100,00 m2	m2	100,00
X	**M.19.00.00.**	**ELEMENTY ZABEZPIECZAJĄCE**	**X**	**X**
18	M.19.01.04.	Barieroporęcz mostowa spełniająca wymagania H2W3. L = 2 * 12,00 = 24,00 m	m	24,00

X	M.20.00.00	INNE ROBOTY MOSTOWE	X	X
19	M.20.01.06.	Ścieki skarpowe.	x	x
		a). Z elementów prefabrykowanych trapezowych na skarpie. L = 2 * 4,30 = 8,60 m	m	8,60
		b). Z elementów prefabrykowanych korytkowych na poboczu drogi. L = 2 * 1,20 = 2,40 m	m	2,40
20	M.20.01.09.	Powłoki ochronne nie przenoszące zarysowań na widocznych powierzchniach betonowych ścianek czołowych. P = 2 *(12,26 * 2,95 - 10,21 m2 - 2 * 0,83 * 1,41) = 47,23 m2	m2	47,23
21	M.20.03.01	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 = 0,25 * 40,00 * (6,40 + 2 * 3,80) = 140,00 m3	m3	140,00
		b). Ułożenie geowłókniny separacyjnej pod powierzchnią umocnienia dna i skarp rzeki gabionami. P = (9,86 + 40,00) * 6,40 + 2 * 40,00 * 3,80) = 623,00 m2	m2	623,00
		c). Umocnienie skarp i dna rzeki materacami gabionowymi o gr. 23 cm, wypełnionych kamieniem polnym lub łamanym. P = 623,00 m2	m2	623,00
		d). Wbicie palisady z kołków drewnianych o średnicy Ø 10 - 12 cm i głębokości wbicia 1,50 m, na końcach umocnienia w poprzek rzeki oraz u podstawy umocnienia skarp rzeki. L = 2 * 40,00 + 2 * (2 * 3,80 + 6,40) = 108,00 m	m	108,00
22	M.23.03.02.	Tymczasowa kładka dla pieszych o długości 12,00 m o szerokości 1,50 m z drewnianym pokładem i stalową konstrukcją nośną.	szt	1
23	M.20.04.01.	Wyburzenie obiektów budowlanych i inżynierskich:	x	x
		a). Rozebranie nawierzchni bitumicznej o gr. 10 cm nad przepustem i na dojazdach. P = 18,00 * 5,50 = 99,00 m2	m2	99,00
		b). Rozebranie poręczy mostowej stalowej. L = 2 * 10,70 = 21,40 m	m	21,40
		c). Rozebranie betonowych ścianek czołowych przepustu. V = 2 * (10,90 * 0,30 * 2,80 - 3 * 3,14 * 1,05 * 1,05 * 0,30) = 12,10 m3	m3	12,10
		d). Rozebranie części przelotowej przepustu z rur żelbetowych o średnicy 180 cm. P = 3 * 10,70 = 32,10 m	m	32,10