

PRZEDMIAR ROBÓT

na przebudowę mostu nad rzeką Kolnicą wraz drogą dojazdową w ciągu drogi powiatowej

nr 2423W Stpice - Prusinowice - Kościeszce - Strzegocin na odcinku

Kościeszce - Strzegocin od km 16 + 030,00 do km 20 + 079,00

Branża mostowa

Lp	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
		Roboty geodezyjne.	x	x
1	D.01.01.01	a). Odtworzenie w terenie osi głównych mostu wraz z punktami wysokościowymi. L = 30,00 m = 0,03 km	km	0,030
		b). Inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1
X	D.02.00.00.	ROBOTY ZIEMNE	X	X
		Wykopy w gruncie kat. I - III.	x	x
2	D.02.01.01.	a). Wykopy w gruncie kat. I - III w celu odkopania istniejącego przepustu i pod ławy fundamentowe nowego mostu na odkład. $V = 7,00 * 0,5 * (12,00 + 6,50) * 2,15 - 7,00 * 2,00 * 2,15 + 2 * 2,30 * 9,00 = 150,50 \text{ m}^3$	m ³	150,50
		b). Pompowanie wody na czas z wykopu na czas wykonania wykopów oraz wykonania, zaizolowania i zasypiania ław fundamentowych. Przyjęto: 100 m-g.	m-g	100,00
3	D.02.03.01.	Odtworzenie nasypu na dojazdach do mostu z poszerzeniem z gruntu z odkładu z ewentualnym rozplantowaniem na miejscu nadmiaru. Grunt z wcześniejszego wykopu. $V = 150,50 \text{ m}^3$	m ³	150,50
X	D.04.00.00.	PODBUDOWY	X	X
4	D.04.03.01.	Oczyszczenie i skropienie warstw konstrukcyjnych nawierzchni lepiszczem bitumicznym. $P = (2 * 5,94 + 17,10) * 5,00 = 144,90 \text{ m}^2$	m ²	144,90
5	D.04.05.01.	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie warstwą o grubości 20 cm. $P = 2 * 5,94 * 5,00 = 59,4 \text{ m}^2$	m ²	59,40
X	D.05.00.00.	NAWIERZCHNIE	X	X
6	D.05.03.05.	Nawierzchnia z BA o grubości warstwy 4,5 cm - warstwa wiążąca. $P = 17,10 * 5,00 = 85,50 \text{ m}^2$	m ²	85,50
7	D.05.03.06.	Nawierzchnia z BA o grubości warstwy 5,0 cm - warstwa ścieralna. $P = 85,50 \text{ m}^2$	m ²	85,50
X	D.06.00.00.	ROBOTY WYKOŃCZENIOWE	X	X

		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. $P = 3,14 * 1,25 * 1,75 + 4 * 0,30 * 1,75 = 9,00 \text{ m}^2$	m2	9,00
		b). Fundament podwalinowy do podtrzymania umocnienia z krawężnika betonowego 20 x 30 cm. $L = 2 * 3,14 * 1,25 + 4 * 0,30 = 9,05 \text{ m}$	m	9,05
9	D.06.01.02.	Umocnienie powierzchniowe skarp nasypów, poza umocnieniem elementami betonowymi, przez humusowanie z obsianiem trawą. $P = 4 * 5,00 * 1,75 = 35,00 \text{ m}^2$	m2	35,00
X	D.08.00.00.	ELEMENTY ULIC	X	X
10	D.08.01.01.	Krawężnik kamienny zanikający 20 x 30 cm na ławie fundamentowej z oporem. $L = 2 * 9,10 = 18,20 \text{ m}$	m	18,20
11	D.08.02.01.	Chodnik z kostki betonowej o grubości 6 cm. $P = 4 * 0,55 * 2,92 + 4 * 0,72 * 3,00 = 15,06 \text{ m}^2$	m2	15,06
12	D.08.03.01.	Obrzeża betonowe chodnikowe 8 x 30 cm. $L = 4 * (1,00 + 3,00 + 1,75) = 23,00 \text{ m}$	m.	23,00
ROBOTY MOSTOWE				
X	M.12.00.00.	ZBROJENIE	X	X
		Stal zbrojeniowa kl. A-IIIN.	x	x
		a). Na ławy fundamentowe. $Q = 1 100 \text{ kg}$	kg	1 100,00
		b). Na płytę nadbetonu. $Q = 806 \text{ kg}$	kg	806,00
		c). Na zabudowy chodnikowe i na skrzydełka. $Q = 1128 \text{ kg}$	kg	1 128,00
		d). Na płyty przejściowe $Q = 780 \text{ kg}$	kg	780,00
		e). Kotwy talerzowe	szt	10,00
X	M.13.00.00.	BETON	X	X
		Beton kl. C 25/30 (B 30).	x	x
		a). Na ławy fundamentowe. $V = 17,44 \text{ m}^3$	m3	17,44
		b). Na płytę nadbetonu. $V = 5,00 \text{ m}^3$	m3	5,00
		c). Na zabudowy chodnikowe i na skrzydełka. $V = 13,10 \text{ m}^3$	m3	13,10
		d). Na płyty przejściowe $V = 7,50 \text{ m}^3$	m3	7,50
		Beton niekonstrukcyjny klasy poniżej C 20/25.	x	x

15	M.13.02.01.	a). Beton kl. C 12/15 (B 15) na korek pod ławy fundamentowe i pod płyty przejściowe. $V = 2,56 + 3,10 = 5,66 \text{ m}^3$	m3	5,66
16	M.13.03.01	Montaż prefabrykatów ramowych ceowych 4,50 x 1,50 m na klasę obciążenia użytkowego B.	szt	7,00
X	M.15.00.00.	NAWIERZCHNIE I IZOLACJE	X	X
17	M.15.01.01.	Izolacje cienkie z roztworów asfaltowych na zimno na powierzchniach betonowych stykających się z gruntem. $P = 2 * 2 * (7,90 * 0,80 + 1,38 * 0,80) + 2 * 1,38 * 7,90 + 2 * 1,88 * 7,00 + 4 * 0,5 * 3,00 * 2,20 + 4 * 0,35 * 3,95 + 2 * (2,75 * 6,00 + 2 * 2,50 * 0,25) = 114,30 \text{ m}^2$	m2	114,30
18	M.15.02.01.	Izolacja z papy termozgrzewalnej na płycie nadbetonu i na stykach prefabrykatów pasami o szer. 0,33 m (1/3 szerokości rolki papy). $P = 7,00 * 5,50 + 2 * 6 * 0,33 * 1,90 = 46,00 \text{ m}^2$	m2	46,00
19	M.15.03.04.	Nawierzchnia z żywic syntetycznych epoksydowo-poliuretanowych o gr. 3 mm na górnej powierzchni zabudowy chodnikowej. $P = 2 * (1,25 * 5,26 + 2 * 2,92 * 0,70) = 10,66 \text{ m}^2$	m2	10,66
X	M.19.00.00.	ELEMENTY BEZPIECZEŃSTWA RUCHU	X	X
20	M.19.01.01.	Krawężnik mostowy kamienny 20 x 20 cm. $L = 2 * 8,00 = 16,00 \text{ m}$	m	16,00
21	M.19.01.03.	Bariera mostowa z elemntami balustrad spełniająca wymagania NIW1B $L = 2 * 10,00 = 20,00 \text{ m}$	m	20,00
X	M.20.00.00.	INNE ROBOTY MOSTOWE	X	X
22	M.20.01.06.	Ściek skarpowy:	x	x
		a). Ściek skarpowy z elementów trapezowych wg KPED 01.24. $L = 2 * 2,75 = 5,50 \text{ m}$	m	5,50
		b). Wylot ścieku skarpowego z kamienia polnego wg KPED 01.29.	kpl	2,00
23	M.20.01.09.	Powłoki ochronne sztywne na powierzchniach betonowych - na widocznej powierzchni skrzydełek i na gzymsach. $P = 2 * 11,10 * (0,60 + 0,35) + 4 * 0,5 * 1,70 * 2,70 + 2 * 4,50 * 0,25 = 32,50 \text{ m}^2$	m2	32,50
24	M.20.03.01	Regulacja i umocnienie koryta rzeki.	x	x
		a). Odmulenie i pogłębienie koryta rzeki oraz skarp na średnią głębokość 30 cm z dostosowaniem szerokości koryta rzeki przy obiekcie do jego światła poziomego. $V = 3,50 * 0,30 * 7,90 + 2 * 10,00 * 0,5 * (4,50 + 1,40) * 0,30 + 4 * 10,00 * 2,00 * 0,80 = 90,00 \text{ m}^3$	m3	90,00
		b). Wbudowanie geowłókniny na dnie i na skarpach koryta rzeki. $P = 3,50 * 7,90 + 2 * 10,00 * 0,5 * (1,40 + 4,50) + 4 * 10,00 * 2,00 = 166,65 \text{ m}^2$	m2	166,65
		c). Wbudowanie warstwy pospółki o gr. 5 cm pod materace gabionowe pod mostem. $P = 7,90 * 3,50 = 27,65 \text{ m}^2$	m2	27,65
		d). Wbudowanie warstwy pospółki o gr. 10 cm pod umocnienie kamieniem dna i skarp koryta rzeki poza obrysem mostu. $P = 2 * 10,00 * 0,5 * (1,40 + 4,50) + 4 * 10,00 * 2,00 = 139,00 \text{ m}^2$	m2	139,00

		e). Umocnienie dna rzeki pod mostem materacami gabionowymi o gr. 20 cm. $P = 7,90 * 3,50 = 27,65 \text{ m}^2$	m2	27,65
		f). Umocnienie kamieniem narzutowym warstwą o gr. 15 cm dna i skarp koryta rzeki poza obrysem mostu. $P = 2 * 10,00 * 0,5 * (1,40 + 4,50) + 4 * 10,00 * 2,00 = 139,00 \text{ m}^2$	m2	139,00
		g). Wbicie palisady z kołków drewnianych o średnicy $\varnothing 9 - 11 \text{ cm}$ i głębokości wbicia 100 cm, u podstawy umocnienia skarpy i na końcach umocnienia skarp i dna rzeki. $L = 4 * 10,00 + 2 * 5,40 = 50,80 \text{ m}$	m	50,80
25	M.20.03.02.	Tymczasowa kładka dla pieszych o długości 5,00 m i szerokości 1,00 m.	kpl	1,00
26	M.20.04.01.	Roboty rozbiórkowe.	x	x
		a). Rozebranie żelbetowej konstrukcji przepustu ramowego. $V = 8,40 * (2,00 * 0,30 + 2 * 1,50 * 0,30 + 1,40 * 0,30) + 2 * 0,30 * 0,75 * 6,50 = 11,15 \text{ m}^3$	m3	11,15
		b). Rozebranie umocnienia koryta rzeki dyblami betonowymi na długości 15 m. $P = 5,40 * 15,00 = 81,00 \text{ m}^2$	m2	81,00