

Przedmiar robót:

Lp.	Kod pozycji (nr rysunku)	Nr Specyf. Technicznej	Nazwa i opis pozycji przedmiaru Wyszczególnienie elementów rozliczeniowych	Jednostka	
				nazwa	ilość
1	2	3	4	5	6
		D.01.00.00	Roboty przygotowawcze		
		D.01.01.01.	Wytyczenie geodezyjne drogowego obiektu inżynierskiego		
1	2		Wyznaczenie lokalizacji obiektu - wyznaczenie sytuacyjne i wysokościowe obiektu inżynierskiego - wyznaczenie sytuacyjne i wysokościowe dojazdów do obiektu inżynierskiego - sprawdzenie wyznaczenia sytuacyjnego i wysokościowego obiektu inżynierskiego i dojazdów do niego - geodezyjna inwentaryzacja powykonawcza robót - uzyskanie kopii mapy zasadniczej powstałej w wyniku geodezyjnej inwentaryzacji powykonawczej Razem	1	rycz. 1
		D.01.02.01	Usunięcie drzew i krzewów		
2	2		Karczowanie krzewów w obrębie mostu i w obrębie dojazdów $0,006ha+0,004ha+0,01ha+0,01ha =$ Razem	0,03 0,03	ha 0,03
		D.01.02.02	Zdjęcie warstwy humusu		
3	2,3,15		Zdjęcie warstwy ziemi urodzajnej gr. 10 cm z odwozem na odkład na odl. 2 km - skarpy nasypu i słożki (w obrębie mostu) $106m^2+26m^2+22m^2+36m^2 =$ - skorygowane skarpy nasypu (na dl. korekty niwelety od strony m. Chocimów) $170m^2+165m^2 =$ Razem	190,0 335,0 525,0	m2 525,0
		D.01.02.03	Wyburzenie obiektów budowlanych i inżynierskich		
4	16,17,18		Rozbiórka nawierzchni drewnianej mostu z odwozem materiału z rozbiórki na odl. 10 km - dylina górna $70,70m^2 \times 0,05m =$ - dylina dolna $70,70m^2 \times 0,10m =$ - bale stanowiące dylatacje $(0,15m \times 0,15m + 0,20m \times 0,15m) \times (7,68m + 6,24m) =$ $0,0525m^2 \times 13,92m =$ Razem	3,54 7,07 0,73 11,3	m3 11,3
5	16,17,18		Rozbiórka poprzecznicy drewnianych z odwozem materiału z rozbiórki na odl. 10 km - poprzecznice drewniane 0,40x0,25m $16szł. \times 0,40m \times 0,25m \times [(7,68m + 6,24m) : 2] =$ $16szł. \times 0,10m^2 \times 6,96m$ Razem	11,1 11,1	m3 11,1
6	16,17,18		Rozbiórka konstrukcji podpór drewnianych z odwozem materiału z rozbiórki na odl. 20 km - oczepy i podwaliny 0,40mx0,25m		

			2szt.x0,40mx0,25mx8,27m+2szt.x0,40mx0,25mx6,81m =1,65m ³ +1,36m ³ = - słupy (0,20x0,20m) i stężenia (0,15x0,15m) podpór 2x5szt.x0,20mx0,20mx0,93m + 2x4szt.x0,15mx0,15mx1,60m =	3,0		
			Razem	3,7	m ³	3,7
7	16,17,18		Rozbiórka konstrukcji drewnianych ścian oporowych z odwozem materiału z rozbiórki na odl. 20 km - ściana oporowa o wysokości ok. 2,40m z bali gr. 10cm stabilizowanych palami (od strony m. Zagaje Boleszyńskie) 1,20m+7,68m+4,30m = - ściana oporowa o wysokości ok. 2,40m z bali gr. 10cm stabilizowanych palami (od strony m. Chocimów) 4,20m+6,24m+4,40m =	13,2		
			Razem	28,0	m	28,0
8	16,17,18		Rozbiórka konstrukcji stalowej ustroju nośnego z odwozem materiału z rozbiórki na odl. 20 km - dźwigary główne dwuteowe h=550mm; m=167kg/mb (4szt.x12,80m+12,42m)x167kg/mb = - poprzecznice ceowe h=300mm; m=46,20kg/mb (12szt.x1,42m+1,54m+1,25m)x46,20kg/m =	10,63		
			Razem	11,55	Mg	11,55
9	16,17,18		Demontaż łożysk stalowych płaskich materiału z rozbiórki na odl. 10 km - łożyska stalowe styczne 2x5szt. =	10		
			Razem	10	szk.	10
10	16,17,18		Rozbiórka żelbetowych płyt drogowych o gr.15cm stanowiących fundamenty podpór z odwozem materiału z rozbiórki na odl. 20 km 1,50mx0,15mx9,0m + 1,50mx0,15mx8,0m =	3,8		
			Razem	3,8	m ³	3,8
11	16,17,18		Rozbiórka balustrady stalowo-drewnianej z odwozem materiałów z rozbiórki na odl. 10 km 13,86m+13,34m =	27,2		
			Razem	27,2	m	27,2
		D.01.02.04	Rozbiórka elementów dróg			
12	2,3,4,15		Rozbiórka podbudowy z mieszanki mineralno-bitumicznej grubości 12 cm z odwozem destruktu na odl. 10 km - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 40,0m ² = - dojazd od strony m. Chocimów 165,0m ² =	40,0		
			Razem	205,0	m ²	205,0
13	2,3,4,15		Rozbiórka podbudowy z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie gr. 20,0 cm z odwozem gruzu na odl. 10 km - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 43,0m ² = - dojazd od strony m. Chocimów 176,0m ² =	43,0		
			Razem	176,0		

			Razem	219,0	m2	219,0
		D.01.03.04	Budowa kablowych linii telekomunikacyjnych przy budowie dróg			
14	3,5		Montaż telekomunikacyjnych przepustów kablowych Ø160mm/6,3mm podwieszonych do konstrukcji mostu - rura HDPE Ø160mm gładkościenna z 9 podwieszeniami w rozstawie co 2,0m podwieszona do konstrukcji mostu od str. dolnej wody 18,0m =	18,0		
			Razem	18,0	m	18,0
15	2,3,5,15		- rura HDPE Ø160mm gładkościenna zabudowana w nasypie 4,0m+36,0m =	40,0		
			Razem	40,0	m	40,0
		D.02.00.00	Roboty ziemne			
		D.02.00.01	Roboty ziemne. Wymagania ogólne			
		D.02.03.01	Wykonanie nasypów			
16	2,3-5,15		Formowanie korpusu nasypu - formowanie stożków i skarp w obrębie mostu 2x12,5m ³ +2x10,0m ³ - formowanie poszerzeń nasypu (od strony m. Zagaje Boleszyńskie) 50,0m ³ +7,0m ³ = - formowanie poszerzeń nasypu (od strony m. Chocimów na długości korekty niwelety) 75,0m ³ +120,0m ³ =	45,0 57,0 195,0		
			Razem	297,0	m ³	297,0
		D.04.00.00	Podbudowy			
		D.04.01.01	Koryto wraz z profilowaniem i zagęszczaniem podłoża			
17	2,3,15		Korytowanie na głębokość 40-50cm - pod poszerzenie drogi od strony m. Zagaje Boleszyńskie 10,0m ² +3,0m ² = - pod poszerzenie drogi od strony m. Chocimów 48,0m ² +54,0m ² = - pod skosy 1:5 drogi od strony m. Chocimów (przejście z szerokości jezdni 5,50m do szerokości istniejącej) 2x(0,5x1,20mx6,0m) =	13,0 102,0 7,2		
			Razem	122,2	m ²	122,2
		D.04.02.01	Warstwy odsączające i odcinające			
18	2,3,15		Warstwa odsączająca gr. 10 cm - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 40,0m ² = - dojazd od strony m. Chocimów 220,0m ² = - pod skosy 1:5 drogi od strony m. Chocimów (przejście z szerokości jezdni 5,50m do szerokości istniejącej) 2x(0,5x1,2mx6,0m) =	40,0 220,0 7,2		
			Razem	267,2	m ²	267,2
		D.04.04.02	Podbudowa z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie			
19	2,3,15		Podbudowa pomocnicza z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie gr. 20 cm - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 70,0m ² =	70,0		

			- dojazd od strony m. Chocimów 255,0m ² =	255,0		
			- pod skosy 1:5 drogi od strony m. Chocimów (przejście z szerokości jezdni 5,50m do szerokości istniejącej) 2x(0,5x1,15mx5,5m) =	6,3		
			Razem	331,3	m ²	331,3
20	3-5,7		Podbudowa pomocnicza z kruszywa łamanego stabilizowanego mechanicznie wykonywana warstwami gr. 20 cm nad płytami przejściowymi (2x1,1m2x8,6m) / 0,2m =	94,6		
			Razem	94,6	m ²	94,6
		D.04.07.01	Podbudowa z betonu asfaltowego			
21	2,3,15		Podbudowa zasadnicza z betonu asfaltowego AC 16 P, z asfaltem 50/70, o gr. 8 cm, dla kategorii ruchu KR3 - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 65,0m ² = - dojazd od strony m. Chocimów 240,0m ² = - pod skosy 1:5 drogi od strony m. Chocimów (przejście z szerokości jezdni 5,50m do szerokości istniejącej) 2x(0,5x1,1mx5,3m) =	65,0 240,0 5,8		
			Razem	310,8	m ²	310,8
		D.05.00.00	Nawierzchnie			
		D.05.03.05a	Nawierzchnia z betonu asfaltowego. Warstwa ścieralna			
22	2,3-5,15		Warstwa ścieralna z betonu asfaltowego AC 11 S, z asfaltem 50/70, o grubości 4 cm, dla kategorii ruchu KR3 - most 12,0mx6,8m =	81,6		
			Razem	81,6	m ²	81,6
23	2,3,15		Warstwa ścieralna z betonu asfaltowego AC 11 S, z asfaltem 50/70, o grubości 5 cm, dla kategorii ruchu KR3 - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 65,0m ² = - dojazd od strony m. Chocimów 235,0m ² = - pod skosy 1:5 drogi od strony m. Chocimów (przejście z szerokości jezdni 5,50m do szerokości istniejącej) 2x(0,5x1,0mx5,0m) =	65,0 235,0 5,0		
			Razem	305,0	m ²	305,0
24	2,3,15	D.05.03.05b	Warstwa wiążąca z betonu asfaltowego AC 16 W, z asfaltem 50/70, o grubości 7 cm, dla kategorii ruchu KR3 - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 67,0m ² = - dojazd od strony m. Chocimów 240,0m ² = - pod skosy 1:5 drogi od strony m. Chocimów (przejście z szerokości jezdni 5,50m do szerokości istniejącej) 2x(0,5x1,05mx5,1m) =	67,0 240,0 5,3		
			Razem	312,3	m ²	312,3

		D.05.03.11c	Frezowanie nawierzchni asfaltowej na zimno			
25	2,3,15		Frezowanie nawierzchni jezdni z mieszanki mineralno-bitumicznej na gł. śr.8 cm z odwozem destruktu na odl. 10 km - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 38,0m2 = - dojazd od strony m. Zagaje Boleszyńskie 158,0m2 =	38,0 158,0		
			Razem	196,0	m2	196,0
		D.05.03.12a	Nawierzchnie z asfaltu łanego - warstwa wiążąca (ochronna)			
26	3-5		Warstwa ochronna (wiążąca) z asfaltu łanego MA 11, z asfaltem 35/50, gr. 5 cm dla kategorii ruchu KR3 - most 12,0mx6,80m =	81,6		
			Razem	81,6	m2	81,6
		D.06.00.00	Roboty wykończeniowe			
		D.06.01.01	Umocnienie powierzchniowe skarp, rowów i cieków			
27	2,3,15		Umocnieniem przez humusowanie o grubości 10cm i obsianie skarp - skarpy od strony m. Zagaje Boleszyńskie 66,0m2+12,0m2 = - skorygowane skarpy nasypu (na dł. korekty niwelety od strony m. Chocimów) 68,0m2+112,0m2 =	78,0 180,0		
			Razem	258,0	m2	258,0
28	2,3,15		Umocnienie skarp z elementów prefabrykowanych ażurowych 60x40x10 cm - od str. m. Chocimów 100,0m2 =	100,0		
			Razem	100,0	m2	100,0
29	2,3		Wykonanie umocnień ścieku skarpowego wg KPED 01.24 (z prefabrykatów ścieku skarpowego – trapezowych wg KPED 01.25) - ściek skarpowy 7,0m+6,0m+3,5m+3,5m = - wylot ścieku umocniony kostką kamienną na zaprawie cementowej od strony m. Chocimów 2x1,2m2 =	20,0 2,4	m m2	
			Razem	20,0	m	20,0
		D.06.03.01	Utwardzone pobocze			
30	2,3,15		Pobocze utwardzone kuszywem łanym o grubości po zagęszczeniu 10cm - pobocze dojazdu od strony m. Chocimów (prawa strona drogi) 105m2 = - pobocze dojazdu od strony m. Chocimów (lewa strona drogi) 87m2 =	105,0 87,0		
			Razem	192,0	m2	192,0
		D.07.00.00	Urządzenia bezpieczeństwa ruchu			
		D.07.05.01	Barieri ochronne stalowe			
31	2,3		Bariera ochronna SP-06 - odcinek przejściowy (słupki co 2,0 m) od str. m. Chocimów 2x8,0m =	16,0	m	

			- odcinek początkowy (słupki co 2,0 m) 2x8,0m =	16,0	m	
			- odcinek końcowy (słupki co 2,0 m) 4,0m+8,0m =	13,0	m	
			- zakończenia barier 4 szt.	4	szt.	
			Razem	45,0	m	45,0
		D.07.10.01	Oznakowanie robót, organizacja ruchu i jego utrzymanie			
32	PCOR		Prace związane z oznakowaniem i organizacją ruchu na czas prowadzenia przebudowy mostu			
			Razem	1	rycz.	1
		D.08.00.00	Elementy ulic			
		D.08.01.01	Krawężnik na ławie betonowej			
33	3,4,5		Krawężnik kamienny 20x30 cm na ławie betonowej z oporem (wg KPED 03.11) - w obrębie skrzydeł od GW (o stałej wysokości) 4,5m+2,5m =	7,0		
			- na dojazdach (zanikający od wys. 14 cm do 0 cm) 10,5m+3,0m+6,0m+6,0m =	25,5		
			Razem	32,5	m	32,5
		D.08.02.02	Chodniki z kostek brukowych betonowych			
34	2,3		Nawierzchnia z kostki wibroprasowanej gr. 6 cm, szarej, na podsypce cementowo-piaskowej gr. 5 cm 6,0m2+3,0m2+3,0m2+6,5m2 =	18,5		
			Razem	18,5	m2	18,5
		D.08.03.01	Obrzeża betonowe			
35	2,3		Obrzeże chodnikowe 8x30 cm na podsypce cementowo-piaskowej - obramowania ścieków skarpowych 2x(7,0m+6,0m+3,5m+3,5m) + 4x0,70m=	42,8		
			Razem	42,8	m	42,8
		D.08.05.01	Ścieki z prefabrykowanych elementów betonowych			
36	2,3,4		Wykonanie prefabrykowanych ścieków podchodnikowych „trapezowych” wg KPED 01.30 - ściek 2szt.x0,70m+2szt.x1,70m =	4,8	m	
			- wlot betonowy wykonany na "mokro" 4szt. =	4,0	szt.	
			Razem	4,8	m	4,8
		M.11.00.00	Fundamentowanie			
		M.11.01.00	Roboty ziemne pod fundamenty			
		M.11.01.01	Wykop w gruncie nieskalistym			
37	2,3-5,16-18		Wykopy w gruncie kat. III wykonywane koparkami z odwozem gruntu na odkład w odl. 5 km - wykopy pod rozebranie istniejących podpór, wykonanie przyczółków i płyt przejściowych 2x10,6m2x11,5m =	244,0		
			- wykopy pod fundamenty stożków 0,30mx0,70mx(2,90m+2,80m+6,50m+5,90m) = 0,21m2x18,10m =	3,8		
			- wykopy pod warstwę odsączającą gr. 10cm (w obrębie istniejącej konstrukcji drogi)			

			(40m2+220m2)x0,10m =	26,0		
			- wykopy pod kanał technologiczny			
			(4,0m+36,0m)x0,4mx0,9m =	14,4		
			- wykopy pod materace gabionowe gr. 23cm			
			165,0m2x0,23m =	38,0		
			Razem	326,2	m3	326,2
38	2,3,4		Wykop w gruncie kat. III nawodnionym			
			- wykopy pod regulację dna i skarp cieku			
			20,0m3 =	20,0		
			Razem	20,0	m3	20,0
		M.11.01.04	Zasypanie wykopów gruntem z zagęszczeniem			
39	2,3,4		Wykonanie zasyпки gruntem z zagęszczeniem do $ts > 1,00$			
			- wokół korpusów przyczółków i skrzydeł			
			2x6,7m2x8,6m =	115,2		
			Razem	115,2	m3	115,2
		M.11.06.02	Wykonanie studni opuszczanej z elementów żelbetowych pefabrykowanych			
40	2,3-5,8-10		Studnia z kręgów żelbetowych pefabrykowanych $\varnothing 120/\varnothing 138$ cm, opuszczana			
			na głębokość 2,50m (od strony m. Zagaje Boleszyńskie)			
			3szt. =	3		
			Razem	3	szt.	3
41	2,3-5,8-10		Studnia z kręgów żelbetowych pefabrykowanych $\varnothing 120/\varnothing 138$ cm, opuszczana			
			na głębokość 2,75m (od strony m. Chocimów)			
			3szt. =	3		
			Razem	3	szt.	3
		M.12.00.00	Zbrojenie			
		M.12.01.00	Stal zbrojeniowa			
		M.12.01.02	Zbrojenie betonu stalą klasy A-II, A-III, A-IIIN			
42	8-11		Zbrojenie podpór ze stali klasy AIII-N			
			- płyty przejściowe	2 944		
			- studnie	1 379		
			- korpusy przyczółków ze skrzydełkami	4 976		
			- podparcie pod asfaltowe przekrycia dylatacyjne	42		
			Razem	9 341	kg	9 341
43	12,13		Zbrojenie ustroju nosącego ze stali klasy AIII-N			
			- płyta ustroju nosącego	3 725		
			- kapa chodnikowa i belka podporęczowa	1 080		
			Razem	4 805	kg	4 805
		M.13.00.00	Beton			
		M.13.01.00	Beton konstrukcyjny			
		M.13.01.02	Beton fundamentów w deskowaniach			
44	2,3,5		Beton C25/30 fundamentów			
			- fundamenty umocnienia stożków			
			0,30mx0,70mx(2,90m+2,80m+6,50m+5,90m) =	3,8		
			0,21m2x18,10m =			
			Razem	3,8	m3	3,8
		M.13.01.03	Beton podpór w elementach o grubości do 60 cm			
45	9-11,14		Beton C25/30 elementów podpór			

			- płyty przejściowe - wypełnienie studni - korpusy przyczółków ze skrzydełkami - nadbeton gzymsów na skrzydełkach - podparcie pod asfaltowe przekrycia dylatacyjne	15,0 18,0 43,0 1,4 0,6		
			Razem	78,0	m3	78,0
		M.13.01.05	Beton ustroju nośnego w elementach o grubości do 60 cm			
46	12		Beton C30/37 elementów ustroju niosącego - płyta ustroju niosącego 45,0m3 =	45,0		
			Razem	45,0	m3	45,0
47	13		Beton C25/30 chodnika i belki podporęczowej - kapa chodnikowa od GW i belka podporęczowa od DW 8,0m3 =	8,0		
			Razem	8,0	m3	8,0
		M.13.02.00	Beton niekonstrukcyjny			
		M.13.02.02	Beton niekonstrukcyjny klasy poniżej C20/25 (B25) bez deskowania			
48	8,9,10,11		Beton C12/15 - podbeton płyt przejściowych gr. 10cm 2x3,0m3 = - podbeton korpusów przyczółków gr. 20cm 2x2,0m3 = - korek studni \varnothing 120cm / \varnothing 138cm 0,80m3 =	6,0 4,0 0,8		
			Razem	10,8	m3	10,8
49	3-5,11		Beton C16/20 - beton ochronny płyt przejściowych gr. 5 cm 2x1,5m3 =	3,0		
			Razem	3,0	m3	3,0
		M.13.03.02	Montaż prefabrykowanych belek sprężonych			
50	3-5,12		Montaż prefabrykowanych belek sprężonych typu Kujan, L=12m; h=0,48m dostosowanych do skosu $\alpha=73^{\circ}32'$ - belka Kujan 12B 15szt. =	15		
			Razem	15	szt.	15
		M.15.00.00	Izolacje			
		M15.02.03	Izolacja z papy termozgrzewalnej			
51	3-5,7		Izolacja z papy termozgrzewalnej gr. 0,5 cm - płyta ustroju nośnego 12,0mx9,46m = - korpus przyczółka (pod oparcie belek Kujan) 2x0,65mx9,2m = - podparcie pod płytę przejściową 2x0,29mx8,97m = - koniec ustroju nośnego i płyta przejściowa 2x(0,20m+0,50m)x8,96 =	113,5 12,0 5,2 12,6		
			Razem	143,3	m2	143,3
52	3-5,7		Druga warstwa izolacji z papy termozgrzewalnej gr. 0,5 cm - korpus przyczółka (pod oparcie belek Kujan)			

			2x0,65mx9,2m =	12,0		
			- podparcie pod płytę przejściową			
			2x0,29mx8,97m =	5,2		
			Razem	17,2	m2	17,2
53	3-5,7		Druża warstwa izolacji z papy (warstwa separacyjna) grubości min. 3 mm			
			- kapy chodnikowe			
			12,0mx2,0m =	24,0		
			- belka podporęczowa			
			12,0mx0,90m =	10,8		
			Razem	34,8	m2	34,8
		M.15.02.05	Izolacja bitumiczna wykonywana na zimno			
54	3-5,7-10		Izolacja pozioma części konstrukcji betonowej stykających się z gruntem			
			- górne powierzchnie studni wystające spod korpusu			
			2x3szt.x0,70m2 =	4,2		
			- płyty przejściowe			
			2szt.x7,43mx4,0m	59,4		
			Razem	63,6	m2	63,6
55	3-5,7-11		Izolacja pionowa części konstrukcji betonowej stykających się z gruntem			
			- skrzydelka powierzchnia zewnętrzna			
			4szt.x5,1m2 =	20,4		
			- skrzydelka powierzchnia wewnętrzna i tył			
			4szt.x5,9m2+4szt.x0,3mx4,1m =	28,5		
			- korpus przyczółka powierzchnia zewnętrzna			
			2szt.x9,59mx(1,0m+0,7m) =	32,6		
			- korpus przyczółka powierzchnia wewnętrzna			
			2szt.x9,20mx2,65m =	48,8		
			- płyty przejściowe			
			2szt.x0,25mx(4,0m+7,75m+1,15m) =	6,5		
			Razem	136,8	m2	136,8
		M.15.02.06	Uszczelnienie nawierzchni			
56	3-5		Uszczelnienie kitem trwaleplastycznym 2x4 cm			
			- nawierzchnia belki podporęczowej / chodnika - gzyms polimerobetonowy			
			17,62m+17,75m =	35,4		
			- nawierzchnia belki podporęczowej / chodnika - krawężnik			
			12,0m+17,75m =	29,8		
			- krawężniki w obrębie szczelin dylatacyjnych			
			4szt.x0,21m =	0,8		
			Razem	66,0	m	66,0
57	3-5		Uszczelnienie kitem trwaleplastycznym 2x3 cm			
			- belki gzymsowe w obrębie szczelin dylatacyjnych			
			4x0,48m =	1,9		
			Razem	1,9	m	1,9
		M.15.03.02	Nawierzchnia z żywic epoksydowo-poliuretanowych			
58	3-5		Izolacja nawierzchnia z żywic epoksydowo-poliuretanowych grubości min. 4 mm			
			- kapa chodnikowa, podparcia dylatacji bitumicznych i skrzydła (od str. GW)			
			24,0m2 =	24,0		
			- belka podporęczowa i skrzydła (od str. DW)			

			11,4m ² =	11,4		
			Razem	35,4	m ²	35,4
		M.16.00.00	Odwodnienie			
		M.16.01.03	Drenaż			
59	3-5		Drenaż z geowłókniny			
			- drenaż podłużny			
			2x10,0m =	20,0		
			- drenaż poprzeczny			
			2x6,95m =	13,9		
			- drenaż poprzeczny pod krawężnikami (w rozstawie co 100cm)			
			11szt.x2x0,7m =	15,4		
			Razem	49,3	m	49,3
		M.16.01.04	Sączki odwadniające			
60	3-6		Montaż sączków odwadniająco-odpowietrzających			
			Ø 50mm			
			2x3szt. =	6		
			Razem	6	szt.	6
		M.18.00.00	Dylatacje			
		M.18.01.01	Urządzenia dylatacyjne szczelne asfaltowe			
61	3-5,7		Szczelne asfaltowe przekrycia dylatacyjne o parametrach			
			30x10 cm			
			- jezdnia			
			2x7,09m =	14,2		
			- chodnik			
			2x1,93m =	3,9		
			- belka podporęczowa			
			2x0,89m =	1,8		
			Razem	19,9	m	19,9
		M.19.00.00	Elementy zabezpieczające			
		M.19.01.01	Krawężnik mostowy			
62	3-5,6,13		Krawężnik kamienny 20x20 cm (kotwiony kotwą ocynkowaną) na zaprawie niskoskurczowej			
			- most			
			12,0m =	12,0		
			- skrzydła od str. GW			
			2,75m+3,0m =	5,8		
			Razem	17,8	m	17,8
63	3-5,10		Krawężnik kamienny 20x18 cm (kotwiony kotwą ocynkowaną) na zaprawie niskoskurczowej			
			12,0m =	12,0		
			Razem	12,0	m	12,0
		M.19.01.03b	Barieroporcze na obiektach mostowych			
64	3-6		Barieroporcze ochronna stalowa przekładkowa			
			- odcinek zasadniczy (stłupki co 1,00 m)			
			2x17,0m =	34,0	m	
			Razem	34,0	m	34,0
		M.20.00.00	Inne roboty mostowe			
		M.20.01.03	Drenaż za przyczółkami			
65	3-5,7		Wykonanie drenażu z rur perforowanych PCV Ø 126/113			
			- dren Ø 126/113			

			16,0m+12,0m =	28,0	m	
			- obsypka z grysu 16/25 w geowłókninie (0,2mx0,2m-0,01m ²)x28,0 m =	0,9	m ³	
			- wylot drenu z kruszywa 8/16 2szt.x0,06m ³ =	0,1	m ³	
			Razem	28,0	m	28,0
		M.20.01.05	Umocnienie skarp			
66	3-5		Umocnienie skarp kostką kamienną na podsypce cem. - piask. 1:4 gr. 5 cm - skarpy od strony m. Zagaje Boleszyńskie 8,4m ² +7,7m ² =	16,1		
			- stożki od strony m. Chocimów 10,4m ² +10,2m ² =	20,6		
			Razem	36,7	m ²	36,7
		M.20.01.10	Zabezpieczenie antykorozyjne powierzchni betonu powłoką			
67	3-5,12		Zabezpieczenie powierzchni betonu powłoką bez zdolności pokrywania zarysowań - spód belek sprężonych typu "Kujan" 10,7mx9,08m =	97,2		
			Razem	97,2	m ²	97,2
68	3-5,8,10		Zabezpieczenie powierzchni betonu powłoką z minimalną zdolnością pokrywania zarysowań (powłoki o grubości powyżej 0,3 mm pokrywające rysy o szerokości rozwarcia do 0,15 mm) - przyczółki wraz ze skrzydełkami (1,7mx9,59m)+2szt.x4,4m ² +(1,85mx9,59m)+2szt.x4,7m ² =	52,3		
			Razem	52,3	m ²	52,3
69	3-5,12-13		Zabezpieczenie powierzchni betonu powłoką z podwyższoną zdolnością pokrywania zarysowań (powłoki o grubości min. 1,0 mm pokrywające rysy o szerokości rozwarcia powyżej 0,15 mm do 0,30 mm) - boki płyty ustroju nośnego i spód gzymsów w obrębie skrzydełek 12,0m(0,62m+0,56m)+[(0,08m+0,18m)x(2,85m+2,71m)] =	15,3		
			Razem	15,3	m ²	15,3
		M.20.01.17	Osadzenie kotew			
70	3,5,6,12- 13		Kotwy talerzowe - kapa chodnikowa i belka podporęczowa 20szt.+12szt. =	32		
			Razem	32	szt.	32
		M.20.01.21	Gzyms mostowy polimerobetonowy			
71	3-5,8,13		Prefabrykowany gzyms z polimerobetonu 4x48 cm 17,62m+17,75m =	35,4		
			Razem	35,4	m	35,4
		M.20.02.06	Drobne elementy drogowo-mostowe			
72	2,3,4,5		Palisada z kółków Ø 8 ÷ 10cm długości 1,2 m 2x11,5m =	23,0		
			Razem	23,0	m	23,0
73	2,3,4,5		Umocnienia siatkowo-kamienne (materace gabionowe) gr. 23 cm na geowłókninie			

			165,0m2 =	165,0		
			Razem	165,0	m2	165,0
74	3,4,5		Pale drewniane fundamentów stożków - pale Ø 20 cm, dl. 180/230 cm 3szt.+3szt.+7szt.+6szt. =	19		
			Razem	19	szt.	19
		M.20.02.08	Tymczasowa kładka dla pieszych			
75	2,3		Kładka dla pieszych z dojciami - wykonanie projektu kładki tymczasowej - montaż i demontaż kładki tymczasowej - zdjęcie humusu pod dojścia do kładki 50,0mx1,0m = - wykonanie i rozbiórka nawierzchni dojść do kładki 50,0mx1,0m = - wykonanie i rozbiórka tymczasowych schodów skarpowych - rekultywacja terenu - koszty wymaganych uzgodnień	1 1 50,0 50 2 50 1	kpl. kpl. m2 m2 szt. m2 kpl.	
			Razem	1	rycz.	1

mgr inż. FAWEL KALISTA

Nr upr. bud. SWK/0041/FOOM/06
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności mostowej.