

PRZEDMIAR ROBÓT

"Przebudowa Mostu na rzece Utracie w ciągu drogi powiatowej nr 3111W w miejscowości Moszna Wieś"

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 trasy i punktów wysokościowych.	x	x
		a). odtworzenie w terenie osi głównych mostu L = 0,030km.	km	0,050
		b). inwentaryzacja powykonawcza.	kpl	1,000
2	D.01.02.02.	Zdjęcie warstwy humusu F=175m2 o grubości do 15cm	m2	175,000
X	D.04.00.00.	PODBUDOWY	X	X
3	D-04.02.01	Podbudowa pomocnicza z kruszywa łamanego 0/31,5 stab. mechanicznie gr. 20cm P= (5,5x6,25x2)=75m2	m2	75,00
4	D-04.02.01	Pobocze na dojazdach z kruszywa łamanego 0/31,5 stab. mechanicznie gr. 10cm P= (1,35+0,8)x37,10=80m2	m2	80,00
5	D-04.03.01	Skropienie podbudowy z kruszywa stab. mech. emulsją asfaltową w ilości 0,20-0,30 kg/m2 przed ułożeniem podbudowy zasadniczej P=75m2	m2	75,00
6	D-04.03.01	Oczyszczenie mechaniczne warstw podbudowy bitumicznej na długości skrzydełek oraz na dojazdach P=(2,20x6,5x2)+(16x6,0)+(17,10x6)= 230m2	m2	230,00
7	D-04.03.01	Skropienie nawierzchni emulsją asfaltową w ilości 0,20-0,30 kg/m2 przed ułożeniem warstwy wiążącej P=230m2	m2	230,00
8	D-04.03.01	Skropienie nawierzchni emulsją asfaltową w ilości 0,20-0,30 kg/m2 przed ułożeniem warstwy ścieralnej P=300m2	m2	300,00
9	D-04.07.01	Podbudowa zasadnicza z betonu asfaltowego gr. 10cm P= (5,5x6,25x2)=75m2	m2	75,00
X	D.05.00.00.	NAWIERZCHNIE	X	X
10	D.05.03.05a	Warstwa wiążąca gr. 4,0cm z AC 16w 50/70 most . P=70m2	m2	70,00
11	D-05.03.05b	Nawierzchnia ścieralna gr. 4,0cm z AC 11S 50/70 most . P=70m2	m2	70,00
12	D.05.03.05a	Warstwa wiążąca gr. 6-9cm z AC 16w 50/70 dojazdy . P=230m2	m2	230,00
13	D-05.03.05b	Nawierzchnia ścieralna gr. 5,0cm z AC 11S 50/70 dojazdy . P=230m2	m2	230,00
X	D.06.00.00.	ROBOTY WYKOŃCZENIOWE	X	X
14	D.06.01.01.	Plantowanie i Humusowanie gr. 5-10cm z obsianiem trawą przelętego terenu w okół mostu . P = 172 m2	m2	100,00
X	D.07.00.00.	URZĄDZENIA BEZPIECZEŃSTWA RUCHU	X	X
15	D.07.03.01.	Tymczasowa organizacja ruchu na czas robót.	kpl	1,00
16	D.07.03.01.	Bariery stalowe ochronne H1 W3 A . Odcinki połączeniowe ist. barierą (4x2) + (2x16)+(2x17,10)=74,50m	m	74,50
X	D.08.00.00	ELEMENTY ULIC		
17	D.08.01.01	Krawężnik betonowy 20x30cm na ławie betonowej z oporem oraz zasypką z piasku stab. cementem na dojazdach do obiektu mostowego L=34m	m	34,00
18	D.08.01.01	Opornik betonowy 12x25cm na ławie betonowej z oporem oraz zasypką z piasku stab. cementem na dojazdach do obiektu mostowego L=34m	m	34,00
19	D.08.02.01	Ściek przykrawężnikowy na długości krawężnika zanikającego L=2m , szer. 0,37m, na ławie z betonu C8/10 L=1,5m, oraz szer. 0,46m z kostki betonowej gr. 6cm na ławie betonowej z C8/10, oraz podsypce piask. cem.gr. 5cm na długości pobocza . L= 4x2+(2x1,50)=11m	m	11,00
ROBOTY MOSTOWE				
X	M.11.00.00.	FUNDAMENTOWANIE	X	X

20	M.11.04.01	Zabicie ścianki z ścianki stalowej szczelnej zabezpieczającej fundamenty wraz z odwodnieniem wykopu na czas prowadzenia robót oraz obcięciem do wysokości ław. Ścianka dł 6,0m P=(1,85x4+8,40x2)*6=145,50m ²	m ²	145,50
21	M.11.01.01	Wykopy w gruncie kat. I - III na odwóz wraz z zabezpieczeniem i odwodnieniem na czas budowy podpór - Wykop pod przyczółki oraz ściankę przy podporach V = (9*10,5*2)=189m ³	m ³	189,00
22	M.11.01.01	Wykopy w gruncie kat. I - III na odwóz wraz z zabezpieczeniem i odwodnieniem na czas budowy podpór - Wykop/Rozebranie stożków od str. G.W. pod przyczółki oraz ściankę przy podporach. V = (5*10,5*2)=105m ³	m ³	105,00
23	M.11.01.01	Wykopy w gruncie kat. I - III na odwóz wraz z zabezpieczeniem i odwodnieniem na czas budowy podpór - Wykop/Rozebranie stożków od str. D.W. pod przyczółki oraz ściankę przy podporach. V = (3*10,5*2)=63m ³	m ³	63,00
24	M.11.01.04	Zasypanie przestrzeni za przyczółkami do wysokości płyty przejściowej o zagęszczeniu min. Is=1,0. - grunt z dokopu V= 7,5*8,5*2=128 m ³	m ³	128,00
25	M.11.01.04	Zasypanie z formowanie stożków i skarp przy skrzydłach oraz pod przestrzenią podmostową o zagęszczeniu min. Is=0,97. - grunt z dokopu. Stożki V= 140,0 m ³ , skarpy pod mostem i stożkami V=60,0 m ³	m ³	200,00
26	M.11.01.04	Zasypanie przestrzeni nad płytą przejściową o zagęszczeniu min. Is=1,0. - grunt z dokopu V= 1,5*8,5*2=26 m ³	m ³	26,00
27	M.11.01.04	Zasdypanie przestrzeni między ścianką stalową a podstawą umocnienia gruntem z dokopu/gruntem stab. cementem/piaskiem stab. cementem	m ³	15,00
X	M.12.00.00.	ZBROJENIE	X	X
28	M.12.01.03.	Stal zbrojeniowa.	x	x
		a). Pancerz korpusów podpór Q = 2770 kg	kg	2 770,00
		b). Skrzydeł Q = 999 kg	kg	999,00
		c). Wspornik pod płytę przejściową Q = 854 kg	kg	854,00
		d). Płyt przejściowych Q = 2433 kg	kg	2 433,00
		e). Poprzecznic Q = 609 kg	kg	609,00
		f). Ława poprzecznicy Q = 515 kg	kg	515,00
		g). Płyty zespalającej Q = 4448 kg	kg	4 448,00
		h). Kap chodnikowych Q = 662 kg	kg	662,00
X	M.13.00.00.	BETON	X	X
x	M.13.01.00.	Beton konstrukcyjny.	x	x
29	M.13.01.01.	Beton klasy C25/30 ,C30/37 w deskowaniu.	x	x
		a) Beton pancerza przyczółka/oczezu w obrysie ścianki stalowej C30/37 V= 26m ³	m ³	26,00
		b) Beton pancerza przyczółka C30/37 V= 6m ³	m ³	6,00
		c). Beton w podporach skrajnych skrzydła C30/37 V = 8m ³	m ³	8,00
		d). Beton w podporach skrajnych wspornik płyty przejściowej C30/37 V = 6,0m ³	m ³	6,00
		e). Beton w podporach skrajnych płyty przejściowej C30/37 V = 24,0m ³	m ³	24,00
		f). Beton Płyta zespalająca C30/37 V =21m ³	m ³	21,00
		g). Beton Ławy poprzecznicy C30/37 V =5m ³	m ³	5,00
		h). Beton poprzecznic C30/37 V =7,5m ³	m ³	7,50
		i). Beton kap chodnikowych C30/37 V =6m ³	m ³	6,00

		j). Beton murka oporowego stożka C35/30 V = 7m3	m3	7,00
x	M.13.02.00.	Beton klasy poniżej C 20/25 bez deskowania	x	x
30	M.13.02.01.	Beton klasy C8/10 ława pod krawężnik na długości skrzydeł oraz zanikający V = 3,0m3	m3	3,00
		Beton klasy C8/10 chudy beton pod płyty przejściowe V = 9,0m3	m3	9,00
		Beton klasy C8/10 chudy beton pod ściek z kostki betonowej na długości krawężnika zanikającego V= 0,5m3	m3	0,50
31	M.13.02.01.	Beton klasy C10/12 uzupełnienie podbudowy po wykonaniu krawężnika oraz opornika betonowego V= 0,5x34= 17m3	m3	17,00
		Beton klasy C10/12 ława betonowa pod wykonanie krawężnika oraz opornika betonowego V= 0,7x34= 24m3	m3	24,00
33	M.13.03.04	Dostawa i montaż deski gzymsowej polimerobetonowej L=2*15=30m	m	30,00
34	M.13.07.03	Hydrofobizacja powierzchni betonowych podpory, płyta ustroju F= (8,5x9,2)+(7,5x2x2)+(3,5x4)+(0,7x9x2)= 136m2	m2	136,00
X	M.14.00.00.	KONSTRUKCJE STALOWE	X	X
35	M.14.01.01.	Konstrukcja stalowa ustroju niosącego.	x	x
		a). Konstrukcja stalowa wraz z sworzniami , tymczasowym podparciem na czas betonowania płyty Q = 14,805 t	t	14,805
36	M.14.03.01 M.14.03.02.	Antykorozyjne zabezpieczenie konstrukcji stalowej gr. 240 mikronów P= Dźwigary + Poprzecznice = 160m2	m2	160,000
X	M.15.00.00.	IZOLACJE I NAWIERZCHNIE	X	X
x	M.15.01.00.	Izolacje cienkie.	x	x
37	M.15.01.01.	Izolacja powierzchni betonowych ław, podpór, skrzydeł od str. zasypki od str. stożków, stykających się z gruntem roztworami asfaltowymi na zimno - R + 2P. P= 150,0m2	m2	150,00
38	M.15.02.02.	Przeciwnapadek z asfaltu lanego	m2	4,50
39	M.15.02.08.	Izolacja z pap termozgrzewalnych o grubości min. 5 mm modyfikowanych SBS. P = (10,60*8,5)+wywiniecie na płytę przejściową 20 m2 = 110,0m2	m2	110,00
40	M.18.01.02.	Wykonanie uciąglenia nawierzchni bitumicznej L=6,5x2 = 13m	m	13,00
x	M.15.03.00.	Nawierzchnie	x	x
41	M.15.03.04.	Nawierzchnia z żywicy kap chodnikowych epoksydowo-poliuretanowych ma płycie zespalającej oraz gzymsie skrzydeł, warstwą o grubości 5 mm. P = (15*0,8*2)=24m2	m2	24,00
X	M.16.00.00.	ODWODNIENIE	X	X
42	M.16.01.03	Sączki odwadniające izolację 10szt.	szt.	10,00
43		Dreny odwadniające izolację . Płyta L= 40m + Kapa za krawężnikiem 20m + Drenaż pod krawężnikiem 20m = 80m	m	80,00
44	M.16.02.02	Drenaż za ścianą przyczółka + skrzydła od strony zasypki P=(2*16)+(4x3,5)=46m2	m2	46,00
X	M.19.01.00.	ELEMENTY ZABEZPIECZAJĄCE	X	X
45	M.19.01.01.	Krawężnik kamienny 20x18 z kotwą na podlewce niskoskurczowej L=2x15,0=30m	m	30,00
46		Krawężnik kamienny zanikający 20x30 na ławie betonowej L=2x2,0=4m	m	4,00
47	M.19.01.04.	Barieroporecz H2/W3/B na moście H=1,1m . L= 2*15,0=30m	m	30,00
X	M.20.00.00	INNE ROBOTY MOSTOWE	X	X
48		Umocnienie powierzchni		
		Umocnienie powierzchni stożków płytami ażurowymi gr. 10cm na podsypce piaskowo cementowej gr. 5cm	m2	68,00
		Umocnienie skarp stożków F= 4x15+(2x4,0)=68m2		

49	M.20.01.05	Umocnienie powierzchni kostką betonową gr. 6cm na podsypce piaskowo cementowej gr. 5cm . Umocnienie połki pow. pozioma Umocnienie stożków przy styku z schodami skarpowymi Umocnienie dojść do schodów wraz z obrzeżem 8x30 cm . $F = (2 \times 30) + (2 \times 6) + (2 \times 1) = 74 \text{m}^2$	m2	74,00
50	M.20.01.08.	Schody skarpowe prefabrykowane z poręczą. $3,3 \times 2 = 7,0 \text{m}$	m	7,00
51	M.20.02.01.	Wiercenie otworów w konstrukcjach żelbetowych o średnicy do 25 mm i głębokości do 30 cm z osadzeniem stalowych bolców zespalających (bez materiału) na zaprawach kotwiących. Wspornik płyt przejściowych 186 szt., kotwy oczezu ścianki 136 szt. = 322 szt.	szt	322,00
52	M.20.02.01.	Wiercenie otworów w konstrukcjach żelbetowych o średnicy do 16 mm i głębokości do 30 cm z osadzeniem stalowych bolców zespalających (bez materiału) na zaprawach kotwiących. Skrzydełka = 150 szt + pancierz przyczółków = 288 szt.	szt.	438,00
53	M.20.03.02.	Wbudowanie rur osłonowych fi 110 w kapę chodnikową oraz na długości skrzydeł na przeprowadzenie urządzeń obcych . $L = 2,0 \times 15,0 = 30,0 \text{ m}$	m	30,00
54	M.20.03.01	Reglacja koryta rzeki	x	x
		Wykopy w korycie rzeki w gruncie kat. I - IV, z wykonaniem profilowaniem dna rzeki i pochylenia skarp w celu wykonania umocnienia , z odwozem na odległość do 1 km. $V = 0,35 \times 101 \text{m}^2 = 35,50 \text{m}^3$	m3	35,50
		Ułożenie geowłókniny separującej na dnie rzeki. $P = 101 \text{m}^2$	m2	101,00
		Wykonanie narzutu kamiennego na dnie rzeki gr. 30cm $V = 0,3 \times 101 = 30,5 \text{m}^3$	m3	30,50
		Wykonanie podstawy umocnienia skarp rzeki oraz umocnienia skarp stożków z kołków drewnianych śr. 9-11cm $L = 1,5 \text{m} - 1,8 \text{m}$ $L = 44 \text{m}$	m	44,00
		Wykonanie umocnienia na skarpach rzeki płytami ażurowymi gr. 10cm na podsypce piaskowo cementowej gr. 5cm $F = 51 \text{m}^2$	m2	51,00
55	M.20.04.01.	Wyburzenie obiektów budowlanych i inżynierskich:		
		a). Rozebranie bariery na moście $L = 30 \text{m}$	m	31,00
		b). Rozebranie bariery na dojazdach $L = 74,50 \text{m}$	m	74,50
		b). Rozebranie istniejącej nawierzchni bitumicznej gr. średnio 15cm na moście i na długości skrzydeł $P = 90 \text{m}^2$	m2	90,00
		c). Rozebranie istniejącej podbudowy na dojazdach do mostu . $P = 75 \text{m}^2$ gr. średnia 50cm	m2	75,00
		d) Rozbiórka istniejącej nawierzchni bitumicznej ścieralnej gr. średnio 5cm na dojazdach $P = 200 \text{m}^2$	m2	200,00
		e) Rozbiórka istniejącej nawierzchni bitumicznej wiążącej gr. średnio od 6cm do 8cm na dojazdach $P = 200 \text{m}^2$	m2	200,00
		f) Rozbiórka ist. krawężnika betonowego wraz z oporoem oraz obcięciem krawędzi podbudowy bitumicznej wraz z korytowaniem pod wykonanie nowego krawężnika $L = 34 + 4(\text{most}) = 38 \text{m}$	m	38,00
		g) Rozbiórka ist. opornika betonowego wraz z oporoem oraz obcięciem krawędzi podbudowy bitumicznej wraz z korytowaniem pod wykonanie nowego opornika $L = 34 + 4(\text{most}) = 38 \text{m}$	m	38,00
		h) Rozbiórka ist. poboczy gr. 10cm $P = (1,35 + 0,8) \times 37,10 = 80 \text{m}^2$	m2	80,00
		i). Rozbiórka betonu ochronnego izolacji gr. 10cm . $P = 64 \text{m}^2$	m2	64,00
		j.) Rozbiórka izolacji . $P = 76 \text{m}^2$	m2	76,00
		k). Rozebranie płyty żelbetowej wraz z wspornikami . $V = (3,3 \times 10,60) + (0,1 \times 10,60 \times 2) = 37,0 \text{m}^3$	m3	37,00
		l). Cięcie mechaniczne do projektowanego poziomu skrzydełek wraz z wspornikami chodnikowymi $V = 8 \text{m}^3$	m3	8,00
		l). Cięcie mechaniczne powierzchni czoła przyczółka średnio 50cm poniżej spodu ist. płyty wraz z ścianką zapleczną $V = (0,5 \times 0,8 \times 7,15 \times 2) + (0,65 \times 0,4 \times 7,15 \times 2) = 10,0 \text{m}^3$	m3	10,00
		m). Rozebranie starych betonowych elementów skrzydeł/podpór/umocnień nie ist. już mostu od strony G.W. $V = 30 \text{m}^3$	m3	30,00

