

数 量 計 算 書

令和6年度 市道1847号線道路整備工事

松本市 島内

松本市

工事数量総括表

No.1

工事名	令和6年度 市道1847号線道路整備工事 松本市 島内				事業区分		道路改良
					工事区分(1)		道路改良
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格(5)	単位	実施数量	計上数量	摘要
道路土工							
	掘削工	掘削	土砂 片切掘削	m3	116.1	120	
	作業土工	床掘り	土砂 幅1m以上2m未満	m3	227.5	230	
		埋戻し	最大埋戻し幅1m未満	m3	44.1	40	
		埋戻し (購入土)	小規模 RC-40	m3	6.4	6	
	路体盛土工	路床盛土		m3	48.6	50	
		路体(築堤) 盛土		m3	25.2	30	
		畦畔復旧		m	45.0	45	
		基面整生		m2	120.1	120	
	法面整形工	法面整形 (切土部)		m2	31.9	30	
		法面整形 (盛土部)	法面締固めなし	m2	2.4	2	
	残土処理工	土砂等運搬	距離6.5km以下	m3	205.1	210	
		残土等処分		m3	205.1	210	
	コンクリートブ ロック工	現場打基礎コン クリート	18-8-40BB	m3	11.9	12	
		胴込コンクリー ト	大型ブロック 2000kg/個以下 18-8-40BB	m3	98.0	98	
		裏込碎石	RC-40	m3	42.7	43	
		現場打天端コン クリート	18-8-25BB	m3	6.7	7	
		大型ブロック		m2	143.4	143	

工事数量総括表

No.4

工事名	令和6年度 市道1847号線道路整備工事 松本市 島内				事業区分		道路改良
					工事区分(1)		道路改良
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格(5)	単位	実施数量	計上数量	摘要
舗装工							
	舗装準備工	不陸整正	補足材なし	m2	117.3	117	
	アスファルト 舗装工	凍上抑制層	RC-40 t=12cm	m2	189.6	190	
		下層路盤 (車道・路肩部)	RC-40 t=15cm	m2	189.6	190	
		上層路盤 (車道・路肩部)	M-25 t=10cm	m2	115.2	115	
		表層 (車道・路肩部)	再生密粒度20F t=4cm	m2	193.4	193	
区画線工	区画線工	溶融式区画線	加熱融着式	m	2.5	3	
構造物撤去工							
	構造物取壊し工	Co構造物取壊し	無筋構造物	m3	13.7	14	
		舗装版切断		m	25.4	25	
		舗装版破碎	t=4cm	m2	107.9	108	
		As殻運搬		m3	5.0	5	
		Co殻運搬	無筋構造物	m3	9.0	9	
		Co殻運搬	鉄筋構造物	m3	4.7	5	
		As殻処分		t	11.5	12	
		Co殻処分	無筋構造物	t	21.2	21	
		Co殻処分	二次製品	t	11.7	12	

道路土工数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
掘削工				
	掘削		土量計算書より 121.1 - 5.0 (As殻控除)	116.1 m ³
作業土工				
	床掘り		土量計算書より 232.2 - 4.7 (Co殻控除)	227.5 m ³
	埋戻し		土工計算書より 44.1	44.1 m ³
	埋戻し (購入土)	RC-40	土工計算書より 6.4	6.4 m ³
路体盛土工				
	路床盛土		土量計算書より 48.6	48.6 m ³
	路体(築堤) 盛土		土量計算書より 25.2	25.2 m ³
	畦畔復旧		土量計算書より 6.8	6.8 m ³
法面整形工				
	法面整形 (切土部)		法面整形(切土部)面積計算書より 31.9 + 0.0 (左側+右側)	31.9 m ²
	法面整形 (盛土部)		法面整形(盛土部)面積計算書より 2.4 + 0.0 (左側+右側)	2.4 m ²
残土処理工				
	土砂等運搬		掘削+床掘-(埋戻し+路体盛土+路床盛土+畦畔復旧)/0.9	205.1 m ³
	残土等処分		上記のとおり	205.1 m ³

土工計算書(1)

位 置 (測点)	横断面積		平均横断面積		距離	体積		備考
	掘削	床掘	掘削	床掘		掘削	床掘	
	m2	m2	m2	m2		m3	m3	
No. 5 +16.7	7.5	2.4						
No. 6 +2.0	5.1	5.1	6.30	3.75	5.3	33.4	19.9	
BC. 4 No. 6 +4.0	4.6	5.6	4.85	5.35	2.0	9.7	10.7	
SP. 4 No. 6 +12.7	1.3	4.1	2.95	4.85	8.7	25.7	42.2	
No. 7 +0.0	1.6	3.9	1.45	4.00	7.3	10.6	29.2	
EC. 4 No. 7 +1.5	1.5	3.9	1.55	3.90	1.5	2.3	5.9	
BC. 5 No. 7 +3.8	1.3	3.6	1.40	3.75	2.3	3.2	8.6	
SP. 5 No. 7 +15.2	0.7	3.9	1.00	3.75	11.4	11.4	42.8	
No. 8 +0.0	1.1	3.4	0.90	3.65	4.8	4.3	17.5	
EC. 5 No. 8 +6.5	1.3	4.1	1.20	3.75	6.5	7.8	24.4	
EC. 5 No. 8 +6.5	1.3	5.6	1.30	4.85	0.0	0.0	0.0	
No. 8 +13.0	2.6	0.0	1.95	2.80	6.5	12.7	18.2	
L型擁壁施工箇所 (L型擁壁展開図より)		3.2						
		3.2		3.20	4.0		12.8	
					60.3	121.1	232.2	

土工計算書(2)

位置(測点)	横断面積		平均横断面積		距離	体積		備考
	路床盛土	路体盛土	路床盛土	路体盛土		路床盛土	路体盛土	
	m2	m2	m2	m2		m3	m3	
No. 5 +16.7	0.0	2.7						
No. 6 +2.0	0.0	0.0	0.00	1.35	5.3	0.0	7.2	
BC. 4 No. 6 +4.0	0.0	0.0	0.00	0.00	2.0	0.0	0.0	
SP. 4 No. 6 +12.7	0.4	0.0	0.20	0.00	8.7	1.7	0.0	
No. 7 +0.0	1.9	1.4	1.15	0.70	7.3	8.4	5.1	
EC. 4 No. 7 +1.5	1.6	1.1	1.75	1.25	1.5	2.6	1.9	
BC. 5 No. 7 +3.8	1.6	0.9	1.60	1.00	2.3	3.7	2.3	
SP. 5 No. 7 +15.2	0.3	0.0	0.95	0.45	11.4	10.8	5.1	
No. 8 +0.0	0.5	0.0	0.40	0.00	4.8	1.9	0.0	
EC. 5 No. 8 +6.5	1.8	0.3	1.15	0.15	6.5	7.5	1.0	
EC. 5 No. 8 +6.5	2.2	0.3	2.00	0.30	0.0	0.0	0.0	
No. 8 +13.0	0.0	0.0	1.10	0.15	6.5	7.2	1.0	
L型擁壁施工箇所 (L型擁壁展開図より)	1.2	0.4						
	1.2	0.4	1.20	0.40	4.0	4.8	1.6	
					60.3	48.6	25.2	

土工計算書(3)

位 置 (測点)	横断面積		平均横断面積		距離	体積		備考
	埋戻し	畦畔	埋戻し	畦畔		埋戻し	畦畔	
	m2	m2	m2	m2		m3	m3	
No. 5 +16.7	0.6	0.0						
No. 6 +2.0	0.6	0.2	0.60	0.10	5.3	3.2	0.3	
BC. 4 No. 6 +4.0	0.6	0.2	0.60	0.20	2.0	1.2	0.2	
SP. 4 No. 6 +12.7	0.5	0.2	0.55	0.20	8.7	4.8	1.0	
No. 7 +0.0	1.2	0.2	0.85	0.20	7.3	6.2	1.2	
EC. 4 No. 7 +1.5	1.1	0.2	1.15	0.20	1.5	1.7	0.3	
BC. 5 No. 7 +3.8	0.6	0.2	0.85	0.20	2.3	2.0	0.4	
SP. 5 No. 7 +15.2	0.6	0.2	0.60	0.20	11.4	6.8	1.4	
No. 8 +0.0	0.6	0.2	0.60	0.20	4.8	2.9	0.6	
EC. 5 No. 8 +6.5	1.5	0.2	1.05	0.20	6.5	6.8	1.4	
EC. 5 No. 8 +6.5	2.6	0.0	2.05	0.10	0.0	0.0	0.0	
No. 8 +13.0	0.0	0.0	1.30	0.00	6.5	8.5	0.0	
					56.3	44.1	6.8	
L型擁壁施工箇所 (L型擁壁展開図より)	1.6							
	1.6		1.60		4.0	6.4		
					60.3	6.4		

土工計算書(4)

位 置 (測点)	距離(切土)		平均		距離	面積		備考
	法面整形 (左長)	法面整形 (右長)	法面整形 (左長)	法面整形 (右長)		法面整形 (左長)	法面整形 (右長)	
	m	m	m	m		m ²	m ²	
No. 5 +16.7	0.0	0.0						
No. 6 +2.0	2.3	0.0	1.15	0.00	5.3	6.1	0.0	
BC. 4 No. 6 +4.0	2.3	0.0	2.30	0.00	2.0	4.6	0.0	
SP. 4 No. 6 +12.7	1.4	0.0	1.85	0.00	8.7	16.1	0.0	
No. 7 +0.0	0.0	0.0	0.70	0.00	7.3	5.1	0.0	
EC. 4 No. 7 +1.5	0.0	0.0	0.00	0.00	1.5	0.0	0.0	
BC. 5 No. 7 +3.8	0.0	0.0	0.00	0.00	2.3	0.0	0.0	
SP. 5 No. 7 +15.2	0.0	0.0	0.00	0.00	11.4	0.0	0.0	
No. 8 +0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	4.8	0.0	0.0	
EC. 5 No. 8 +6.5	0.0	0.0	0.00	0.00	6.5	0.0	0.0	
No. 8 +6.5	0.0	0.0	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0	
No. 8 +13.0	0.0	0.0	0.00	0.00	6.5	0.0	0.0	
					56.3	31.9	0.0	

土工計算書(5)

位 置 (測点)	距離(盛土)		平均		距離	面積		備考
	法面整形 (左長)	法面整形 (右長)	法面整形 (左長)	法面整形 (右長)		法面整形 (左長)	法面整形 (右長)	
	m	m	m	m		m ²	m ²	
No. 5 +16.7	0.0	0.0						
No. 6 +2.0	0.0	0.0	0.00	0.00	5.3	0.0	0.0	
BC. 4 No. 6 +4.0	0.0	0.0	0.00	0.00	2.0	0.0	0.0	
SP. 4 No. 6 +12.7	0.0	0.0	0.00	0.00	8.7	0.0	0.0	
No. 7 +0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	7.3	0.0	0.0	
EC. 4 No. 7 +1.5	0.0	0.0	0.00	0.00	1.5	0.0	0.0	
BC. 5 No. 7 +3.8	0.0	0.0	0.00	0.00	2.3	0.0	0.0	
SP. 5 No. 7 +15.2	0.0	0.0	0.00	0.00	11.4	0.0	0.0	
No. 8 +0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	4.8	0.0	0.0	
No. 8 +6.5	0.0	0.0	0.00	0.00	6.5	0.0	0.0	
No. 8 +6.5	0.0	0.0	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0	
No. 8 +13.0	0.0	0.0	0.00	0.00	6.5	0.0	0.0	
L型擁壁施工箇所 (L型擁壁展開図より)	0.6							
	0.6		0.60		4.0	2.4		
					60.3	2.4	0.0	

基面整正計算書

名称	品種	形状・寸法	計算式	数量
大型ブロック	基礎工		$A=1.518 \times 45.0 = 68.310$	68.3 m ²
	小口止工		$A=0.521+0.519 = 1.031$	1.0 m ²
コマ型コンクリートブロック基礎			$A=1.5(\text{mあたり}) \times 4.03=6.045$	6.0 m ²
重力式擁壁	No.6+16.3~ No.7+5.0		$1/2 \times (0.96+0.90) \times 1.647 = 1.532$ $0.90 \times 1.937 = 1.743$ $1/2 \times (0.90+0.86) \times 1.473 = 1.296$ $1/2 \times (0.86+0.80) \times 2.254 = 1.871$ $1/2 \times (0.80+0.70) \times 1.273 = 0.955$ $\Sigma = 1.532+1.743+1.296+1.871+0.955 = 7.397$	7.4 m ²
	隅切り部		$1/2 \times (2.08+2.18) \times 2.327 = 4.957$ $1/2 \times 0.300 \times 0.409 = 0.061$ $1/2 \times 0.300 \times 0.401 = 0.060$ $4.957+0.061+0.060 = 5.078$	5.1 m ²
集水柵	1型		$A=1.8 \times 2.3=4.14$	4.1 m ²
排水工	水路フリューム	300×500	$A=0.50 \times 50.0=25.00$	25.0 m ²
	U型側溝	PU1-240	$A=0.44 \times 2.0=0.88$	0.9 m ²
VU管		φ150	$A=0.15 \times 2.1=0.32$	0.3 m ²
田面排水工		300×300×500	$A=0.14 \times 2=0.28$	0.3 m ²
2号MH			$A=0.725 \times 0.725 \times 3.14=1.65$	1.7 m ²
				120.1 m ²

擁壁工集計表

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
コンクリートブロック工	現場打基礎 コンクリート	18-8-40BB	大型ブロック, ガードレール基礎工割付図より $L=0.264(\text{mあたり}) \times 44.95=11.87$	m3 11.9
	基礎材	RC-40 t=150mm	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図1より $A=15.18(10\text{mあたり}) \times 4.495=68.23$	m2 68.2
	胴込コンクリート	大型ブロック 2000kg/個以下 18-8-40BB	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より $V=98.01$	m3 98.0
	裏込砕石	RC-40	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より $V=42.67$	m3 42.7
	現場打天端 コンクリート	18-8-25BB	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より $V=4.495 \times 1.5=6.74$	m3 6.7
	大型ブロック		大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より $A=120.75+17.87(\text{調整Co})+4.74(\text{隔壁})=143.36$	m2 143.4
	大型ブロック (材料費)	1.50×1.00	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より	個 63.0
		0.75×1.00	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より	個 20.0
		1.50×0.50	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より	個 13.0
		0.75×0.50	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より	個 4.0
	小口止コンクリート1	18-8-40BB	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図1,2より	m3 1.1
	小口止コンクリート2	18-8-40BB	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図1,2より	m3 1.0
	材料費	瀝青質目地板	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より $A=27.27$	m2 27.3
		異形棒鋼 SD345 D13	大型ブロック, ガードレール基礎工構造図1より $(44.95 \times 1.327)/1000=0.059$ $0.059 \times 1.03(\text{ロス率})=0.061$ 大型ブロック, ガードレール基礎工構造図2より $(120.75 \times 1.327)/1000=0.160$ $0.160 \times 1.03(\text{ロス率})=0.165$ $\Sigma=0.061+0.165=0.226$	t 0.23
プレキャスト擁壁工	L型擁壁	1mを超え2m以下	L型擁壁割付一般図より $L=2.0+1.0+1.03=4.03$	m 4.0
	擁壁材料費	H1750B L2000	L型擁壁割付一般図より	本 1.0
		H1750B L1000	L型擁壁割付一般図より	本 1.0
		H1750B L1030 短尺	L型擁壁割付一般図より	本 1.0

	コマ型コンクリートブロック基礎	500型 2×3(6連)	L型擁壁割付一般図より A=15.0×0.403=6.05	m2 6.1
	余盛部碎石	RC-40	V={1.6×2+4.03×2(4×0.2)×0.2×0.5}=0.96	m3 1.0
重力式擁壁工 No.6+16.3 ~No.7+5.0	基礎材		1/2×(0.96+0.90)×1.647=1.532 0.90×1.937=1.743 1/2×(0.90+0.86)×1.473=1.296 1/2×(0.86+0.80)×2.254=1.871 1/2×(0.80+0.70)×1.273=0.955 Σ=1.532+1.743+1.296+1.871+0.955=7.397	m2 7.4
	型枠		1/2×(2.37+2.08)×1.647=3.665 2.08×1.937=4.029 1/2×(2.08+1.87)×1.473=2.909 1/2×(1.87+1.56)×2.254=3.866 1/2×(1.56+1.04)×1.273=1.655 3.665+4.029+2.909+3.866+1.655=16.124	m2 16.1
	コンクリート	18-8-40BB	1/2×(0.716+0.600)×1.647=1.084 1.937×0.600=1.162 1/2×(0.600+0.522)×1.473=0.826 1/2×(0.522+0.413)×2.254=1.054 1/2×(0.413+0.250)×1.273=0.422 1.084+1.162+0.826+1.054+0.422=4.548	m3 4.5
重力式擁壁工 隅切り部	基礎材	RC-40	1/2×(2.30+2.18)=2.240 1/2×0.300×0.409=0.061 1/2×0.300×0.401=0.060 Σ=5.212+0.061+0.060=5.333	m2 5.3
	型枠		1/2×(6.15+5.69)=5.920 (0.30+0.409)×2.84=2.014 (0.30+0.401)×2.63=1.844 Σ=5.920+2.014+1.844=9.778	m2 9.8
	コンクリート	18-8-40BB	1/2×(3.840+3.380)×2.389=8.400 控除 HPΦ600 A=0.496m2(斜方向断面積) 1/2×(1.532+1.957)×0.496=0.865 1/2×0.300×0.409×2.840=0.174 1/2×0.300×0.401×2.630=0.158 Σ=8.400-0.865+0.174+0.158=7.867	m3 7.9

排水構造物数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
側溝工				
	排水用フリユーム	300×500	平面図より L=50.0m	50.0 m
	間詰コンクリート	捨-8-40BB	標準断面図より V=0.106×45.0=4.77	4.8 m ³
	フリユーム蓋	350	平面図より 5.0/1.0=5	5.0 枚
	ベンチフリユーム	幅400	平面図より L=4.0	4.0 m
	U型側溝	PU1-240	平面図より L=2.0	2.0 m
	排水柵	300×300×500	平面図より 2基	2.0 基
管渠工	VU管	φ150	平面図より L=1.05+1.05=2.1	2.1 m
	コンクリート削孔	φ165 t=70mm		2.0 孔
	HP管	φ600	平面図より L=10.36m	10.4 m

集水枡計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
集水枡・マンホール工				
	1号集水枡	コンクリート 18-8-40BB	$1.60 \times 2.10 \times 1.45 - 1.20 \times 0.75 \times 1.30 \times 2 = 2.532$ $1.20 \times 0.20 \times 0.30 = 0.072$ $0.52 \times 0.55 \times 0.20 = 0.057$ $1/4 \times \pi \times 0.35^2 \times 0.2 = 0.019$ $(0.40 \times 0.26 + 0.30 \times 0.50) \times 0.20 = 0.051$ $0.50 \times 0.50 \times 0.20 = 0.05$ $\Sigma = 2.532 - 0.072 - 0.057 - 0.019 - 0.051 - 0.05 = 2.283$	m3 2.28
		型枠	$A = (0.90 \times 0.75 \times 4 + 0.60 \times 0.60 \times 4) - 0.5 - 0.3 = 3.34m^2$	m2 3.3
	基礎碎石	RC-40 t=200mm	$A = 2.3 \times 1.8 = 4.14$	m2 4.1
	ステップ	足掛け金物 298mm φ12.7	集水枡構造図より N=4	個 4.0
	円形水口ゲート	引上式 φ350, H1300	集水枡構造図より	門 1.0
	防塵網	1250×550	集水枡構造図より 1枚当たり5.8kg	基 1.0
	角落し		集水枡構造図より	式 1.0
	縞鋼板	t=3.2mm 400×1300	集水枡構造図より 1枚当たり16.8Kg	枚 2.0
付帯施設工				
	2号MH	H=2.53m		式 1.0

構造物撤去工数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
構造物 取壊し工				
	Co構造物取壊し	無筋構造物	水路取壊し 構造物撤去図より $V=50.0 \times 0.07 = 3.50$	m3 3.5
		無筋構造物	重力式擁壁取壊し 構造物撤去図より $V=7.17 \times 0.86 = 6.17$	m3 6.2
		無筋構造物	集水柵①取壊し 構造物撤去図より $V=1.2 \times 1.4 \times 1.15 - 0.95 \times 1.15 \times 1.0 = 0.84$	m3 0.8
		無筋構造物	集水柵②取壊し 構造物撤去図より $V=0.8 \times 0.7 \times 1.15 - 0.5 \times 0.4 \times 1.0 = 0.44$	m3 0.4
		無筋構造物	HP φ900取壊し 構造物撤去図より $V=4.8 \times 0.23 = 1.10$	m3 1.1
		無筋構造物	ブロック積取壊し 構造物撤去図より $V=0.39 \times 4.03 = 1.57$	m3 1.6
		無筋構造物	BF250取壊し 構造物撤去図より $V=0.02 \times 4.03 = 0.08$	m3 0.1
			計	m3 13.7
	舗装版切断		構造物撤去図より $L=5.6+19.8=25.4$	m 25.4
	舗装版破碎	t=4cm	構造物撤去図より	m2 107.9
運搬処理工				
	As殻運搬		$V=107.9 \times 0.04 = 4.32$ (舗装) $V=34.2 \times 0.02 = 0.68$ (アスカーブ) $\Sigma = 4.32 + 0.68 = 5.00$	m3 5.0
	Co殻運搬	無筋構造物		m3 9.0
	Co殻運搬	鉄筋構造物		m3 4.7
	As殻処分		殻運搬量 $\times 2.3t/m^3$ $5.00 \times 2.3 = 11.5$	t 11.5
	Co殻処分	無筋構造物	殻運搬量 $\times 2.35t/m^3$ $9.02 \times 2.35 = 21.15$	t 21.2
	Co殻処分	二次製品	殻運搬量 $\times 2.5t/m^3$ $4.68 \times 2.5 = 11.71$	t 11.7

不陸修正計算書(1)

位置(測点)	横断長		平均横断長		距離	面積		備考
	不陸修正		不陸修正			不陸修正		
	m		m			m ²		
No. 5 +16.7	1.1							
No. 6 +2.0	2.3		1.70		5.3	9.0		
BC. 4 No. 6 +4.0	2.9		2.60		2.0	5.2		
SP. 4 No. 6 +12.7	1.6		2.25		8.7	19.6		
No. 7 +0.0	0.1		0.85		7.3	6.2		
EC. 4 No. 7 +1.5	0.3		0.20		1.5	0.3		
BC. 5 No. 7 +3.8	0.3		0.30		2.3	0.7		
SP. 5 No. 7 +15.2	2.4		1.35		11.4	15.4		
No. 8 +0.0	2.5		2.45		4.8	11.8		
EC. 5 No. 8 +6.5	2.8		2.65		6.5	17.2		
No. 8 +13.0	7.0		4.90		6.5	31.9		
					56.3	117.3		

舗装工・路盤工計算書(2)

位置(測点)	横断長		平均横断長		距離	面積		備考
	路盤工	表層工	路盤工	表層工		路盤工	表層工	
	m	m	m	m		m ²	m ²	
No. 5 +16.7	3.00	0.00						
No. 6 +2.0	3.00	0.00	3.00	0.00	5.3	15.9	0.0	
BC. 4 No. 6 +4.0	3.00	0.00	3.00	0.00	2.0	6.0	0.0	
SP. 4 No. 6 +12.7	3.00	0.00	3.00	0.00	8.7	26.1	0.0	
No. 7 +0.0	3.00	0.00	3.00	0.00	7.3	21.9	0.0	
EC. 4 No. 7 +1.5	3.00	0.00	3.00	0.00	1.5	4.5	0.0	
No. 7 +1.5	4.00	4.00	3.50	2.00	0.0	0.0	0.0	
BC. 5 No. 7 +3.8	4.00	4.00	4.00	4.00	2.3	9.2	9.2	
SP. 5 No. 7 +15.2	4.00	4.00	4.00	4.00	11.4	45.6	45.6	
No. 8 +0.0	4.35	4.35	4.18	4.18	4.8	20.2	20.2	
No. 8 +6.5	5.50	5.50	4.93	4.93	6.5	32.2	32.2	
EC. 5～市道1054号線(表層)	舗装展開図より						47.4	
市道取付舗装 No. 6+15.3～No. 7+13.6	舗装展開図より					8.0	38.8	
					49.9	189.6	193.4	

