

数 量 計 算 書

令和5年度 市道2265号線道路改良工事

松本市 浅間温泉2丁目

数 量 集 計 表

工 種	項 目	規 格 等	数 量	設計数量	単位	摘 要
土工	機械床掘	標準	127.9	130	m3	
	機械床掘	小規模	75.8	80	m3	
	盛立		57.7	60	m3	
	機械埋戻	$1.0 \leq W < 4.0$	82.8	80	m3	
	機械埋戻	小規模	84.4	80	m3	
	不足土		21.2	20	m3	
	基面整正		86.2	86	m2	
	土羽整形	盛土	43.6	44	m2	15.4+28.2
撤去工	舗装版切断	As舗装版 t=4cm	22.5	23	m	
	舗装版取壊し	As舗装版 t= 4cm	458.1	460	m2	
	As廃材運搬		18.3	18	m3	458×0.04
	As廃材処理		42.1	42	t	18.3×2.30
	無筋廃材運搬	現場打ち横断側溝	0.6	1	m3	
	無筋Co廃材処理		1.4	1	t	0.6×2.35
	二次製品運搬	ロングU240型、自由勾配側溝300、BF200	18.3	18	m3	
	二次製品廃材処理		45.8	46	t	18.3×2.5
擁壁工	プレキャストL型擁壁	0.5m以上1.0m以下	2.8	3	m	
		1.0mを超え2.0m以下	34.7	35	m	
		2.0mを超え3.5m以下	14.7	15	m	

数 量 集 計 表

材料費				1	式	
	天端勾配自在型 短尺 H=750 L=1000		1	1	本	
	天端勾配自在型 短尺 H=1000 L=1820		1	1	本	
	天端勾配自在型 短尺 H=1250 L=1000		1	1	本	
	天端勾配自在型 短尺 H=1250 L=1684		1	1	本	
	天端勾配自在型 H1250 L=2000		4	4	本	
	天端勾配自在型 H=1500 L=2000		6	6	本	
	天端勾配自在型 H=1750 L=2000		1	1	本	
	天端勾配自在型 H=1750 L=2000 フェンス穴付き		1	1	本	
	天端勾配自在型 H2000 L=2000		1	1	本	
	天端勾配自在型 H2000 L=2000 フェンス穴付き		3	3	本	
	天端勾配自在型 短尺 H2250 L=1695 フェンス穴付き		1	1	本	
	天端勾配自在型 短尺 H2250 L=1000 フェンス穴付き		1	1	本	
	天端勾配自在型 H2250 L=2000 フェンス穴付き		4	4	本	
	天端勾配自在型 H2500 L=2000 フェンス穴付き		2	2	本	
排水工	自由勾配側溝(縦断用)	300×300	180.1	180	m	
	自由勾配側溝(横断用)	300×300	4.0	4	m	
	グレーチング蓋(縦断用)	300(L=500)	18	18	枚	
	グレーチング蓋(横断用)	300(L=1000)	2	2	枚	
	コンクリート蓋	300(L=500)	162	162	枚	
	自由勾配側溝柵	300×300	2	2	箇所	
	側溝柵グレーチング	300×300	2	2	枚	

数 量 集 計 表

舗装工	不陸整正	補足材無し	311.8	312	m ²	
	下層路盤工	RC 40-0 t=15cm	90.1	90	m ²	
	上層路盤工	M25 t=10cm	144.5	145	m ²	
	表層工	再生密粒度As20F t=4cm	447.4	447	m ²	
防護柵工	転落防止柵設置	H=1.1m @3.0m	22.7	23	m	
任意仮設工	交通誘導警備員	B	60	60	人・日	

土量計算書

No. 1

測 点	横 断 面 積						平 均 横 断 面 積						距 離	体 積					
	掘削	床掘	床掘 (小規模)	盛立	埋戻	埋戻 (小規模)	掘削	床掘	床掘 (小規模)	盛立	埋戻	埋戻 (小規模)		掘削	床掘	床掘 (小規模)	盛立	埋戻	埋戻 (小規模)
BP 0.0	0.0	7.3	0.0	2.5	4.5	1.2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
IP1 9.7	0.0	5.0	0.0	2.8	2.6	1.0	0.00	6.15	0.00	2.65	3.55	1.10	9.7	59.7		25.7	34.4	10.7	
NO.0+14.2 14.2	0.0	4.8	0.0	1.2	2.5	1.2	0.00	4.90	0.00	2.00	2.55	1.10	4.5	22.1		9.0	11.5	5.0	
NO.0+14.2 14.2	0.0	4.8	0.0	5.0	2.5	1.2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
NO.1 20.0	0.0	5.2	0.0	0.2	2.6	1.0	0.00	5.00	0.00	2.60	2.55	1.10	5.8	29.0		15.1	14.8	6.4	
NO.1+3.5 23.5	0.0	3.5	0.0	0.3	2.6	1.5	0.00	4.35	0.00	0.25	2.60	1.25	3.5	15.2		0.9	9.1	4.4	
NO.1+7.1 27.1	0.0	0.0	1.5	0.0	0.0	0.9	0.00	1.75	0.75	0.15	1.30	1.20	3.6	6.3	2.7	0.5	4.7	4.3	
NO.1+7.1 27.1	0.0	0.0	1.5	0.0	0.0	0.9	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
NO.1+10.1 30.1	0.0	0.0	1.4	0.0	0.0	0.7	0.00	0.00	1.45	0.00	0.00	0.80	3.0		4.4			2.4	
NO.1+15.0 35.0	0.0	0.0	1.3	0.0	0.0	0.6	0.00	0.00	1.35	0.00	0.00	0.65	4.9		6.6			3.2	
NO.2 40.0	0.0	0.0	1.2	0.0	0.0	0.6	0.00	0.00	1.25	0.00	0.00	0.60	5.0		6.3			3.0	
NO.2+2.0 42.0	0.0	0.0	1.5	0.0	0.0	0.8	0.00	0.00	1.35	0.00	0.00	0.70	2.0		2.7			1.4	
IP2 47.7	0.0	0.0	1.4	0.1	0.0	0.8	0.00	0.00	1.45	0.05	0.00	0.80	5.7		8.3	0.3		4.6	
NO.2+15.3 55.3	0.0	0.0	1.2	0.0	0.0	0.6	0.00	0.00	1.30	0.05	0.00	0.70	7.6		9.9	0.4		5.3	
小 計													55.3		132.3	40.9	51.9	74.5	50.7

盛立=路体 : 埋戻=転圧

土 量 計 算 書

No. 2

測 点	横 断 面 積						平 均 横 断 面 積						距 離	体 積						
	掘削	床掘	床掘 (小規模)	盛立	埋戻	埋戻 (小規模)	掘削	床掘	床掘 (小規模)	盛立	埋戻	埋戻 (小規模)		掘削	床掘	床掘 (小規模)	盛立	埋戻	埋戻 (小規模)	
IP3	59.4	0.0	0.0	0.7	0.0	0.0	0.4	0.00	0.00	0.95	0.00	0.00	0.50	4.1			3.9	—	2.1	
NO.3+7.4	67.4	0.0	0.0	0.8	0.0	0.0	0.4	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.40	8.0			6.0	—	3.2	
NO.4+1.6	81.6	0.0	0.0	0.8	0.0	0.0	0.4	0.00	0.00	0.80	0.00	0.00	0.40	14.2			11.4	—	5.7	
IP4	91.4	0.0	0.0	0.8	0.0	0.0	0.4	0.00	0.00	0.80	0.00	0.00	0.40	9.8			7.8	—	3.9	
NO.5	100.0	0.0	0.0	0.7	0.0	0.0	0.4	0.00	0.00	0.75	0.00	0.00	0.40	8.6			6.5	—	3.4	
NO.5+3.4	103.4	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.3	0.00	0.00	0.65	0.00	0.00	0.35	3.4			2.2	—	1.2	
NO.6	120.0	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.3	0.00	0.00	0.60	0.00	0.00	0.30	16.6			10.0	—	5.0	
NO.6+2.7	122.7	0.0	0.0	0.6	0.0	0.0	0.3	0.00	0.00	0.60	0.00	0.00	0.30	2.7			1.6	—	0.8	
小 計														67.4			49.4		25.3	
計														123		132.3	90.3	51.9	74.5	76.0

盛立=路体 : 埋戻=転圧

土 量 計 算 書

測 点	横 断 面 積				平 均 横 断 面 積				距 離	体 積			
	掘 削	床 掘	盛 立	埋 戻	掘 削	床 掘	盛 立	埋 戻		掘 削	床 掘	盛 立	埋 戻
							機 械		衣土 V=		m ²		m ³
									(コンクリート塊処分量)		× 0.30=		
機械掘削						—		—		(a)			
機械床掘	標準				132.3				(コンクリート塊処分量) 4.4	=	127.9		
機械床掘	小規模				90.3			—	(コンクリート塊処分量) 14.5	=	75.8	203.7	(a)+(b)+(c)
機械路体盛立				(51.9	—	((衣土分控除量)) × 1/	(締固めによる変化率) 0.90	=	57.7	(盛立全量)	
機械路床盛立				() × 1/		(締固めによる変化率) 0.90	=		57.7	(d) + (e)
機械埋戻	1.0 ≤ W(最大埋戻し幅) < 4.0				74.5			× 1/	(締固めによる変化率) 0.90	=	82.8	(埋戻全量)	
機械埋戻	小規模				76.0			× 1/	(締固めによる変化率) 0.90	=	84.4	167.2	(f) + (g)
残土運搬処理					203.7	—	202.4	× 1/	(流用土変化率) 0.90	=	-21.2		
土捨て場処理													
不足土量													
積込・運搬量													

基 面 整 正 面 積 計 算 書

名 称	品 種	形状・寸法等	整正幅(m) × 延長(m) = 面積(m ²)	備 考
擁壁工	プレキャストL型擁壁基礎	2500A	A= 2.15 × 4.0 = 8.6	
		2250A	A= 1.98 × 10.7 = 21.1	2.0×4+1.0+1.695
		2000A	A= 1.80 × 8.0 = 14.4	
		1750A	A= 1.63 × 4.0 = 6.5	
		1500A	A= 1.45 × 12.0 = 17.4	
		1250A	A= 1.40 × 10.7 = 15.0	2.0×3+2.0+1.0+1.684
		1000A	A= 1.20 × 1.8 = 2.2	
		750A	A= 1.00 × 1.0 = 1.0	
合 計			86.2 m ²	

盛土土羽整形面積計算書

測 点	左 長	右 長	左 平 均	右 平 均	距 離	左 面 積	右 面 積	摘 要
NO.0+14.2	4.4				3.5	15.4		平面図 土羽面積①
NO.0+14.2		6.0			3.9		23.4	平面図 土羽面積②
IP2		1.9			2.5		4.8	平面図 土羽面積③
計						15.4	28.2	
合計							43.6	

擁壁工数量計算書

名 称	品 種	形状・寸法等		備 考
擁壁工				
	L型擁壁	0.5m以上1.0m以下	1.0+1.82	2.8 m
		1.0mを超え2.0m以下	10.684+12.0+4.0+8.0	34.7 m
		2.0mを超え3.5m以下	10.684+4.0	14.7 m
	材料	天端勾配自在型 短尺 H=750 L=1000		1 本
		天端勾配自在型 短尺 H=1000 L=1820		1 本
		天端勾配自在型 短尺 H=1250 L=1000		1 本
		天端勾配自在型 短尺 H=1250 L=1684		1 本
		天端勾配自在型 H1250 L=2000		4 本
		天端勾配自在型 H=1500 L=2000		6 本
		天端勾配自在型 H=1750 L=2000		1 本
		天端勾配自在型 H=1750 L=2000 フェンス穴付き		1 本
		天端勾配自在型 H2000 L=2000		1 本
		天端勾配自在型 H2000 L=2000 フェンス穴付き		3 本
		天端勾配自在型 短尺 H2250 L=1695 フェンス穴付き		1 本
		天端勾配自在型 短尺 H2250 L=1000 フェンス穴付き		1 本

舗装面積計算書

測 点	舗 装 工	路 盤 工	舗 装 平 均	路 盤 平 均	距 離	舗 装 面 積	路 盤 面 積	1/2 摘 要
BP=0.0 0.0			—	—	—	3.3	3.3	舗装展開図図面①参照 ヘロンの公式より算出
BP+0.90 0.9	3.56	3.56	—	—	—	—	—	
BP+5.62 5.6	3.23	3.23	3.40	3.40	4.7	16.0	16.0	
IP1 9.7	3.30	3.30	3.27	3.27	4.1	13.4	13.4	
NO.0+14.2 14.2	3.30	3.30	3.30	3.30	4.5	14.9	14.9	
NO.1 20.0	3.29	3.29	3.30	3.30	5.8	19.1	19.1	
NO.1+3.5 23.5	3.29	3.29	3.29	3.29	3.5	11.5	11.5	
NO.1+7.1 27.1	3.30	3.30	3.30	3.30	3.6	11.9	11.9	
NO.1+7.1 27.1	3.30	0.00	—	—	—	—	—	
NO.1+10.1 30.1	3.42	0.00	3.36	0.00	3.0	10.1	0.0	
NO.1+15.0 35.0	3.63	0.00	3.53	0.00	4.9	17.3	0.0	
NO.2 40.0	3.72	0.00	3.68	0.00	5.0	18.4	0.0	
NO.2+2.0 42.0	3.76	0.00	3.74	0.00	2.0	7.5	0.0	
IP2 47.7	3.82	0.00	3.79	0.00	5.7	21.6	0.0	
NO.2+15.3 55.3	3.76	0.00	3.79	0.00	7.6	28.8	0.0	
NO.2+18.58 58.6	3.76	0.00	3.76	0.00	3.3	12.4	0.0	
計						206.2	90.1	

舗装面積計算書

測点	舗装工	路盤工	舗装平均	路盤平均	距離	舗装面積	路盤面積	摘要 2/2
IP3 59.4			—	—	—	2.1	0.0	舗装展開図図面②参照 ヘロンの公式より算出
NO.3 60.0			—	—	—	3.1	0.0	舗装展開図図面③参照 ヘロンの公式より算出
NO.3+0.24 60.2	4.20	0.00	—	—	—	—	—	
NO.3+7.4 67.4	4.00	0.00	4.10	0.00	7.2	29.5	0.0	
NO.4 80.0	3.69	0.00	3.85	0.00	12.6	48.5	0.0	
NO.4+1.6 81.6	3.67	0.00	3.68	0.00	1.6	5.9	0.0	
IP4 91.4	3.54	0.00	3.61	0.00	9.8	35.4	0.0	
NO.5 100.0	3.55	0.00	3.55	0.00	8.6	30.5	0.0	
NO.5+3.4 103.4	3.59	0.00	3.57	0.00	3.4	12.1	0.0	
NO.5+19.6 119.6	3.62	0.00	3.61	0.00	16.2	58.5	0.0	
NO.6 120.0						15.6	0.0	舗装展開図図面④参照 ヘロンの公式より算出
小計						241.2	0.0	
自由勾配側溝脇 上層路盤							54.4	舗装展開図図面参照 $0.43 \times (32.55 + 31.52 + 62.36)$
舗装面積計						447.4		
下層路盤計							90.1	BP～NO.1+7.10
上層路盤計							144.5	BP～NO.1+7.10 +自由勾配側溝脇上層路盤

不陸整正面積計算書

測 点	車 道	歩 道	車道平均	歩道平均	距 離	車道面積	歩道面積	摘 要
BP 0.0	0.00		—	—	—	—	—	
IP1 9.7	0.00		0.00		9.7	0.0		
NO.0+14.2 14.2	0.00		0.00		4.5	0.0		
NO.1 20.0	0.00		0.00		5.8	0.0		
NO.1+3.5 23.5	0.00		0.00		3.5	0.0		
NO.1+7.1 27.1	2.85		1.43		3.6	5.1		
NO.1+10.1 30.1	2.87		2.86		3.0	8.6		
NO.1+15.0 35.0	2.87		2.87		4.9	14.1		
NO.2 40.0	2.82		2.85		5.0	14.3		
NO.2+2.0 42.0	2.82		2.82		2.0	5.6		
IP2 47.7	2.84		2.83		5.7	16.1		
NO.2+15.3 55.3	2.91		2.88		7.6	21.9		
IP3 59.4	3.56		3.24		4.1	13.3		
NO.3+7.4 67.4	3.60		3.58		8.0	28.6		
計						127.6		

NO.4+1.6								
81.6	3.27		3.44		14.2	48.8		
IP4								
91.4	3.11		3.19		9.8	31.3		
NO.5								
100.0	3.20		3.16		8.6	27.2		
NO.5+3.4								
103.4	3.17		3.19		3.4	10.8		
NO.6								
120.0	3.28		3.23		16.6	53.6		
NO.6+2.7								
122.7	5.96		4.62		2.7	12.5		
小計						184.2		
計						311.8		

撤 去 構 造 物 計 算 書

コンクリート無筋構造物						二次製品						
項目	断面積		距離		体積	項目	断面積		距離		体積	
現場打ち横断側溝	0.15	×	4.1	=	0.6							
						自由勾配側溝	0.13	×	10.4	=	1.4	
						ロングU	0.14	×	17.5	=	2.5	BP~No.1+7.10
						BF200	0.02	×	25.9	=	0.5	BP~No.1+7.10
						ロングU	0.14	×	95.2	=	13.3	NO.1+7.10+EP
						BF200	0.02	×	27.5	=	0.6	NO.1+7.10+EP
合計					0.6				176.5		18.3	

BP~No.1+7.10 体積合計 1.4+2.5+0.5= 4.4

No.1+7.10+EP 体積合計 0.6+13.3+0.6= 14.5

無筋取壊合計 4.4+14.5 18.9

項目	延長			備考
舗装版切断	22.5	m		7.93+8.24+6.29

項目	断面積		舗装厚		体積	備考
舗装取壊し	458.14	×	0.04	=	18.3	235.92+101.17+121.05=458.14

