

数 量 計 算 書

令和6年度

市道8011号線道路改良工事

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8011号線道路改良工事 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	オープンカット	m3	132.5	130	
	作業土工	床掘り	平均施工幅 1m以上2m未満	m3	57.5	60	
		埋戻し	現場発生土 最大埋戻幅 1m未満	m3	30.6	30	
	路体盛土工	路体(築堤) 盛土	現場発生土 施工幅員2.5m未満	m3	21.3	20	
	法面整形工	法面整形 (盛土部)	法面締固めあり	m2	38.9	40	
	残土処理工	土砂等運搬	1.2km	m3	132.3	130	
		残土等処分		m3	132.3	130	
排水構造物工							
	作業土工	基面整正		m2	108.3	108	
	側溝工	自由勾配側溝	300×300型 (防音型)	m	67.5	68	
		自由勾配側溝	500×500型 (防音型)	m	2.1	2	
		自由勾配側溝	600×400型 (防音型)	m	19.3	19	
		自由勾配側溝	600×500型 (防音型)	m	28.5	29	
		自由勾配側溝	横断用 300×400型	m	5.8	6	
		自由勾配側溝	横断用 600×500型	m	3.5	4	
		側溝蓋	自由勾配側溝用 グレーチング蓋 300用	枚	7.0	7	
		側溝蓋	自由勾配側溝用 グレーチング蓋 600用	枚	5.0	5	
		側溝蓋	自由勾配側溝用 コンクリート蓋 300用	枚	61.0	61	

工事数量総括表

No.2

工事名	令和6年度 市道8011号線道路改良工事 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
排水構造物工							
	側溝工	側溝蓋	自由勾配側溝用 コンクリート蓋 500用	枚	2.0	2	
		側溝蓋	自由勾配側溝用 コンクリート蓋 600用	枚	43.0	43	
		側溝蓋	横断用自由勾配側溝用 グレーチング蓋 300用 ボルト固定	枚	3.0	3	
		側溝蓋	横断用自由勾配側溝用 グレーチング蓋 600用 ボルト固定	枚	2.0	2	
	面壁工		300型	箇所	1.00	1	
	(内訳)	コンクリート	18-8-25BB	m3	0.04		
		型枠		m2	0.4		
	BF巻立て		BF-600型	箇所	1.00	1	
	(内訳)	コンクリート	18-8-25BB	m3	0.05		
		型枠		m2	0.7		
	BF補強工		BF-600型	箇所	1.00	1	
	(内訳)	コンクリート	18-8-25BB	m3	1.53		
		型枠		m2	11.2		
	管渠工	暗渠排水管	SGPφ150A 白ねじ無し	m	8.7	9	
		掛口工	取付式分水栓150型 着脱式取手付	箇所	1.0	1	
	集水枡・ マンホール工	自由勾配側溝用枡	300×300型 H=590	基	1.0	1	
	内訳	自由勾配側溝用枡 (材料費)	300×300型 H=590	基	1.0		
		基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	0.02		
		基礎コンクリート型枠		m2	0.1		
		インバートコンクリート	18-8-25BB	m3	0.005		
		自由勾配側溝用枡 受枡(材料費)	300用 420×420×44	個	1.0		
		自由勾配側溝用枡 グレーチング(材料費)	300用 ボルト固定 T25 普通目 400×395×38	枚	1.0		
		自由勾配側溝用枡	600×500型 H=835	基	1.0	1	
	内訳	自由勾配側溝用枡 (材料費)	600×500型 H=835	基	1.0		
		基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	0.09		
		基礎コンクリート型枠		m2	0.4		
		インバートコンクリート	18-8-25BB	m3	0.02		
		自由勾配側溝用枡 受枡(材料費)	600用 760×760×61	個	1.0		
		自由勾配側溝用枡 グレーチング(材料費)	600用 ボルト固定 T25 普通目 740×740×55	枚	1.0		

工事数量総括表

No.4

工事名	令和6年度 市道8011号線道路改良工事 松本市 島内				事業区分		道路改良
					工事区分(1)		舗装
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	不陸修正	補足材なし	m2	552.4	552	
	アスファルト舗装工	下層路盤 (車道・路肩部)	平均幅員3.0m超 RC-40 t=15cm	m2	506.0	506	
		上層路盤 (車道・路肩部)	平均幅員3.0m超 M-25 t=10cm	m2	506.0	506	
		表層 (車道・路肩部)	平均幅員3.0m超 再生密粒度20F t=4cm	m2	506.0	506	
	アスファルト舗装工(付帯)	下層路盤 (車道・路肩部)	平均幅員1.4m未満 RC-40 t=15cm	m2	46.4	46	
		上層路盤 (車道・路肩部)	平均幅員1.4m未満 M-25 t=10cm	m2	46.4	46	
		表層 (車道・路肩部)	平均幅員1.4m未満 再生密粒度20F t=4cm	m2	46.4	46	
区画線工							
	区画線工	ペイント式区画線 (外側線)		式	1.0	1	
		内訳	実線15cm 材料費のみ	m	163.0		
			実線15cm 機械・労務費	m	904.0		
		ペイント式区画線 (センターライン)		式	1.0	1	
		内訳	破線15cm 材料費のみ	m	82.0		
			破線15cm 機械・労務費	m	457.0		
		溶融式区画線 (停止指導線)		式	1.0	1	
		内訳	ゼブラ30cm 材料費のみ	m	2.0		
			ゼブラ30cm 機械・労務費	m	8.0		
		グリーンベルト	水性2回塗 100㎡未満 材工共	m2	23.6	24	
道路付属物施設工							
	境界工	境界杭	コンクリート製 根巻き基礎なし 材料支給	本	3.0	3	

土 量 計 算 書

測 点	横 断 面 積				平 均 横 断 面 積				距 離	体 積			
	C:掘 削	C1:床 掘	B1盛 土	B:埋戻し	掘 削	床 掘	盛 土	埋戻し		掘 削	床 掘	盛 土	埋戻し
BP-2.083	1.9	0.0	0.0	0	-	-	-	-	0.00	-	-	-	-
BP(No.0+0.000)	2.3	0.0	0.0	0	2.10	0.00	0.00	0.00	2.08	4.4	0.0	0.0	0.0
No.0+7.290	1.6	0.2	0.6	0.1	1.95	0.10	0.30	0.05	7.29	14.2	0.7	2.2	0.4
BC.1(No.0+11.459)	1.5	0.2	0.5	0.1	1.55	0.20	0.55	0.10	4.17	6.5	0.8	2.3	0.4
No.1	1.6	0.2	0.5	0.1	1.55	0.20	0.50	0.10	8.54	13.2	1.7	4.3	0.9
No.1+10.400	1.8	0.9	0.4	0.4	1.70	0.55	0.45	0.25	10.40	17.7	5.7	4.7	2.6
SP.1(No.1+17.811)	1.9	0.9	0.3	0.5	1.85	0.90	0.35	0.45	7.41	13.7	6.7	2.6	3.3
No.2+7.500	2.1	0.9	0.2	0.5	2.00	0.90	0.25	0.50	9.69	19.4	8.7	2.4	4.8
No.2+17.100	1.9	1.1	0.1	0.6	2.00	1.00	0.15	0.55	9.60	19.2	9.6	1.4	5.3
EC.1(No.3+4.163)	1.8	1.1	0.1	0.6	1.85	1.10	0.10	0.60	7.06	13.1	7.8	0.7	4.2
No.3+18.190	1.9	0.9	0.0	0.5	1.85	1.00	0.05	0.55	14.03	25.9	14	0.7	7.7
No.3+18.190	2.4	0.9	0.0	0.5	2.15	0.90	0.00	0.50	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0
EP(No.4+0.190)	2.0	0.9	0.0	0.5	2.20	0.90	0.00	0.50	2.00	4.4	1.8	0.0	1.0
合計									82.27	151.7	57.5	21.3	30.6

法 面 整 形 面 積 計 算 書

測 点	盛土法長:L1	切土法長:L2	盛 土 平 均 法 長	切 土 平 均 法 長	距 離	盛 土 面 積	切 土 面 積
BP-2.083	0.0	0.0	—	—	0.00	—	—
BP(No.0+0.000)	0.0	0.0	0.00	0.00	2.08	0.0	0.0
No.0+7.290	1.1	0.0	0.55	0.00	7.29	4.0	0.0
BC.1(No.0+11.459)	1.0	0.0	1.05	0.00	4.17	4.4	0.0
No.1	0.8	0.0	0.90	0.00	8.54	7.7	0.0
No.1+10.400	0.7	0.0	0.75	0.00	10.40	7.8	0.0
SP.1(No.1+17.811)	0.6	0.0	0.65	0.00	7.41	4.8	0.0
No.2+7.500	0.5	0.0	0.55	0.00	9.69	5.3	0.0
No.2+17.100	0.3	0.0	0.40	0.00	9.60	3.8	0.0
EC.1(No.3+4.163)	0.0	0.0	0.15	0.00	7.06	1.1	0.0
No.3+18.190	0.0	0.0	0.00	0.00	14.03	0.0	0.0
No.3+18.190	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0
EP(No.4+0.190)	0.0	0.0	0.00	0.00	2.00	0.0	0.0
合計					82.27	38.9	0.0

排水構造物数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
作業土工				
	基面修正		基面修正計算書より A=108.30	108.3 m ²
側溝工				
	自由勾配側溝	300×300型	平面図より L=67.45	67.5 m
		500×500型	平面図より L=2.08	2.1 m
		600×400型	平面図より L=19.31	19.3 m
		600×500型	平面図より L=28.47	28.5 m
	自由勾配側溝	横断用 300×400	平面図より L=5.83	5.8 m
		横断用 600×500	平面図より L=3.54	3.5 m
	側溝蓋	自由勾配側溝用 グレーチング蓋 300用	L=0.5m/枚 67.45/10=6.745÷7枚	7 枚
		自由勾配側溝用 グレーチング蓋 600用	L=0.5m/枚 (19.31+28.47)/10=4.778÷5枚	5 枚
		自由勾配側溝用 コンクリート蓋 300用	L=0.5m/枚 68-7枚(グレーチング蓋)=61枚	61 枚
		自由勾配側溝用 コンクリート蓋 500用	L=0.5m/枚 2-0枚(グレーチング蓋)=2枚	2 枚
		自由勾配側溝用 コンクリート蓋 600用	L=0.5m/枚 48-5枚(グレーチング蓋)=43枚	43 枚
		横断用自由勾配側溝用 グレーチング蓋 300用	L=1.0m/枚 ボルト固定	3 枚
		横断用自由勾配側溝用 グレーチング蓋 600用	L=1.0m/枚 ボルト固定	2 枚
	面壁工	300型	Co量：0.42×0.585×0.15=0.04m ³ 型枠：(0.42×0.585)+(0.15×0.585)× 2=0.4m ²	1 箇所
	BF巻立て	BF-600型	Co量：0.237×0.20=0.05m ³ 型枠：0.237×2+0.582×0.20+0.552× 0.20=0.7m ²	1 箇所
	BF補強工	BF-600型	Co量：0.066×23.21=1.53m ³ 型枠：0.477×23.21+0.066×2=11.2m ²	1 箇所
	暗渠排水管	SGPφ150A 白ねじ無し	平面図より L=8.70	8.7 m
	掛口工	取付式分水栓150型 着脱式取手付	平面図より	1.0 箇所

インバートコンクリート計算書 (1)

測 点	自由勾配側溝 600×400型 厚さ	自由勾配側溝 600×500型 厚さ	自由勾配側溝 600×500型(横断) 厚さ	自由勾配側溝 600×400型 平均厚さ	自由勾配側溝 600×500型 平均厚さ	自由勾配側溝 600×500型(横断) 平均厚さ	自由勾配側溝 600×400型 延長	自由勾配側溝 600×500型 延長	自由勾配側溝 600×500型(横断) 延長	自由勾配側溝 600×400型 インバートCo量	自由勾配側溝 600×500型 インバートCo量	自由勾配側溝 600×500型(横断) インバートCo量
No. 1+8.739	0.070						0.00					
No. 1+10.400	0.066			0.068			1.901			0.129		
SP. 1(No. 1+17.811)	0.061			0.064			7.551			0.483		
No. 2+7.500	0.052			0.057			9.857			0.562		
No. 2+7.500		0.152										
No. 2+17.100		0.144			0.148			9.767			1.446	
EC. 1(No. 3+4.163)		0.138			0.141			7.186			1.013	
No. 3+15.679		0.130			0.134			11.516			1.543	
No. 3+16.539			0.138									
No. 3+18.190			0.149			0.144			1.663			0.239
EP(No. 4+0.190)			0.162			0.156			1.874			0.292
合計							19.31	28.47	3.54	1.17	4.00	0.53

インバートコンクリート計算書 (2)

測 点	自由勾配側溝 300×400型(横断) 厚さ	自由勾配側溝 500×500型 厚さ	自由勾配側溝 300×400型(横断) 平均厚さ	自由勾配側溝 500×500型 平均厚さ	自由勾配側溝 300×400型(横断) 延長	自由勾配側溝 500×500型 延長	自由勾配側溝 300×400型(横断) インバートCo量	自由勾配側溝 500×500型 インバートCo量
No. 3+16.159 北側	0.134							
No. 3+16.159 中央	0.050		0.092		3.080		0.283	
No. 3+16.159 南側	0.050		0.05		2.750		0.138	
No. 3+16.159 枝線北側		0.115						
No. 3+16.159 枝線南側		0.080		0.098		2.08		0.204
合計					5.83	2.08	0.42	0.20

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				
	コンクリート構造物 取壊し	無筋構造物	既設BF-600型蓋版 1.0B×0.15t L=49.0m $V=1.0 \times 0.15 \times 49.0 = 7.35$	
			控除 管理口 4箇所 (既設BF-600型蓋版) $V=0.5 \times 0.6 \times 0.15 \times 4 = 0.18$	
			BF-600型 L=52.2m $V=0.083 \times 52.2 = 4.33$	
			既設BF-500型蓋版 0.5B×0.15t L=1.0m $V=0.5 \times 0.15 \times 1.0 = 0.075$	
			BF-500型 L=2.0m $V=0.066 \times 2.0 = 0.13$	
			街渠枿600×300型 0.5H、0.15t $V=0.9 \times 0.6 \times 0.65 - (0.6 \times 0.3 \times 0.5) = 0.261$	
			コンクリート擁壁 0.2B×0.5H L=19.8m $V=0.2 \times 0.5 \times 19.8 = 1.98$	
			コンクリート擁壁 0.15B×0.8H L=0.8m $V=0.15 \times 0.8 \times 0.8 = 0.096$	
			畦畔ブロック 0.5L×0.07B×0.35H L=5.1m $V=0.07 \times 0.35 \times 5.1 = 0.125$	
			$V=7.35-0.18+4.33+0.075+0.13+0.261+1.98$ $+0.096+0.125$ $=14.17$	14.2 m ³
	警戒標識撤去再 設置	スパイラル基礎式 φ500×900		1.0 基
	ガードポスト撤 去再設置	土中式 Gr-C-4E	外径×管厚×長さ (mm) φ114.3×4.5×2100 26.1kg/本	1.0 本
	鋼管撤去	SGP 150A	$L=4.9+6.0=10.9$	10.9 m
	舗装版切断	t=4cm	撤去平面図より $L=41.2+2.1+6.5+6.3+2.8+82.3=141.2$	141.2 m
	舗装版破碎	t=4cm	舗装版破碎展開図、舗装版破碎面積計算書より $A=462.1+7.7+9.1=478.9$	478.9 m ²
運搬処理工	As殻運搬		As舗装版破碎面積×舗装厚(t40) $V=478.9 \times 0.04=19.2$	19.2 m ³
	Co殻運搬	鉄筋構造物	コンクリート構造物取壊しより $V=14.17$	14.2 m ³
	As殻処分		殻運搬量×2.3t/m ³ $19.2 \times 2.3=44.2$	44.2 t
	Co殻処分	二次製品	殻運搬量×2.5t/m ³ $14.17 \times 2.5=35.43$	35.4 t
	現場発生品運搬	SGP	SGP : $19.8 \times 10.9 / 1000 = 0.216$	0.2 t
	スクラップ	鉄くず ヘビーH2		0.2 t

舗装版破碎面積計算書

測点	幅	平均幅	距離	面積
BP-2.083	6.51	—	—	—
BP(No. 0+0.000)	6.01	6.26	2.08	13.0
No. 0+7.290	5.18	5.60	7.29	40.8
BC. 1(No. 0+11.459)	4.93	5.06	4.17	21.1
No. 1	5.00	4.97	8.54	42.4
No. 1+10.400	5.15	5.08	10.40	52.8
SP. 1(No. 1+17.811)	5.45	5.30	7.41	39.3
No. 2+7.500	5.64	5.55	9.69	53.8
No. 2+17.100	6.22	5.93	9.60	56.9
EC. 1(No. 3+4.163)	6.20	6.21	7.06	43.8
No. 3+18.190	6.03	6.12	14.03	85.9
EP(No. 4+0.190)	6.23	6.13	2.00	12.3
小計			82.27	462.1

舗装工面積計算書

測点	舗装幅 (W=3.0m超)	舗装復旧部幅 (W=1.4m未満)	舗装幅平均 (W=3.0m超)	舗装復旧部幅平均 (W=1.4m未満)	距離	舗装面積 (W=3.0m超)	舗装復旧部面積 (W=1.4m未満)
BP-2.083	6.51						
BP(No.0+0.000)	6.47		6.49		2.08	13.5	
No.0+7.290	6.59		6.53		7.29	47.6	
BC.1(No.0+11.459)	6.68		6.64		4.17	27.7	
No.1	6.71		6.70		8.54	57.2	
No.1+8.625	6.64	0.00	6.68		8.63	57.6	
No.1+10.400	5.83	0.93	6.24	0.47	1.77	11.0	0.8
SP.1(No.1+17.811)	5.83	0.56	5.83	0.75	7.41	43.2	5.6
No.2+7.500	5.83	0.57	5.83	0.57	9.69	56.5	5.5
No.2+17.100	5.83	0.56	5.83	0.57	9.60	56.0	5.5
EC.1(No.3+4.163)	5.83	0.57	5.83	0.57	7.06	41.2	4.0
No.3+15.849	5.83	0.57	5.83	0.57	11.69	68.2	6.7
No.3+16.369	5.87		5.85		0.52	3.0	
No.3+18.190	6.07		5.97		1.82	10.9	
EP(No.4+0.190)	6.31		6.19		2.00	12.4	
小計					82.27	506.0	28.1

区画線工 計算書

1式当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量																
区画線工	<p>○区画線</p> <p>ペイント式</p> <p>◆実線 W=15cm</p> <p>外側線 L NO.0+0.000~NO.4+0.190(EP) L= 80.22 m</p> <p>外側線 R NO.0-2.083(BP)~NO.3+15.78 L= 78.81 m</p> <p>外側線 交差点 L= 3.77 m</p> <p>合計L= 162.8 m</p> <p>◆破線 W=15cm</p> <p>センターライン NO.0-2.083~NO.4+0.190(EP) L= 82.27 m</p> <p>合計L= 82.3 m</p> <p>溶融式</p> <p>◆ゼブラ W=30cm</p> <p>停止指導線 1.50m L= 1.50 m</p> <p>合計L= 1.5 m</p>	m	162.8																
<table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>設計数量 x</th> <th>標準作業量 d</th> <th>計上機械労務費</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>ペイント式 (実線15cm)</td> <td>162.8</td> <td>3000</td> <td>904.0 m</td> </tr> <tr> <td>ペイント式 (破線15cm)</td> <td>82.3</td> <td>2500</td> <td>457.0 m</td> </tr> <tr> <td>溶融式 (ゼブラ30cm)</td> <td>1.5</td> <td>525</td> <td>8.3 m</td> </tr> </tbody> </table>		設計数量 x	標準作業量 d	計上機械労務費	ペイント式 (実線15cm)	162.8	3000	904.0 m	ペイント式 (破線15cm)	82.3	2500	457.0 m	溶融式 (ゼブラ30cm)	1.5	525	8.3 m			
	設計数量 x	標準作業量 d	計上機械労務費																
ペイント式 (実線15cm)	162.8	3000	904.0 m																
ペイント式 (破線15cm)	82.3	2500	457.0 m																
溶融式 (ゼブラ30cm)	1.5	525	8.3 m																
$\Sigma (x_i/d_i) = 0.0900 < 1/2$ $1 = \Sigma (x_i/d_i) \times \alpha$ $1 = 0.0900 \times \alpha$ $\alpha = 11.11$																			
<p>機械労務費は、</p>	<p>設計数量 × α × 1/2 とする。</p>																		