

# 数 量 計 算 書

令和6年度

市道1054号線道路改良工事

松本市 島内

松本市



# 工事数量総括表

No.2

工事名	令和6年度 市道1054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
擁壁工							
	場所打擁壁工	重力式擁壁	1m<H<2m 18-8-40BB	m3	10.2	10	
		天端コンクリート	コンクリート 18-8-25BB	m3	0.1	0.1	
			型枠	m2	2.8	3	
			鉄筋	t	0.0070	0.007	
		ガードレール 支柱補強		箇所	7.0	7	
排水構造物工							
	側溝工	自由勾配側溝 (縦断用)	300×300(新設ブ ロック積部)	m	4.5	5	
			300×300(既設ブ ロック積部)	m	39.0	39	
			300×300 (一般部)	m	26.5	27	
			300×500	m	2.0	2	
			コンクリート蓋 300用	枚	63.0	63	
			グレーチング蓋 L=500	枚	7.0	7	
		現場打U型側溝	B500×H400	m	1.2	1.2	
排水構造物工							
	管渠工	台付管	D400	m	23.0	23	
	集水枿工	現場打ち集水枿	(1)	箇所	1.0	1	
		現場打ち集水枿	(2)	箇所	1.0	1	
			足掛け金物	個	3.0	3	
		現場打ち集水枿	(3)	箇所	1.0	1	
		現場打ち集水枿	(4)	箇所	1.0	1	



# 工事数量総括表

No.4

工事名	令和6年度 市道1054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
舗装工							
	舗装準備工	不陸整正	補足材なし	m2	759.7	760	
	アスファルト舗装工	下層路盤	RC-40	m2	1007.5	1010	
		上層路盤	M-40	m2	1111.9	1110	
		表層	密粒度アスコン (13F) 改質Ⅱ型	m2	842.9	843	
		すべり止め舗装	橋梁部	m2	113.5	114	
		すべり止め舗装	一般部	m2	335.2	335	
縁石工							
	縁石工	アスカープ	A=200cm <sup>2</sup> 再生細粒度(13)	m	20.8	21	
防護柵工							
	路側防護柵工	ガードレール	Gr-C-2B	m	60.8	61	
	防護柵基礎工	プレキャスト基礎	B800型	m	39.5	40	
区画線工							
	区画線工	ペイント式区画線	外側線 実線白W=15cm 機・労	m	602.0	602	
		ペイント式区画線	外側線 実線白W=15cm 材	m	281.4	281	
		ペイント式区画線	中央線 実線白W=15cm 機・労	m	305.0	305	
		ペイント式区画線	中央線 実線白W=15cm 材	m	142.5	143	
		ペイント式区画線	減速標示 破線白 W=15cm 機・労	m	495.0	495	
		ペイント式区画線	減速標示 破線白 W=15cm 材	m	231.3	231	

# 工事数量総括表

No.5

工事名	令和6年度 市道1054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
道路附属施設工							
	交通安全施設工	デリネーター		基	17.0	17	
		線形誘導標識		基	18.0	18	
		線形誘導表示板		枚	33.0	33	
	注意喚起標識	注意喚起標識	防護柵共架式	基	1.0	1	
仮設工							
	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人	179.0	179	
橋梁補修工							
	断面修復工	左官工法	鉄筋ケレン,防錆処理あり 延べ体積0.43m3	構造物	1.0	1	
橋面舗装工							
	防水層	塗膜系		m2	173.6	174	
	アスファルト舗装	基層工	大粒径アスコン(30) 平均t=249mm	m2	190.0	190	
伸縮継手工							
	止水処理			m	26.0	26	

# 工事数量総括表

No.6

工事名	令和6年度 市道1054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
隔壁工							
	重力式擁壁	コンクリート	1mを超え2m未満 18-8-40BB	m3	20.9	21	
		削孔	コンクリート削孔 300mm以上400mm未満	孔	27.0	27	
		充填工法	充填補修	孔	27.0	27	
		スリップバー		本	27.0	27	
	隔壁工	コンクリート	無筋・鉄筋構造物	m3	0.3	0.3	
		型枠	一般型枠 無筋・鉄筋構造物	m2	1.5	2	
		アンカーボルト		本	5.0	5	
	縦目地	目地材	加熱注入式目地材 低弾性	kg	21.5	21.5	
		目地板	瀝青繊維質目地板	m2	31.0	31	

## 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(土砂)		掘削(土砂)-般控除 202-1.7-66.5	133.9 m <sup>3</sup>
路床盛土工				
	路床盛土		土量計算書より	68.5 m <sup>3</sup>
作業土工				
	床掘り(土砂)		土量計算書より	131.9 m <sup>3</sup>
	埋戻し		土工計算書より	66.6 m <sup>3</sup>
残土処理工				
	土砂等運搬		$V=133.9+131.9-(68.5+66.6)/0.9$	115.7 m <sup>3</sup>

## 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 (土砂)	掘削 (土砂)		掘削 (土砂)	
	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>3</sup>	
BP No.0 +0.00	3.3				
No.1 +0.00	1.5	2.40	20.0	48.0	
BC.1 No.1 +11.60	0.5	1.00	11.6	11.6	
No.2 +0.0	1.1	0.80	8.4	6.7	
SP.1 No.2 +10.4	1.0	1.05	10.4	10.9	
No.3 +0.0	2.0	1.50	9.6	14.4	
EC.1 No.3 +9.1	1.4	1.70	9.1	15.5	
No.4 +0.0	1.6	1.50	10.9	16.4	
No.5 +0.0	2.3	1.95	20.0	39.0	
BC.2 No.6 +0.7	0.1	1.20	20.7	24.8	
No.6 +16.4	1.0	0.55	15.7	8.6	
No.7 +2.5	1.0	1.00	6.1	6.1	
			142.5	202.0	

## 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
		床掘 (土砂)	床掘 (土砂)		床掘 (土砂)	
		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>3</sup>	
BP	No.0 +0.00	0.0				
	No.1 +0.00	0.0	0.00	20.0	0.0	
BC.1	No.1 +11.60	0.0	0.00	11.6	0.0	
	No.2 +0.0	0.0	0.00	8.4	0.0	
SP.1	No.2 +10.4	0.0	0.00	10.4	0.0	
	No.3 +0.0	1.2	0.60	9.6	5.8	
EC.1	No.3 +9.1	1.5	1.35	9.1	12.3	
	No.4 +0.0	0.6	1.05	10.9	11.4	
	No.5 +0.0	0.6	0.60	20.0	12.0	
BC.2	No.6 +0.7	2.4	1.50	20.7	31.1	
	No.6 +16.4	2.9	2.65	15.7	41.6	
	No.7 +2.5	2.9	2.90	6.1	17.7	
				142.5	131.9	

### 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
		路床盛土	埋戻し	路床盛土	埋戻し		路床盛土	埋戻し	
		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	
BP	No.0 +0.00	0.0	0.0						
	No.1 +0.00	0.5	0.0	0.25	0.00	20.0	5.0	0.0	
BC.1	No.1 +11.60	0.7	0.0	0.60	0.00	11.6	7.0	0.0	
	No.2 +0.0	1.9	0.0	1.30	0.00	8.4	10.9	0.0	
SP.1	No.2 +10.4	2.7	0.0	2.30	0.00	10.4	23.9	0.0	
	No.3 +0.0	0.5	0.5	1.60	0.25	9.6	15.4	2.4	
EC.1	No.3 +9.1	0.4	0.5	0.45	0.50	9.1	4.1	4.6	
	No.4 +0.0	0.0	0.1	0.20	0.30	10.9	2.2	3.3	
	No.5 +0.0	0.0	0.1	0.00	0.10	20.0	0.0	2.0	
BC.2	No.6 +0.7	0.0	1.7	0.00	0.90	20.7	0.0	18.6	
	No.6 +16.4	0.0	1.6	0.00	1.65	15.7	0.0	25.9	
	No.7 +2.5	0.0	1.6	0.00	1.60	6.1	0.0	9.8	
						142.5	68.5	66.6	

## 擁壁工数量計算書

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				
	ブロック面積	積ブロック(控長350)	$A=(1.1+3.9)/2*(4.2+4.2)/2=10.50$	10.5 m <sup>2</sup>
	胴込めCo	18-8-25BB	$V=10.5*0.22=2.31$	2.3 m <sup>3</sup>
	裏込めCo	18-8-25BB	$V=10.5*0.10=1.05$	1.05 m <sup>3</sup>
	基礎工	土台工30AⅡ型	$L=4.2$	4.2 m
		基礎材 t=0.15m RC-40	$A=0.6*4.2=2.5$	2.5 m <sup>2</sup>
	天端Co	18-8-25BB	$V=0.06*4.2=0.3$	0.30 m <sup>3</sup>
	裏込め材	RC-40	$V=\{10.50-(4.2*0.49+4.2*0.1)*1.044\}$ $*0.3=2.4m^3$	2.4 m <sup>3</sup>
	小口止めCo	18-8-40BB	$V=(1.37+1.15)/2*0.75=0.9$	0.9 m <sup>3</sup>
	型枠		$A=(1.373+1.148)/2*0.75*2+1.148*0.3=$ $2.235$	2.2 m <sup>2</sup>
場所打擁壁工				
	重力式擁壁	1m<H<2m 18-8-40BB	別紙計算書より	10.2 m <sup>3</sup>
天端コンクリート工				
	コンクリート	18-8-25BB	土留擁壁工構造図参照 $V=0.1*0.1*(3.4+4.3+6.3)=0.14$	0.1 m <sup>3</sup>
	型枠		土留擁壁工構造図参照 $A=0.1*0.1*4+0.1*14.0*2=2.84$	2.8 m <sup>2</sup>
	補強鉄筋	D13	土留擁壁工構造図参照 $0.995*0.25*14.0/0.5=6.97$	7.0 kg
	ガードレール支柱補強工		$14.0/2.0=7.0$	7.0 箇所



## 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				
	自由勾配側溝 (縦断用)	B300×H300 (新設ブロック積部)	平面図参照 左：No.3+2.1～No.3+5.2 L=4.5	4.5 m
		B300×H300 (既設ブロック積部)	平面図参照 左：No.3+5.2～No.5+3.2 L=39.0	39.0 m
		B300×H300 (一般部)	平面図参照 左：No.5+3.2～No.6+17.1 L=26.5	26.5 m
			合計	70.0 m
		B300×H500	平面図参照 左：No.6+17.1～No.7+2.0 L=2.0	2.0 m
	現場打 U型側溝	B500×H400	平面図参照 右：No.3+0.0 L=1.2	1.2 m
		コンクリート 18-8-25BB	排水工構造図(1)参照 10mあたり $A=(0.8*0.55-0.5*0.4)*10.0=2.40$	2.4 m <sup>3</sup>
		型枠	排水工構造図(1)参照 10mあたり $A=(0.55*2+0.4*2)*10+0.15*1.6=19.24$	19.2 m <sup>2</sup>
		基礎材 RC-40	排水工構造図(1)参照 10mあたり $A=0.9*10.0=9.0$	9.0 m <sup>3</sup>
	側溝蓋	縦断用 コンクリート蓋 300用	$70.0-7=63$	63 枚
		縦断用 グレーチング蓋 L-500	$70.0/10=7$	7 枚
管渠工				
	台付管	D400, L=2.5m/本	平面図参照 横断：No.3+1.3、No.7+3.1 L=10.5+12.5	23 m
	敷モルタル	1：3	平面図・排水工構造図(1)参照 10mあたり $V=0.32*0.03*10.0=0.096$	0.1 m <sup>3</sup>
	基礎材	RC-40	排水工構造図参照 10mあたり $A=0.52*10.0=5.20$	5.2 m <sup>2</sup>

## 排水構造物数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
集水枡工				
	現場打ち 集水枡	(1)	G1-B600×L600×H700	1 基
		コンクリート 18-8-25BB	排水構造図(1)参照 $V=0.90*0.90*0.85-(0.60*0.60*0.619)-$ $(0.735*0.735*0.081)=0.42$ VS, 台付管控除 $V=0.42-(0.30*0.30*0.15)-(0.24*0.15)=$	0.38 m3
		型枠	排水構造図(1)参照 $A=0.90*0.85*4+0.60*0.769*4=4.91$ VS, 台付管控除 $A=4.9-(0.30*0.30*2)+(0.30*3*0.15)-$ $(0.24*2)=4.38$	4.4 m2
		基礎材 RC-40 t=15cm	排水構造図(1)参照 $A=1.0*1.0=1.00$	1.0 m2
		グレーチング	排水構造図(1)参照 T-25(ボルト固定)	1.0 組
	現場打ち 集水枡	(2)	G1-B700×L700×H1350	1 基
		コンクリート 18-8-25BB	排水構造図(1)参照 $V=1.1*1.1*1.5-(0.70*0.70*1.269)-$ $(0.84*0.84*0.081)=1.14$ 現場打側溝, 台付管控除 $V=1.14-(0.50*0.40*0.20)-(0.24*0.20)=$ $1.05$	1.1 m3
		型枠	排水構造図(1)参照 $A=1.1*1.5*4+0.70*1.419*4=10.57$ VS, 台付管控除 $A=10.6-(0.30*0.30*2+0.30*3*0.20)-$ $(0.24*2)=9.76$	9.8 m2
		基礎材 RC-40 t=15cm	排水構造図(1)参照 $A=1.2*1.2=1.44$	1.4 m2
		グレーチング	排水構造図(1)参照 T-25(ボルト固定)	1.0 組
		ステップ	排水構造図(1)参照	3.0 ケ



## 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
防護柵撤去工				
	ガードレール	土中建込 Gr-C-4E	取壊工平面図参照 L=10.0m	10 m
		コンクリート建込 Gr-C-2B	取壊工平面図参照 L=39.5m	40 m
構造物 取壊し工				
	コンクリート構造物 取壊し	無筋Co	取壊工平面図参照 L=10.0 V=0.168*19=1.7	1.7 m <sup>3</sup>
			側溝(1) V=0.114*42.5=4.8	4.8 m <sup>3</sup>
			側溝(2) V=0.218*38.0=8.3	8.3 m <sup>3</sup>
			ブロック積(1) V=0.146*3.0+5.1*0.35=2.2	2.2 m <sup>3</sup>
			Σ =	17.0
		As舗装版切断工	撤去平面図より L=8.9+9.6+142.5=161.0	161.0 m
		As舗装版破碎工	撤去平面図より	1329.0 m <sup>2</sup>
運搬処理工				
	Co殻運搬	鉄筋Co		2 m <sup>3</sup>
	Co殻運搬	無筋Co	V=4.8+8.3+2.2=15.3	15.3 m <sup>3</sup>
	As殻運搬		V=1329*0.05	66 m <sup>3</sup>
	現場発生品 運搬・支給 品運搬	C付2t級	(16.0kg/m*10)+(16.4kg/m*39.5)=807.8kg 807.8/1000=0.81	0.8 t
	Co殻処分	二次製品	3.2*2.5=4.0	4 t
	Co殻処分	無筋構造物	15.3*2.35=36.0	36.0 t
	As殻処分		66.45*2.3=152.8	152.8 t
	スクラップ	ヘビーH3 ガードレール	(16.0kg/m*10)+(16.4kg/m*39.5)=807.8kg 807.8/1000=0.81	0.8 t



## 不陸整正計算書(1)

位 置 (測点)	横断長	平均横断長	偏心距離	距離	面積	備考
	不陸整正	不陸整正			不陸整正	
	m	m <sup>2</sup>			m <sup>2</sup>	
BP No.0 +0.00	8.5					
No.1 +0.00	8.8	8.65		20.0	173.0	
BC.1 No.1 +11.60	6.4	7.60	1.3	11.6	88.2	
No.2 +0.0	6.0	6.20	1.7	9.5	58.9	
SP.1 No.2 +10.4	5.0	5.50	2.5	12.3	67.7	
No.3 +0.0	7.4	6.20	2.1	11.5	71.3	
EC.1 No.3 +9.1	5.1	6.25	0.6	10.2	63.8	
No.4 +0.0	5.5	5.30		10.9	57.8	
No.5 +0.0	4.9	5.20		20.0	104.0	
BC.2 No.6 +0.7	0.0	2.45	0.0	20.7	50.7	
No.6 +16.4	2.0	1.00	-6.0	12.1	12.1	
No.7 +2.5	2.0	2.00		6.1	12.2	
				144.9	759.7	

## 付属施設工数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
縁石工				
	縁石工	アスカープ A=200cm <sup>2</sup> 再生細粒度(13)	平面図・道路施設工構造図参照	20.8 m
路側防護柵工				
	ガードレール	Gr-C-2B	平面図参照 L=50.3+10.5=60.8	60.8 m
防護柵基礎工				
	プレキャスト基礎	B800型	平面図参照	39.5 m
道路付属施設工				
	交通安全施設工	デリネーター	交通安全施設構造図参照	17 基
		線形誘導標識	交通安全施設構造図参照	18 基
		線形誘導表示板	交通安全施設構造図参照	33 枚
	注意喚起標識	注意喚起標識 防護柵共架式	交通安全施設構造図参照	1 基
区画線				
	ペイント式区画線	外側線 実線白 W=15cm 機・労		602 m
	ペイント式区画線	外側線 実線白 W=15cm 材	舗装工・区間線工展開図参照 L=147.8+133.6	281 m
	ペイント式区画線	中央線 実線白 W=15cm 機・労		305 m
	ペイント式区画線	中央線 実線白 W=15cm 材	舗装工・区間線工展開図参照 L=142.5	143 m
	ペイント式区画線	減速標示 破線白 W=15cm 機・労		495 m
	ペイント式区画線	減速標示 破線白 W=15cm 材	舗装工・区間線工展開図参照 L=49.6+37.7+35.7+23.0+27.5+22.0+21.0+14.8	231 m
交通管理工				
	交通誘導警備員	交通誘導警備員B		179.0 人

## 橋梁数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量																																													
橋梁補修工																																																	
	断面修復工	ポリマーセメントモルタル	橋面工補修計画図参照 $V=173.6*0.05*0.05=0.434m^3$	0.43 m <sup>3</sup>																																													
防水層																																																	
	塗膜系		橋面工補修計画図参照	173.6 m <sup>2</sup>																																													
橋梁部基層																																																	
	橋梁部基層工	大粒径アスコン(30) t=249mm(平均・3層敷)	橋面工補修計画図参照	190.0 m <sup>2</sup>																																													
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse; margin: 10px 0;"> <thead> <tr> <th style="width: 20%;">測点</th> <th style="width: 15%;">A</th> <th style="width: 15%;">A</th> <th style="width: 15%;">L</th> <th style="width: 15%;">V</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>NO. 5+11.3</td> <td style="text-align: center;">1.3</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>NO. 5+15.0</td> <td style="text-align: center;">1.3</td> <td style="text-align: center;">1.30</td> <td style="text-align: center;">3.7</td> <td style="text-align: center;">4.8</td> </tr> <tr> <td>NO. 6+0.707</td> <td style="text-align: center;">1.6</td> <td style="text-align: center;">1.45</td> <td style="text-align: center;">5.7</td> <td style="text-align: center;">8.3</td> </tr> <tr> <td>NO. 6+ 5.0</td> <td style="text-align: center;">1.7</td> <td style="text-align: center;">1.65</td> <td style="text-align: center;">4.3</td> <td style="text-align: center;">7.1</td> </tr> <tr> <td>NO. 6+10.0</td> <td style="text-align: center;">2.3</td> <td style="text-align: center;">2.00</td> <td style="text-align: center;">5.0</td> <td style="text-align: center;">10.0</td> </tr> <tr> <td>NO. 6+16.4</td> <td style="text-align: center;">1.9</td> <td style="text-align: center;">2.10</td> <td style="text-align: center;">6.4</td> <td style="text-align: center;">13.4</td> </tr> <tr> <td>NO. 6+18.4</td> <td style="text-align: center;">1.9</td> <td style="text-align: center;">1.90</td> <td style="text-align: center;">2.0</td> <td style="text-align: center;">3.8</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">Σ</td> <td></td> <td></td> <td style="text-align: center;">27.1</td> <td style="text-align: center;">47.4</td> </tr> </tbody> </table> <p style="text-align: right; margin-right: 50px;">平均厚t=47.4/190.0=249mm</p>					測点	A	A	L	V	NO. 5+11.3	1.3				NO. 5+15.0	1.3	1.30	3.7	4.8	NO. 6+0.707	1.6	1.45	5.7	8.3	NO. 6+ 5.0	1.7	1.65	4.3	7.1	NO. 6+10.0	2.3	2.00	5.0	10.0	NO. 6+16.4	1.9	2.10	6.4	13.4	NO. 6+18.4	1.9	1.90	2.0	3.8	Σ			27.1	47.4
測点	A	A	L	V																																													
NO. 5+11.3	1.3																																																
NO. 5+15.0	1.3	1.30	3.7	4.8																																													
NO. 6+0.707	1.6	1.45	5.7	8.3																																													
NO. 6+ 5.0	1.7	1.65	4.3	7.1																																													
NO. 6+10.0	2.3	2.00	5.0	10.0																																													
NO. 6+16.4	1.9	2.10	6.4	13.4																																													
NO. 6+18.4	1.9	1.90	2.0	3.8																																													
Σ			27.1	47.4																																													
止水処理																																																	
	目地板		隔壁工計画図参照 $L=9.0+8.5+8.5=26.0m$	26.0 m																																													
		既設目地撤去 エラストイト	$V=0.04*0.02*26.0*1000=20.8$	20.8 ℓ																																													
		加熱注入式目地材 低弾性	隔壁工計画図参照 $V=10.0*26.0/10=26.0$	26.0 kg																																													
重力式擁壁																																																	
	コンクリート	18-8-40BB	隔壁工計画図参照 A1-P1 $L=1/2*(12.0+13.04)=12.52$ P1-P2 $L=1/2*(12.3+12.38)=12.34$ 施工延長L=24.86 $A=1/2*(0.4+1.0)*1.2=0.84$ $V=24.86*0.84=20.88$	20.9 m <sup>3</sup>																																													
	型枠		隔壁工計画図参照 前面 $A=(1.2-0.7)*(12.0+12.0)=12.0$ 背面 $A=1.342*1/2*(12.42+13.04)=17.1$ $A=1.342*1/2*(12.30+12.38)=16.6$ 端面 $A=0.84*2=1.7$ Σ=47.4	47.4 m <sup>2</sup>																																													
	基礎碎石	RC-40	隔壁工計画図参照 $A=1.1*24.86$	27.3 m <sup>2</sup>																																													

## 橋梁数量計算書

種別(3)	細別(4)	規格(5)	計算式	数量
重力式擁壁	削孔	φ35*350	隔壁工計画図参照	27 孔
	エポキシ樹脂		隔壁工計画図参照 $W=3.14/4*(3.5^2-2.5^2)*35*27*1.2$ (比重) $*1.16$ (ロス率)/1000=6.2	6 kg
	スリップバー	φ25*700	隔壁工計画図参照	27.0 本
堅壁(P1上)				
	コンクリート	18-8-40BB	隔壁工計画図参照 前面 L=1.5+1.1=2.6 後面 L=1.2+1.0=2.2 $L=1/2*(2.6+2.2)$ 断面積 A=0.7*0.2 V=0.14*2.4=0.3	0.3 m <sup>3</sup>
	型枠		隔壁工計画図参照 背面 A=0.7*2.2=1.5	1.5 m <sup>2</sup>
	アンカーボルト	アンカー筋挿入		5.0 本
		鉄筋工 SD345 D13	$0.995*0.7*5/1000=0.003$	0.003 t
		注入材 ボンドE200(アンカー用)		5.0 本
		注入材 kg/本	$1/4*(0.023^2-0.013^2)*3.14*0.11*5*1200*1.15=0.21$ kg/本=0.21/5=0.04	0.04 m <sup>3</sup>
		コンクリート削孔 削孔径 15mm 削孔深 110mm		5.0 孔
縦目地				
	注入目地材	加熱注入式目地材 低弾性	隔壁工計画図参照 重力式擁壁 $0.02*0.04*(12.0+12.3)*1000\text{kg}/\text{m}^3=19.4$ 堅壁(P1) $0.02*0.04*2.6*1000\text{kg}/\text{m}^3=2.1$ $\Sigma=19.4+2.1=21.5$	21.5 kg
	繊維質目地板	瀝青繊維質版 t=20mm	隔壁工計画図参照重力式擁壁 $A=1.2*(12.0+12.3)=29.2$ 堅壁 $A=0.7*2.6=1.8$ $\Sigma A=29.2+1.8=31.0$	30.98 m <sup>2</sup>