

令和 8 年度

県営予防治山工事 蜂ヶ崎地区

山 腹 工 数 量 計 算 書
左支流

- 治山土工
- 山腹基礎工
- 山腹緑化工
- 仮設工

数量総括表

R8 A=0.03ha

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	数量	単位	備 考
山腹工	治山土工	掘削工(流路部)	土砂掘削(機械)	砂質土	21.5	m3	
左支流			岩掘削(人力)	軟岩 I A	24.0	m3	
		斜面整地	斜面整地	軟岩 I A	27.8	m2	
		残土処理工	残土処理	施工地内処理	52.6	m3	
	山腹基礎工	法切工	土砂法切(人力)	砂質土	52.6	m3	
			岩法切(人力)	軟岩 I A	0.4	m3	
		法枠工	簡易吹付法枠工	ソイルクリート工法Mタイプ(枠内モルタル吹付)	142.6	m2	詳細は計算書参照
			簡易吹付法枠工	ソイルクリート工法Mタイプ(枠内植生基材吹付)	231.0	m2	詳細は計算書参照
		吹付工	モルタル吹付工	t=10cm	27.8	m2	詳細は計算書参照
		土留工	カゴ枠(L=2.0m)	K08(奥行0.8m)	7.0	個	
			カゴ枠(L=1.0m)	K08(奥行0.8m)	2.0	個	
			カゴ枠延長	K08(奥行0.8m)	15.0	m	
			カゴ枠面積	K08(奥行0.8m)	7.5	m2	
			土留工掘削	砂質土	13.3	m3	
			土留工埋戻		6.7	m3	
			土のう積	小口並べ 植生土のう間詰工	1.8	m2	
		水路工	モルタル吹付水路工	t=10cm	50.8	m2	L=23.3m
			フトンカゴ工		1.0	個	
	山腹緑化工	伏工	植生マット		13.1	m2	
仮設工	仮設工	敷鉄板敷設・撤去	敷鉄板	1.524×3.048×t22mm	74.0	枚	共用日数115日
			敷鉄板	1.524×3.048×t22mm	16.0	枚	共用日数115日
			敷設・撤去面積		761.8	m2	
			敷鉄板重量		131.53	t	
		大型土のう設置・撤去	大型土のう		6.0	袋	
		機械投入工	ラフテレーンクレーン	16t吊	5.0	日	

数量計算表				
治山土工 (各工種土工含む)				
名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
土砂法切	人力：砂質土	「法切工土量計算書より」 左支流右岸側＋左支流左岸側 42.3 + 10.3	52.6 m3	
岩法切	人力：軟岩ⅠA	「法切工土量計算書より」 左支流右岸側＋左支流左岸側 0.4 + 0.0	0.4 m3	
土砂掘削	機械：砂質土	「流路部掘削工土量計算書より」 左支流 21.5	21.5 m3	
岩掘削	人力：軟岩ⅠA	「流路部掘削工土量計算書より」 左支流 24.0	24.0 m3	
土留工掘削	機械：砂質土	「土留工数量集計表より」	13.3 m3	
土留工埋戻	機械：砂質土	「土留工数量集計表より」	6.7 m3	
残土処理工		(土砂法切＋岩法切＋土砂掘削＋土留工掘削)－ 土留工埋戻 (52.6 + 0.4 + 21.5 + 24.0 + 13.3)－ 6.7	52.6 m3	× 1/2 施工地内処理
斜面整地	砂質土	「吹付工数量計算書より」	27.8 m2	

土 量 計 算 表

法切工

測 点	距 離 m	土砂法切(CA)			岩法切(RCA)						備 考
		断面積 m2	平 均 m2	土 量 m3	断面積 m2	平 均 m2	土 量 m3	断面積 m2	平 均 m2	土 量 m3	
<左支流右岸側>											
(法肩部)											
No.5-1.8		0.0			0.0						
No.5	1.80	0.2	0.10	0.18	0.1	0.05	0.09				
5A	5.90	0.7	0.45	2.66	0.0	0.05	0.30				
No.6	3.70	0.6	0.65	2.41	0.0	0.00	0.00				
No.7	4.10	0.2	0.40	1.64	0.0	0.00	0.00				
7A	3.40	0.3	0.25	0.85	0.0	0.00	0.00				
7B	5.00	3.1	1.70	8.50	0.0	0.00	0.00				
No.8	1.80	7.2	5.15	9.27	0.0	0.00	0.00				
		5.7			0.0						
8A	2.70	4.9	5.30	14.31	0.0	0.00	0.00				
8A+1.0	1.00	0.0	2.45	2.45	0.0	0.00	0.00				
小計				42.27			0.39				
			(丸め)	42.3			0.4				
計(3)				42.3			0.4				

土 量 計 算 表

法切工

測 点	距 離 m	土砂法切(CA)			岩法切(RCA)						備 考
		断面積 m2	平 均 m2	土 量 m3	断面積 m2	平 均 m2	土 量 m3	断面積 m2	平 均 m2	土 量 m3	
<左支流左岸側>											
(法肩部)											
5A		0.0			0.0						
No.6	3.60	0.1	0.05	0.18	0.0	0.00	0.00				
No.7	5.30	0.0	0.05	0.27	0.0	0.00	0.00				
7A	5.00	0.9	0.45	2.25	0.0	0.00	0.00				
7B	5.00	0.7	0.80	4.00	0.0	0.00	0.00				
No.8	2.40	2.2	1.45	3.48	0.0	0.00	0.00				
		0.2			0.0						
No.8+1.5	1.50	0.0	0.10	0.15	0.0	0.00	0.00				
小計				10.33			0.00				
			(丸め)	10.3			0.0				
計(4)				10.3			0.0				

[illegible][illegible][illegible]

簡易吹付法枠工
(枠内モルタル吹付)

数 量 計 算 表

名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
簡易吹付法枠工	枠内モルタル吹付	① ② ③ 14.13+50.77+77.72	142.6 m2	
ラス網	#14 50x50	142.62 × 140/100	199.7 m2	
ラス用アンカー	φ 16 L=400	142.62 × 30/100	43 本	
ラス用補助アンカー	φ 9 L=200	142.62 × 150/100	214 本	
鉄筋	D10	142.62 × 188.8/100	269.27 kg	
主アンカー(交点)	D16 L=750	142.62 × 52/100	75 本	
組立枠	W=340 H=140 L=400	142.62 × 94/100	135 個	
枠用シート	Mタイプ1500用	142.62 × 42.3/100	61 枚	必要に応じて計上
枠吹付		142.62 × 5.27/100	7.5 m3	
セメント	普通ポルトランドセメント	142.62 × 2877.4/100	4103.7 kg	
NAF-6モルタル	共重合パラ型アラミド繊維	142.62 × 6.9/100	9.8 kg	
砂		142.62 × 8.5/100	12.1 m3	
枠内モルタル吹付	t=10cm	142.62 × 55.9/100	79.7 m2	
セメント	普通ポルトランドセメント	142.62 × 3122.6/100	4453.5 kg	
NAF-6モルタル	共重合パラ型アラミド繊維	142.62 × 7.4/100	10.6 kg	
砂		142.62 × 9.5/100	13.5 m3	
水抜きパイプ	VP-50	142.62 / (1.5 × 1.5) × 0.15m/本	9.5 m	

簡易吹付法枠工
(枠内植生基材吹付)

数 量 計 算 表

名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
簡易吹付法枠工	枠内植生基材吹付	④ ⑤ ⑥ ⑦ ⑧ 33.14+112.77+36.85+12.10+36.16	231.0 m2	
ラス網	#14 50x50	231.02 × 140/100	323.4 m2	
ラス用アンカー	φ16 L=400	231.02 × 30/100	70 本	
ラス用補助アンカー	φ9 L=200	231.02 × 150/100	347 本	
鉄筋	D10	231.02 × 188.8/100	436.17 kg	
主アンカー(交点)	D16 L=750	231.02 × 52/100	121 本	
組立枠	W=340 H=140 L=400	231.02 × 94/100	218 個	
枠用シート	Mタイプ1500用	231.02 × 42.3/100	98 枚	必要に応じて計上
枠吹付		231.02 × 5.27/100	12.2 m3	
セメント	普通ポルトランドセメント	231.02 × 2877.4/100	6647.4 kg	
NAF-6モルタル	共重合パラ型アラミド繊維	231.02 × 6.9/100	15.9 kg	
砂		231.02 × 8.5/100	19.6 m3	
枠内植生基材吹付	t=3cm	231.02 × 55.9/100	129.1 m2	

数 量 計 算 表

簡易吹付法砕工

名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
簡易吹付法砕工	砕内モルタル	① 5.25×2.692	14.13 m2	平均1:0.4
	〃	② 14.59×3.480	50.77 m2	平均1:0.3
	〃	③ 28.87×2.692	77.72 m2	平均1:0.4
	砕内植生基材	④ 22.18×1.494	33.14 m2	平均1:0.9
	〃	⑤ 64.70×1.743	112.77 m2	平均1:0.7
	〃	⑥ 26.06×1.414	36.85 m2	平均1:1.0
	〃	⑦ 8.10×1.494	12.10 m2	平均1:0.9
	〃	⑧ 22.60×1.600	36.16 m2	平均1:0.8
	砕内モルタル	計	142.62	
	砕内植生基材	計	231.02	
	合計	計	373.64	

吹付工					数 量 計 算 表	
名 称	規 格	計 算 式			数 量	備 考
モルタル吹付工		⑨ ⑩ ⑪ 6.65+17.38+3.79			27.8 m2	
ラス網	#14 50x50	27.82 × 140/100			38.9 m2	
ラス用アンカー	φ 16 L=400	27.82 × 30/100			9 本	
ラス用補助アンカー	φ 9 L=200	27.82 × 150/100			42 本	
セメント	普通ポルトランドセメント	27.82 × 2877.4/100			800.5 kg	
砂		27.82 × 8.5/100			2.4 m3	

[illegible]

[illegible][illegible]

2号土留工 数量計算表				
名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
土留工高さ			1.50 m	
土留工延長			5.50 m	
カゴ枠(K08)L=2.0m	奥行0.8m	土留工構造図より	7.0 個	
カゴ枠(K08)L=1.0m	奥行0.8m	土留工構造図より	2.0 個	
端部枠(KE08)	奥行0.8m	土留工構造図より	6.0 枚	
カゴ枠延長	奥行0.8m	$L=5.50+5.00+4.50=15.00\text{m}$	15.0 m	
カゴ枠面積	奥行0.8m	$(7.0 \times 2.00 + 2.0 \times 1.00 - 0.50 \times 2) \times 0.50 = 7.50$	7.5 m ²	
中詰石	割栗石	$15.00 \times 0.80 \times 0.50 \times 0.95 (\text{補正}) = 5.70$	5.7 m ³	
吸出防止材	t=10mm	(背面) $5.50 \times 0.75 + 5.00 \times 0.75 + 4.50 \times 0.50 = 10.13$ (端面) $0.80 \times 2.0 \times 2 (\text{両岸}) = 3.20$		
		計 13.33	13.3 m ²	
遮水シート		(端面) $0.80 \times 0.50 \times 1 \text{段} \times 2 (\text{両岸}) = 0.80$ (前面) $1.32 \times 0.50 + 0.98 \times 0.50 = 1.15$ (底面) $1.32 \times 0.80 + 0.98 \times 0.80 = 1.84$		
		計 3.79	3.8 m ²	
土のう積	小口並べ 植生土のう間詰工	右岸0.9m ² + 左岸0.9m ²	1.8 m ²	
土砂掘削	砂質土	土留工土量計算表より	13.3 m ³	
埋 戻		同上	6.7 m ³	

水路工

[illegible]

[illegible]

数量計算表				
仮設工				
名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
溪流上部 （搬入路＋作業ヤード）				
敷鉄板	1.524 × 6.096 × t22	（仮設計画平面図より）	74.0 枚	
敷設・撤去面積		74.0枚 × 9.290m ² /枚	687.5 m ²	
敷鉄板重量		74.0枚 × 1.604t/枚	118.70 t	
溪流下流部 （路面保護）				
敷鉄板	1.524 × 3.048 × t22	（仮設計画平面図より）	16.0 枚	
敷設・撤去面積		16.0枚 × 4.645m ² /枚	74.3 m ²	
敷鉄板重量		16.0枚 × 0.802t/枚	12.83 t	
（合計）				
敷鉄板	1.524 × 6.096 × t22	共用日数115日 74 × 115=8,510枚共用日	74.0 枚	
敷鉄板	1.524 × 3.048 × t22	共用日数115日 16 × 115=1,840枚共用日	16.0 枚	
敷設面積			761.8 m ²	
敷鉄板重量			131.53 t	
大型土のう設置・撤去			6.0 袋	
機械投入	ラフテレーンクレーン 16t吊		5.0 日	