

## 数量総括表

上段：当初数量

下段：変更数量

※ 積算システムによる内部計上

準用河川樽尾沢 2号その1

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
法覆護岸工		設計全図より		
河床土工				
	仮設道路築造含む			
	掘削 ルーズ BH0.28	横断図土量計算表より = 63.5	64	m3
多自然護岸工				
かごマット(多段積型)				
作業土工				
	床掘 小規模	横断図土量計算表より = 19.4	19	m3
	発生土埋戻し 補足材なし	横断図土量計算表より = 33.7	34	m3
かごマット設置				
	かごマット 多段積型並列 5段 t=50cm ムッキ鉄線 B型	平面図より = 36.0 0.5×5段×40m=100m2	36.0	m2
※	栗石(5~15cm) 中詰用石材	36.0×1.09(ロス率) (100m2×1.0m)m3/100m2当り	39.2	m3
※	吸出し防止材 t10mm	66.0×1.16(ロス率) (2.5+0.25×4+2.0)×40m=220m2/100m2当り	75.6	m2
※	基面整正(床拵え)	横断図土量計算表より = 50.5		m2
※	切土法面整形	横断図土量計算表より = 15.1		m2
	かごマット 多段積型並列 3段 t=50cm ムッキ鉄線B型	平面図より = 4.0 0.5×3段×66.7m=100m2	4.0	m2
※	中詰用石材	4.0×1.09(ロス率) (100m2×1.0m)m3/100m2当り	4.4	m3
※	吸出し防止材 t10mm	8.0×1.16(ロス率) (1.5+0.25×2+2.0)×66.7m=266.8m2/100m2当り	9.3	m2
※	基面整正(床拵え)	横断図土量計算表より = 50.5		m2
※	切土法面整形	横断図土量計算表より = 15.1		m2
植生工				
	盛土法面整形	横断図土量計算表より = 17.8	18	m2
	人工張芝工 (ワラ芝)	= 17.8	18	m2

## 数量総括表

上段：当初数量

※ 積算システムによる内部計上

準用河川樽尾沢 2号その1

下段：変更数量

舗装工				
アスファルト舗装工				
	表層工 再生密粒度As13F	平面図舗装展開図より = 8.2	8	m2
	上層路盤工 粒調砕石40mm	平面図舗装展開図より = 8.2	8	m2
構造物取壊し工				
	舗装切断工 t4cm	平面図より = 15.1	15	m
	舗装版破碎積込 t4cm	平面図より = 5.3	5	m2
	As殻運搬 南重想定 L=10.5km	平面図より = 0.2 $5.3 \times 0.04 = 0.21$	0.2	m3
	無筋構造物取壊し 南重想定 L=10.5km	平面図より = 1.3 $0.3 \times 0.5 \times 8.4 = 1.26$	1	m3
	C o 殻運搬 南重想定 L=10.5km	= 1.3	1	
処分工				
	As殻処理	平面図より = 0.3 $0.21 \times 2.3 / 1.8 = 0.27$	0.3	m3
	コンクリート殻処理	平面図より = 1.7 $1.26 \times 2.35 / 1.8 = 1.65$	1.7	m3
仮設工				
水替え工				
	水替え工(潜水ポンプ) 小型 作業時排水	$2.5 + 2 = 4.5$	5	日
	ポンプ据付撤去	= 1	1	現場

## 数量総括表

上段：当初数量

※ 積算システムによる内部計上

準用河川樽尾沢 2号その2

下段：変更数量

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
法覆護岸工		設計全図より		
河床土工				
	仮設道路築造含む			
	掘削 ルーズ BH0.28	横断図土量計算表より = 75.9	76	m3
多自然護岸工				
かごマット(多段積型)				
作業土工				
	床掘 小規模	横断図土量計算表より = 16.6	17	m3
	発生土埋戻し 補足材なし	横断図土量計算表より = 21.8	22	m3
かごマット設置				
	かごマット 多段積型並列 5段 t=50cm メッキ鉄線 B型	平面図より = 32.0 $0.5 \times 5 \text{段} \times 40\text{m} = 100\text{m}^2$	32.0	m2
※	栗石(5~15cm) 中詰用石材	$32.0 \times 1.09$ (ロス率) = 34.9 $(100\text{m}^2 \times 1.0\text{m})\text{m}^3/100\text{m}^2$ 当り		m3
※	吸出し防止材 t10mm	$55.0 \times 1.16$ (ロス率) = 63.8 $(2.5 + 0.25 \times 4 + 2.0) \times 40\text{m} = 220\text{m}^2/100\text{m}^2$ 当り		m2
※	基面整正(床拵え)	横断図土量計算表より = 40.5		m2
※	切土法面整形	横断図土量計算表より = 15.5		m2
植生工				
	盛土法面整形	横断図土量計算表より = 19.2	19	m2
	人工張芝工(ワラ芝)	= 19.2	19	m2
舗装工				
アスファルト舗装工				
	表層工 再生密粒度13E	平面図舗装展開図より = 7.4	7	m2
	上層路盤工 粒調碎石40mm	平面図舗装展開図より = 7.4	7	m2

## 数量総括表

上段：当初数量

※ 積算システムによる内部計上

準用河川樽尾沢 2号その2

下段：変更数量

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
構造物取壊し工				
	舗装切断工 t4cm	平面図より = 14.1	14	m
	舗装版破碎積込 t4cm	平面図より = 8.3	8	m2
	運搬処理工 南重想定 L=10.5km	平面図より = 0.5 $8.3 \times 0.04 + 0.14 = 0.47$	0.5	m3
処分工				
	As殻処理	平面図より = 0.6 $0.47 \times 2.3 / 1.8 = 0.60$	0.6	m3
仮設工				
水替え工				
	潜水ポンプ 小型 作業時排水	2+2 (準備他) = 4.0	4	日

## 数量総括表

上段：当初数量

※ 積算システムによる内部計上

準用河川樽尾沢 3号

下段：変更数量

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
法覆護岸工		設計全図より		
河床土工	仮設道路築造含む			
	掘削 ルーズ BH0.28	横断図土量計算表より = 41.5	42	m3
多自然護岸工				
かごマット(多段積型)				
作業土工				
	床掘 小規模	横断図土量計算表より = 22.0	22	m3
	発生土埋戻し 補足材なし	横断図土量計算表より = 41.4	41	m3
かごマット設置				
	かごマット 多段積型並列 5段 t=50cm ヌッキ鉄線 B型	平面図より = 30.0 0.5×5段×40m=100m2	30.0	m2
※	栗石(5~15cm) 中詰用石材	30.0×1.09(ロス率) (100m2×1.0m)m3/100m2当り	32.7	m3
※	吸出し防止材 t10mm	55.0×1.16(ロス率) (2.5+0.25×4+2.0)×40m=220m2/100m2当り	63.8	m2
※	基面整正(床拵え)	横断図より 56.0-4.0×4.0 = 40.0		m2
※	切土法面整形	横断図より 17.9-2.8-7.3 = 7.8		m2
	かごマット 多段積型並列 4段 t=50cm ヌッキ鉄線 B型	= 10.0 0.5×4段×50m=100m2	10.0	m2
※	栗石(5~15cm) 中詰用石材	10.0×1.09(ロス率) = 10.9 (100m2×1.0m)m3/100m2当り		m3
※	吸出し防止材 t10mm	19.0×1.16(ロス率) = 22.0 (2.0+0.25×3+2.0)×50m=237.5m2/100m2当り		m2
※	基面整正(床拵え)	横断図より 56.0-40.0 = 16.0		m2
※	切土法面整形	横断図より 17.9-7.8 = 10.1		m2
植生工				
	盛土法面整形	横断図土量計算表より = 33.1	33	m2
	人工張芝工 (ワラ芝)	= 33.1	33	m2

## 数量総括表

上段：当初数量

※ 積算システムによる内部計上

準用河川樽尾沢 3号

下段：変更数量

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
舗装工				
	アスファルト舗装工			
	表層工 再生密粒度As13F	平面図舗装展開図より = 4.2	4	m2
	上層路盤工 粒調碎石40mm	平面図舗装展開図より = 4.2	4	m2
	構造物取壊し工			
	舗装切断工 t4cm	平面図舗装展開図より = 14.6	15	m
	舗装版撤去 t4cm	平面図舗装展開図より = 4.2	4	m2
	運搬処理工 殻運搬 南重想定L~10.3km	平面図舗装展開図より = 0.2 4.2x0.04=0.17	0.2	m3
処分工				
	As殻処理 南重建設想定 L=10.3km	平面図舗装展開図より = 0.2 0.17x2.3/1.8=0.22	0.2	m3
仮設工				
	水替え工			
	潜水ポンプ 小型 作業時排水	2+2（準備他） = 4.0	4	日
	ポンプ据付撤去	= 1	1	現場

数量総括表			上段：当初数量 下段：変更数量	
※ 積算システムによる内部計上			準用河川樽尾沢 4号	
工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
法覆護岸工		設計全図より		
応急護岸工				
仮設護岸工				
作業土工				
	床掘 小規模	横断図土量計算表より = 14.9	15	m3
	発生土埋戻し 補足材なし	横断図土量計算表より = 8.5	9	m3
	盛土法面整形	横断図土量計算表より = 2.0	2	m2
護岸工		平面図・標準横断図より		
	耐候性大型土のう 2t用 長期仮設対応3年型	平面図より = 10.0	10	袋
	袋詰玉石工 2t用 長期性能型	平面図より = 9.0	9	袋
	吸出し防止シート t10mm(9.8kN以上)	標準横断図より（ロス率含む） = 38.30	38	m2
	間詰栗石(5~15cm)	標準横断図より = 1.50	2	m3
舗装工				
構造物取壊し工				
	舗装切断工 t4cm	横断図より = 11.4	11	m
	舗装版撤去 t4cm	横断図より = 5.40	5	m2
	運搬処理工 アスファルト殻運搬	横断図より = 0.22 5.4x0.04=0.22	0.2	m3
処分工				
	As殻処理 南重建設想定 L=9.3km	平面図より = 0.3 0.22x2.3/1.8=0.28	0.3	m3
アスファルト舗装工				
	表層工 再生密粒度20F t=4cm	平面図より = 16.80	17	m2
	上層路盤工 粒調碎石25mm t=10cm	平面図より = 16.80	17	m2