

R1災害峯山線1号その1  
数量計算書



# 残土処理数量計算表

R1災害峯山線1号その1

区分	切取	換算率	地山換算	飛散率%	飛散量	土量	盛土	換算率	土量	位置
掘削	0.0	1.0	0.0	10%	0.0	0.0				
盛土							0.0	0.90	0.0	
掘削(ルーズ)	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
盛土							0.0	0.90	0.0	
床掘	76.6	1.0	76.6	10%	7.7	68.9				
埋戻し							60.2	0.90	66.9	
床掘(ルーズ)	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
埋戻し							0.0	0.90	0.0	
人力	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
人力(ルーズ)	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
小計	76.6		76.6		7.7	68.9	60.2		66.9	

残土合計      2.0 (現場内処理)

運搬距離

アスファルト廃材	m <sup>3</sup>		km
コンクリート廃材	m <sup>3</sup>		km



R1災害峯山線 1号その2  
数量計算書





# 残土処理数量計算表

R1災害峯山線1号その2

区分	切取	換算率	地山換算	飛散率%	飛散量	土量	盛土	換算率	土量	位置
掘削	0.0	1.0	0.0	10%	0.0	0.0				
盛土							0.0	0.90	0.0	
掘削(ルーズ)	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
盛土							0.0	0.90	0.0	
床掘	257.2	1.0	257.2	10%	25.7	231.5				
埋戻し							144.7	0.90	160.8	
床掘(ルーズ)	1.5	1.2	1.3	10%	0.1	1.2				
埋戻し							0.0	0.90	0.0	
人力	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
人力(ルーズ)	0.0	1.2	0.0	10%	0.0	0.0				
小計	258.7		258.5		25.8	232.7	144.7		160.8	

残土合計 71.9

運搬距離

アスファルト廃材

m<sup>3</sup> km

コンクリート廃材

m<sup>3</sup> km



【数量計算書】

垂直擁壁

【垂直擁壁 コンクリートブロック個数】

割付図面より算出

標準ブロック	H500 × L1000 × B370	110	個(m)
水位ブロック(T35)	H500 × L1000 × B370	0	個(m)
根石ブロック100型	H500 × L1000 × B1000	0	個(m)(0.5m <sup>2</sup> )
根石ブロック110型	H500 × L1000 × B1100	22	個(m)(0.5m <sup>2</sup> )
根石ブロック130型	H500 × L1000 × B1300	0	個(m)(0.5m <sup>2</sup> )
根石ブロック180型	H500 × L1000 × B1500	0	個(m)(0.5m <sup>2</sup> )
コーナーブロック	H500 × L1000 × B120	0	個(m)
天端ブロック	H500 × L1000 × B82	0	個(m)

【垂直擁壁 L型金網】

割付図面より算出

標準	100型 H500 × L1000 × B650	35	個(0.5m <sup>2</sup> )
	150型 H500 × L1000 × B1150	40	個(0.5m <sup>2</sup> )
	200型 H500 × L1000 × B1650	35	個(0.5m <sup>2</sup> )
	250型 H500 × L1000 × B2150	0	個(0.5m <sup>2</sup> )
	300型 H500 × L1000 × B2650	0	個(0.5m <sup>2</sup> )
T-35	100型(T35) H500 × L1000 × B650	0	個(0.5m <sup>2</sup> )
	150型(T35) H500 × L1000 × B1150	0	個(0.5m <sup>2</sup> )
	200型(T35) H500 × L1000 × B1650	0	個(0.5m <sup>2</sup> )
	250型(T35) H500 × L1000 × B2150	0	個(0.5m <sup>2</sup> )
	300型(T35) H500 × L1000 × B2650	0	個(0.5m <sup>2</sup> )

【垂直擁壁 端部金網】

割付図面より算出

端部金網 50型	H500 × B 500	14	枚
端部金網100型	H500 × B 900	5	枚
端部金網150型	H500 × B1400	2	枚
端部金網200型	H500 × B1900	2	枚
端部金網250型	H500 × B2400	0	枚
端部金網300型	H500 × B2900	0	枚

【垂直擁壁 中詰材保護シート】

金網総延長(L型金網、端部金網)+L型金網の上下サイズ切り替わり箇所延長

中詰材保護シート 幅600 × 厚さ0.5mm  m

【垂直擁壁 吸出防止シート】

L型金網最上段延長

(150型、200型は幅1000を使用。)  m

(250型、300型、は幅2000を使用。)  m

吸出防止シート 幅1000 × 厚さ10mm  m

吸出防止シート 幅2000 × 厚さ10mm  m

## 【数量計算書】

### 垂直擁壁

#### 〔垂直擁壁 中詰材 クラツシャーラン〕

各L型金網規格 設定数値中詰材m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>数量より中詰材料算出

100型	0.82 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
150型	1.32 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	算式 = (100型m <sup>3</sup> 数 × 0.82) + (150型m <sup>3</sup> 数 × 1.32) + (200型m <sup>3</sup> 数 × 1.82)			
200型	1.82 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (250型m <sup>3</sup> 数 × 2.32) + (300型m <sup>3</sup> 数 × 2.82)			
250型	2.32 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (T35 100型m <sup>3</sup> 数 × 0.63) + (T35 150型m <sup>3</sup> 数 × 1.13) + (T35 200型m <sup>3</sup> 数 × 1.63)			
300型	2.82 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (T35 250型m <sup>3</sup> 数 × 2.13) + (T35 300型m <sup>3</sup> 数 × 2.63) =			
T35 100型	0.63 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
T35 150型	1.13 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
T35 200型	1.63 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
T35 250型	2.13 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
T35 300型	2.63 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				72.60 m <sup>3</sup>

#### 〔垂直擁壁 根石ブロック中詰材 現場発生土〕

根石ブロック規格 設定数値中詰材m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>数量より中詰材料算出

根石ブロック100型	0.53 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
根石ブロック110型	0.53 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	算式 = (根石100型m <sup>3</sup> 数 × 0.53)			
根石ブロック130型	0.53 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (根石110型m <sup>3</sup> 数 × 0.53)			
根石ブロック180型	0.84 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (根石130型m <sup>3</sup> 数 × 0.53)			
		+ (根石180型m <sup>3</sup> 数 × 0.84) =			0.00 m <sup>3</sup>

#### 〔垂直擁壁 根石ブロック中詰材 クラツシャーラン〕

根石ブロック規格 設定数値中詰材m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>数量より中詰材料算出

根石ブロック100型	0.53 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )				
根石ブロック110型	0.53 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	算式 = (根石100型m <sup>3</sup> 数 × 0.53)			
根石ブロック130型	0.53 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (根石110型m <sup>3</sup> 数 × 0.53)			
根石ブロック180型	0.84 (m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup> )	+ (根石130型m <sup>3</sup> 数 × 0.53)			
		+ (根石180型m <sup>3</sup> 数 × 0.84) =			5.83 m <sup>3</sup>

#### 〔垂直擁壁 裏込砕石〕

※擁壁高さ5.0m以上

型金網型式	m:背面切り土勾配	中詰量 (m <sup>3</sup> /m)	数量 (m)	中詰量 (m <sup>3</sup> )	
n=1段	m=0.3勾配	0.57	0.0	0.00	
	m=0.5勾配	0.72	0.0	0.00	
	m=0.6勾配	0.79	0.0	0.00	
	m=0.3勾配	0.94	0.0	0.00	
	m=0.5勾配	1.23	0.0	0.00	
n=2段	m=0.6勾配	1.38	3.0	4.14	
	m=0.3勾配	1.38	0.0	0.00	
	m=0.5勾配	1.88	0.0	0.00	
n=3段	m=0.6勾配	2.12	0.0	0.00	4.14 m <sup>3</sup>

【数量計算書】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 基礎砕石〕

$$\begin{aligned} \text{算式} &= (\text{根石}100\text{個数} \times 1.2) + (\text{根石}110\text{個数} \times 1.3) \\ &+ (\text{根石}130\text{個数} \times 1.5) + (\text{根石}180\text{個数} \times 2.0) = \end{aligned}$$

28.6 m<sup>3</sup>

〔垂直擁壁 基礎コンクリート〕

$$\begin{aligned} \text{算式} &= (\text{根石}100\text{個数} \times 1.2 \times \text{厚}0.1) + (\text{根石}110\text{個数} \times 1.3 \times \text{厚}0.1) \\ &+ (\text{根石}130\text{個数} \times 1.5 \times \text{厚}0.1) + (\text{根石}180\text{個数} \times 2.0 \times \text{厚}0.1) = \end{aligned}$$

2.86 m<sup>3</sup>

〔垂直擁壁 基礎コンクリート型枠面積〕

$$\text{算式} = (\text{根石}100\text{個数} + \text{根石}110\text{個数} + \text{根石}130\text{個数} + \text{根石}180\text{個数}) \times \text{厚}0.1 \times 2 =$$

4.4 m<sup>2</sup>

〔垂直擁壁 敷土ルタル〕

$$\begin{aligned} \text{算式} &= (\text{根石}100\text{個数} \times 1.0 \times \text{厚}0.02) + (\text{根石}110\text{個数} \times 1.1 \times \text{厚}0.02) \\ &+ (\text{根石}130\text{個数} \times 1.3 \times \text{厚}0.02) + (\text{根石}180\text{個数} \times 1.8 \times \text{厚}0.02) = \end{aligned}$$

0.48 m<sup>3</sup>

〔垂直擁壁 目地ロープ〕

$$\text{算式} = \text{標準ブロック} \times 0.5 =$$

66.0 m

〔垂直擁壁 吸出防止材 (W100×t10.0)〕

$$\text{算式} = (\text{T}35\text{ブロック} + \text{根石ブロック}) \times 0.5 =$$

0.0 m

【数量計算書】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 天端コンクリート量〕  
割付図面数値より算出

天端コンクリート量

N0	h1 (m)	h2 (m)	h1断面 (m <sup>2</sup> )	h2断面 (m <sup>2</sup> )	L (m)	体積 (m <sup>3</sup> )
天端1	0.940	1.071	0.597	0.715	2.000	1.312
天端2	0.571	1.064	0.310	0.709	7.000	3.565
天端3	0.564	1.061	0.305	0.706	7.000	3.538
天端4	0.561	0.987	0.303	0.638	6.000	2.824
天端5	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端6	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端7	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端8	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端9	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端10	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端11	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端12	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端13	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端14	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端15	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端16	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端17	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端18	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端19	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端20	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端21	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端22	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端23	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端24	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端25	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端26	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端27	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端28	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端29	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端30	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
計					22.00	11.24

∴天端コン1+〜+天端コン30=  m<sup>3</sup>

【数量計算書】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 天端コンクリート型枠〕  
割付図面数値より算出

天端コンクリート型枠面積

NO	h1 (m)	h2 (m)	前面 (m <sup>2</sup> )	背面 (m <sup>2</sup> )	L (m)	面積 (m <sup>2</sup> )
天端1	0.940	1.071	2.011	2.248	2.000	4.259
天端2	0.571	1.064	5.723	6.398	7.000	12.120
天端3	0.564	1.061	5.688	6.359	7.000	12.046
天端4	0.561	0.987	4.644	5.192	6.000	9.836
天端5	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端6	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端7	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端8	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端9	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端10	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端11	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端12	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端13	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端14	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端15	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端16	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端17	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端18	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端19	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端20	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端21	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端22	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端23	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端24	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端25	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端26	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端27	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端28	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端29	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
天端30	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
計					22.00	38.26

∴天端コン型枠1+〜+天端コン型枠30= 38.26 m<sup>2</sup>

# 防護施設工数量計算書

R1災害峯山線1号その2

## Gr-C-2B (m) 支柱補強工 (本)

21                      11

計                              21                      11

水止コンクリート	m <sup>3</sup>	0.1×0.1×22	=	0.22
型枠	m <sup>2</sup>	0.1×2×22	=	4.40
鉄筋 D13 L=0.30 0.5mピッチ 44箇所	kg	0.3×44×0.995	=	13.13

# 切取法面整形・保護数量計算表

R1災害峯山線1号その2

(左)

測点	距離	切取法面																仮設モルタル				備考
		法面保護 (SL)				機械法面整形 (L1)				人力法面整形 (L2)				法面清掃 (L3)				面積				
		補正距離	法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>	補正距離	法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>	補正距離	法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>	補正距離	法長 m	平均法長 m	面積 m <sup>2</sup>	補正距離	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	
BP																			2.5			
BC1	3.5																		3.4	2.95	10.3	
+9.2	5.7																	5.7	5.6	4.50	25.7	
MC1	4.4																	4.5	5.9	5.75	25.9	
+16.2	2.6																	2.6	6.1	6.00	15.6	
+18.2	2.0																	2.0	6.3	6.20	12.4	
EP=EP1	5.5																	5.5	2.6	4.45	24.5	
計	23.7																				114.4	





# 曲線中の距離修正表

路線名 災害峯山線1号その2

区分

IPNO	センタ-半径 (R)	測点	センタ-距離 (L)		偏倚長 内側 = - 外侧 = + (d')	平均偏倚長 $\frac{d'1+d'2}{2}$ (d)	重心の 平均半径 (r)=R±d'	修正距離 (L')										
								L×r	R									
1	30.0	BC1	5.7	地山床掘 崩土床掘	-1.50													
												埋戻し	-0.70					
				崩土床掘	-0.30	-0.50	29.50	5.60										
											埋戻し	-0.80	-0.85	29.15	4.30			
				崩土床掘	-0.20	-0.25	30.00	4.40										
											埋戻し	-0.90	-0.85	29.15	2.50			
				崩土床掘	-0.10	-0.15	29.85	2.60										
											埋戻し	-1.10	-1.00	29.00	1.90			
				崩土床掘	-0.10	-0.10	29.90	2.00										
											埋戻し	-1.10						
				崩土床掘	-0.10													
											埋戻し							
				崩土床掘	-1.60	-1.35	28.65	5.30										
											崩土床掘	-2.70	-1.35	28.65	5.30			
埋戻し	-1.00	-0.55	29.45	5.40														
							埋戻し											
1	30.0	BC1	5.5	仮設モルタル	-0.30													
												仮設モルタル	0.30					
				仮設モルタル	0.30		30.00	5.70										
											仮設モルタル	0.30	30.00	5.70				
				1	30.0	BC1	5.5	仮設モルタル	0.30									
仮設モルタル	0.40	0.35	30.35													4.50		
MCI	4.4	仮設モルタル	0.40	0.40	30.40	2.60												
											仮設モルタル	0.50	0.45	30.45	2.60			
1	30.0	BC1	2.0	仮設モルタル	-0.50	-0.05	29.95	5.50										
												仮設モルタル	0.50	30.00	2.00			
																		仮設モルタル
BC1	5.5	仮設モルタル	-0.50	-0.05	30.00	5.50												
											仮設モルタル							

残土処理位置図

