

数 量 総 括 表

工種・種別・細別	規 格	数 量	単 位	備 考
施工延長				
林道開設				
施工延長		64.67	m	BC49 (No.101+15.33) ～No.105
完成延長		0.00	m	
林道土工				BC49 (No.101+15.33) ～No.104
掘削工				
土砂掘削	軟岩Ⅱ (BH0.45m3)	19.70	m3	※うち逸散量0.90m3
盛土工				
路肩盛土		1.20	m3	
路床盛土		130.60	m3	
路体盛土	4m未満	13.60	m3	
路体盛土	4m以上	288.80	m3	
運搬盛土	DT=10t車、D=0.7km	426.90	m3	No.145付近から
作業土工				
床掘り		0.00	m3	擁壁工
埋戻し	小規模	10.30	m3	擁壁工、小盛土
法面整形工				
切土法面整形	BH0.45m3	0.00	m2	左=m2、右=m2 R7森管第1-4号により施工済み
盛土法面整形	BH0.45m3	109.20	m2	左=93.3m2、右=15.9m2
作業残土処理工				
残土処理	DT=10t車、D=0.8km	1.20	m3	盛土不適土
	敷均し	0.60	m3	
法面工				
植生工				
人工張芝工		109.20	m2	
法枠工				
簡易吹付法枠工	枠内モルタル (t=10cm)	82.30	m2	BC.49 (No.101+15.33) ～No.102+13.37
簡易吹付法枠工	枠内植生基材 (t=5cm)	340.30	m2	EC.49 (No.102+18.02) ～No.104
擁壁工				
大型ブロック積擁壁				
7号大型ブロック積擁壁工		19.54	m	No.101+19.4～No.103+8.52
排水構造物工				
側溝工				
L型側溝	250A	87.61	m	左=40.92m、右=46.69m BC49 (No.101+15.33) ～No.104
舗装工				
舗装工				
下層路盤工 (t=10cm)	RC-40	33.40	m2	No.102～MC.49 (No.102+6.68)
下層路盤工 (t=20cm)	RC-40	247.28	m2	MC.49 (No.102+6.68) ～No.105
防護柵工				
路側防護柵工				
ガードレール (曲線)	Gr-C2-2B	28.00	m	No.101+19.74～No.103+8.00
基礎	プレキャストガードレール基礎	28.00	m	
積上技術管理費				
土質試験・地質調査				
CBR試験		2.00	箇所	No.102～MC49 (No.102+6.68)、MC49 (No.102+6.68) ～No.105

森林基幹道 黒崎大間越線

切取盛土数量計算表

[illegible]

森林基幹道 黒崎大間越線

切取盛土数量計算表

測 点	距 離	切 土(盛土不適土)																				
		砂質土									粘性土									合計		
		断面積	平均	体積 A	逸散量 B 5%	流用土 C=A-B	NO間流量 土量	土量 変化率 0.90	補正土量 D	NO間流量 補正土量D	断面積	平均	体積 A	逸散量 B 5%	流用土 C=A-B	NO間流量 土量	土量 変化率 0.90	補正土量 D	NO間流量 補正土量D	逸散量 Σ B	補正土量 Σ D	NO間補正 土量 Σ D
BC. 49							0.90									0.90						
No. 102	4.67						0.90			0.1	0.05	0.2		0.2	0.2	0.90	0.2	0.2		0.2	0.2	
MC. 49	6.68						0.90			0.1	0.10	0.7		0.7		0.90	0.6			0.6		
No. 102+13.37	6.69						0.90				0.05	0.3		0.3		0.90	0.3			0.3		
EC. 49	4.65						0.90									0.90						
No. 103	1.98						0.90								1.0	0.90		0.9			0.9	
No. 103+8.00	8.00						0.90									0.90						
BC. 50	3.28						0.90									0.90						
No. 103+15.20	3.92						0.90									0.90						
No. 104	4.80						0.90									0.90						

森林基幹道 黒崎大間越線

切 取 盛 土 数 量 計 算 表

測点	距 離	修正係数	修正距離	盛 土																
				路 肩			路 床			路 体(4m以上)			路 体(4m未満)			小盛土			全 体	
				断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積	立 積	NO土量
No. 101																				
No. 101+7.02																				
BC. 49																				
No. 102	4.67	1.000	4.67				1.3	0.65	3.0				2.4	1.20	5.6	0.1	0.05	0.2	8.8	8.8
MC. 49	6.68	1.000	6.68				4.2	2.75	18.4	7.6	3.80	25.4		1.20	8.0	0.1	0.10	0.7	52.5	
No. 102+13.37	6.69	1.000	6.69	0.2	0.10	0.7	9.3	6.75	45.2	22.7	15.15	101.4					0.05	0.3	147.6	
EC. 49	4.65	1.000	4.65		0.10	0.5	6.0	7.65	35.6	14.6	18.65	86.7				0.1	0.05	0.2	123.0	
No. 103	1.98	1.000	1.98				4.5	5.25	10.4	12.2	13.40	26.5				0.1	0.10	0.2	37.1	360.2
No. 103+8.00	8.00	1.000	8.00					2.25	18.0		6.10	48.8				0.1	0.10	0.8	67.6	
BC. 50	3.28	1.000	3.28													0.1	0.10	0.3	0.3	
No. 103+15.20	3.92	1.000	3.92													0.1	0.10	0.4	0.4	
No. 104	4.80	1.000	4.80													0.1	0.10	0.5	0.5	68.8
合 計	44.67					1.2			130.6			288.8			13.6			3.6		437.8

盛土流用計画表

測 点	距 離	盛土立積	切 土 立 積			運搬盛土	流用計画							残 土 運 搬					備 考
			立積	内 訳			60m以下			61m以上				運搬距離算定(起点部から)					
				流用盛土	流用残量		20	40	60	立積 D	運距離LD	D×LD	流用 NO.	流用残土 a	補正盛土不 適土 b	土量 E=a+b	距離 LE	E×LE	
NO,102		8.8	6.1	6.1											0.2	0.2			
														0.2	0.2	700	126		
			6.1	6.1	2.7														
NO,103	20.00	360.2	15.0	15.0											0.9	0.9			
														0.9	0.9	690	621		
			15.0	15.0	345.2														
NO,104	20.00	68.8																	
					68.8										670				
計	40.00	437.8	21.1	21.1						平均運搬距離							平均運搬距離		
															1.1	1.1			
			21.1	21.1	416.7					m					1.1	1.1	m	747	
										#DIV/0!							691.7		

A

B

C

I

D

E

F

G

H

$$A = C + D$$

437.8

$$\text{運搬盛土} = D = E + F + G + H$$
$$\text{残土} = B - A = \quad (416.7)$$
$$\text{残土} = I - D = \quad (416.7)$$

土 量 配 分 計 画

(2割以上土砂) 土 量 配 分 計 画

施 工 機 種	距 離	単位	軟 岩 II	軟 岩 I B	備 考
バックホウ(地山180°) (地山)	L D = 1 0	m3	17.6	0.0	
〃	L D = 2 0	m3	0.0	0.0	
〃	L D = 4 0	m3	0.0	0.0	
〃	L D = 6 0	m3	0.0	0.0	
小 計		m3	17.6	0.0	
バックホウ(地山180°) ダンプトラック施工	L D = 6 1 以上	m3	0.0	0.0	
	平均運搬距離	m	#DIV/0!		
合 計		m3	17.6	0.0	

残 土 運 搬 計 画

施 工 機 種	距 離	単位	軟 岩 II	軟 岩 I B	備 考
ブルドーザー施工 (地山)	L E = 1 0	m3			
〃	L E = 2 0	m3			
〃	L E = 4 0	m3			
〃	L E = 6 0	m3			
小 計		m3	0.0		
ダンプトラック施工	L E = 6 1 以上	m3	1.2		
	平均運搬距離	m	691.7		
合 計		m3	1.2		

土工量計算表（2割超え）軟岩Ⅱ

切 土	D=10m以内	D=20m以内	D=40m以内	D=60m以内	D=61m以上	計
逸 散 量(軟岩Ⅱ)	0.8				#DIV/0!	
逸 散 量(盛土不適土含む)	① 0.8				② 0.1	③ 0.9
盛 土(軟岩Ⅱ)						
補正土量	21.1					
土量変化率	1.20	1.20	1.20	1.20	1.20	
積算土量	④ 17.6	⑤	⑥	⑦	⑧	⑨ 17.6
流量残土(軟岩Ⅱ)						
補正土量						
土量変化率	1.20	1.20	1.20	1.20	1.20	
積算土量	⑩				⑪	⑫
流量残土(盛土不適土)						
補正土量					1.1	
土量変化率					0.90	
積算土量					⑪” 1.2	⑫” 1.2
計	18.4				1.3	19.7

逸散量の按分	バックホウによる土工(盛土)	④+⑤+⑥+⑦+⑩	=	17.6 ⑨
	バックホウによる土工(流用残土)	⑧+⑪	=	1.2 ⑩
	合計			18.8
逸散量の計算	バックホウによる土工(掘削)	17.6 ÷	18.8 × ③ =	0.8 ①
	バックホウによる土工(D=61m以上)	1.2 ÷	18.8 × ③ =	0.1 ②

法 面 工 計 算 書 (切土)

測 点	距 離	簡易法砕工 (枠内モルタル (t=10cm)) ※軟岩Ⅱ						簡易法砕工 (枠内植生基材 (t=5cm)) ※軟岩ⅠB					
		左			右			左			右		
		法長	平均法長	面積	法長	平均法長	面積	法長	平均法長	面積	法長	平均法長	面積
BC. 49					9.0								
NO. 102	4.67				8.9	8.95	41.8						
MC. 49	6.68				1.6	5.25	35.1						
NO. 102+13.37	6.69					0.80	5.4						
EC. 49	4.65										0.7	0.35	1.6
NO. 103	1.98										3.1	1.90	3.8
NO. 103+8.00	8.00							0.3	0.15	1.2	14.6	8.85	70.8
BC. 50	3.28							2.9	1.60	5.2	18.5	16.55	54.3
NO. 103+15.20	3.92							3.6	3.25	12.7	20.1	19.30	75.7
NO. 104	4.80							2.8	3.20	15.4	21.4	20.75	99.6
合 計	44.67						82.3			34.5			305.8

法 面 工 計 算 書 (盛土)

測 点	距 離	左			右					
		法長	平均法長	面積	法長	平均法長	面積			
BC. 49										
NO. 102	4. 67	3. 4	1. 70	7. 9						
MC. 49	6. 68	3. 5	3. 45	23. 0						
NO. 102+13. 37	6. 69	3. 6	3. 55	23. 7	2. 8	1. 40	9. 4			
EC. 49	4. 65	3. 6	3. 60	16. 7		1. 40	6. 5			
NO. 103	1. 98	3. 7	3. 65	7. 2						
NO. 103+8. 00	8. 00		1. 85	14. 8						
BC. 50	3. 28									
NO. 103+15. 20	3. 92									
NO. 104	4. 80									
合 計	44. 67			93. 3			15. 9			109. 2

7号大型ブロック積擁壁工数量計算書

名 称	種 別	規 格	単位	数 量	重 量	備 考
				上から2段分		
大型ブロック	1000型	1500×1000×1000	個	1	W=1230kg	水抜きパイプ有：0
	1800型	1500×1000×1800	個	1	W=1490kg	水抜きパイプ有：0
	2200型	1500×1000×2200	個	2	W=1610kg	水抜きパイプ有：0
	2600型	1500×1000×2600	個	5	W=1730kg	水抜きパイプ有：5
	3000型	1500×1000×3000	個	5	W=2000kg	水抜きパイプ有：2
	3500型	1500×1000×3500	個	8	W=2430kg	水抜きパイプ有：7
	4000型	1500×1000×4000	個	3	W=2585kg	水抜きパイプ有：3
		水抜きパイプ有 1500mm×1000mm	m2	10. 50	2000kg/個以下	
		水抜きパイプ無 1500mm×1000mm	m2	10. 50	2000kg/個以下	
		水抜きパイプ有 1500mm×1000mm	m2	15. 00	2000kg/個超え	
		水抜きパイプ無 1500mm×1000mm	m2	1. 50	2000kg/個超え	
床版	1000型	1500× 150×1000	個	1	W=500kg	
	2200型	1500× 150×2200	個	1	W=1080kg	
	2600型	1500× 150×2600	個	3	W=1275kg	
	3500型	1500× 150×3500	個	5	W=1710kg	
	4000型	1500× 150×4000	個	3	W=1950kg	

名 称	種 別	規 格	算 式	単位	数 量
					上から2段分
中詰工	中詰土砂	現地発生土	$0.651 \times 1 + 1.314 \times 1 + 2.045 \times 2 + 2.439 \times 5 + 2.804 \times 5 + 3.154 \times 8 + 3.612 \times 3$	m3	68.34
	底版コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.163 \times 1 + 0.329 \times 1$	m3	0.49
胴込工	胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$0.163 \times 1 + 0.429 \times 1 + 0.578 \times 2 + 0.736 \times 5 + 0.884 \times 5 + 1.067 \times 8 + 1.293 \times 3 + 0.022 \times 1 + 0.058 \times 1 + 0.07 \times 3 + 0.097 \times 5 + 0.112 \times 3$	m3	23.37
	同上型枠		$0.05 \times 1 + 0.09 \times 1 + 0.11 \times 2 + 0.13 \times 5 + 0.15 \times 5 + 0.175 \times 8 + 0.2 \times 3 + 0.03 \times 1 + 0.03 \times 1 + 0.03 \times 3 + 0.03 \times 5 + 0.03 \times 3$	m2	4.15
	胴込鉄筋	D16 SD345	$(4.10 \times 1 + 2.05 \times 1 + 2.05 \times 2 + 2.05 \times 3 + 2.05 \times 2 + 0.00 \times 3) \times 1.560$	kg	31.98
	組立筋	D13 SD345	$(6.420 \times 1 + 8.020 \times 1 + 9.620 \times 2 + 11.220 \times 3 + 11.220 \times 2 + 13.220 \times 3) \times 0.995$	kg	128.79
天端工	天端コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	0.171×19.539	m3	3.34
	同上型枠		0.741×19.539	m2	14.48
	用心鉄筋	D16 SD345	$1.200 \times (1+1+1+2+3+2+3) \times 1.560$	kg	24.34
目地工	目地材	t=10mm	7.196×2	m2	14.39
裏込工	裏込碎石		$0.279 \times 1.503 + 0.735 \times 1.503 + 0.644 \times 3.006 + 0.895 \times 4.509 + 0.895 \times 3.006 + 0.895 \times 4.509$	m3	14.22
裏込工	止水コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.300 \times 0.100 \times 3.006$	m3	0.09
	同上型枠		0.100×3.006	m2	0.30
	水抜パイプ	VP ϕ 75	$2.30 \times 0 + 2.70 \times 5 + 3.20 \times 2 + 3.60 \times 7 + 4.10 \times 3$	m	57.40
	吸出防止材	150×150×10	$(5+2+7+3) \times 0.15 \times 0.15$	m2	0.38
		1000×L×10	$1 \times 1.503 + 1 \times 1.503 + 0 \times 3.006 + 1 \times 4.509 + 1 \times 3.006 + 1 \times 4.509$	m2	15.03
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.240 \times 1.503 + 0.400 \times 1.503$	m3	0.96
	同上型枠		0.400×3.006	m2	1.20
	基礎碎石	t =200mm	$1.200 \times 1.503 + 2.000 \times 1.503$	m2	4.81

大型ブロック積擁壁工 土 量 計 算 書

測 点	距 離	CA			RA			RA'		
		単位数	平均	体積	単位数	平均	体積	単位数	平均	体積
NO. 102					1.6					
MC. 49	6.68				0.2	0.90	6.0			
NO. 102+13.37	6.69					0.10	0.7			
EC. 49	4.65									
NO. 103	1.98									
合 計	20.00						6.70			

側溝延長数量計算表（左） L 型側溝

NO. 101+15. 33～NO. 104

測 点	延 長	L 型側溝（250A）			備 考
		左	左（乗入型）	左（切下型）	
NO. 101+15. 33（BC. 49）～ NO. 102（No.101+19. 47）	4. 14	3. 43			R16
NO. 102（No.101+19. 47）～ NO. 102+6. 68（MC. 49）	6. 68	5. 53			R16
NO. 102+6. 68（MC. 49）～ NO. 102+13. 37	6. 69	5. 54			R16
NO. 102+13. 37～ NO. 102+18. 02（EC. 49）	4. 65	3. 88			R16
NO. 102+18. 02（EC. 49）～ NO. 103	1. 98	1. 98			
NO. 103～ NO. 103+8	8. 00	8. 00			
NO. 103+8～ NO. 103+11. 28（BC. 50）	3. 28	3. 28			
NO. 103+11. 28（BC. 50）～ NO. 103+15. 2	3. 92	4. 17			R35
NO. 103+15. 2～ NO. 104	4. 80	5. 11			R35
合 計		40. 92			

側溝延長数量計算表（右） L 型側溝

NO. 101+15. 33～NO. 104

測 点	延 長	L 型側溝（2 5 0 A）			備 考
		右	右（乗入型）	右（切下型）	
NO. 101+15. 33（BC. 49）～ NO. 102（No.101+19. 47）	4. 14	4. 72			R16
NO. 102（No.101+19. 47）～ NO. 102+6. 68（MC. 49）	6. 68	7. 62			R16
NO. 102+6. 68（MC. 49）～ NO. 102+13. 37	6. 69	7. 63			R16
NO. 102+13. 37 ～ NO. 102+18. 02（EC. 49）	4. 65	5. 30			R16
NO. 102+18. 02（EC. 49）～ NO. 103	1. 98	1. 98			
NO. 103 ～ NO. 103+8	8. 00	8. 00			
NO. 103+8 ～ NO. 103+11. 28（BC. 50）	3. 28	3. 28			
NO. 103+11. 28（BC. 50）～ NO. 103+15. 2	3. 92	3. 67			R35
NO. 103+15. 2 ～ NO. 104	4. 80	4. 49			R35
合 計		46. 69			

森林管理道黒崎大間越線

(鋪裝工:表層、上層路盤、下層路盤)

[illegible]

ガードレール延長数量計算表（左）

測 点	延 長	ガードレール		
		(Gr-C ₂ -3E)	(Gr-C ₂ -2B)	備 考
NO. 101+19. 74 ~ NO. 103+7. 51			28. 00	曲線部
合 計			28. 00	