

# 数 量 総 括 表

費 目	工 種	種 別 細 目	数 量	単位	摘 要
本工事費					
	土 工				
		切土 C(SE) 礫交り土	222.2	m3	
		切土法面整形 礫交り土	93.5	m2	
		路床盛土 B1a W<2.5m	1.8	m3	
		残土処分 礫交り土	237.2	m3	
		処分費 礫交り土	237.2	m3	
	ブロック積工				
		床 掘 機械 礫交り土	68.5	m3	
		埋 戻 埋戻工D 礫交り土	43.7	m3	
		基面整正 礫交り土	43.7	m3	
		コンクリートブロック積工 控35cm 裏コン10cm	124.7	m2	
		裏込碎石	38.9	m3	
		天端コンクリート-2	62.6	m	
		調整コンクリート-1	62.6	m	
		ブロック基礎-2	61.9	m	
	排 水 工				
		床 掘 機械 礫交り土	32.0	m3	
		埋 戻 埋戻工D 礫交り土	26.0	m3	
		基面整正 礫交り土	24.4	m3	

費 目	工 種	種 別 細 目	数 量	単位	摘 要
		U型側溝-1	44.9	m	
		コンクリート蓋 PC4-B250	89.	枚	
		管渠工-1	12.1	m	
		吐口工-2	2.	ヶ所	
		集水桝-1	1.	ヶ所	
		集水桝-2	1.	ヶ所	
	防護柵工				
		床 掘 機械 礫交り土	7.9	m3	
		埋 戻 埋戻工D 礫交り土	12.6	m3	
		ガードレール基礎-2	62.9	m	
		ガードレール Gr-C-2B	62.9	m	
	舗 装 工				
		下層路盤工 車道 再生砕石 t=15cm	325.4	m2	
		上層路盤工 車道 再生粒調砕石 t=10cm	325.0	m2	
		表層工 車道 再生密粒度As t=5cm	324.6	m2	
	区画線工				
		区画線工 白実線 W=15cm	122.0	m	
	張コンクリート工				
		コンクリート $\sigma$ 28=18N/mm2 t=7cm	71.0	m2	
	仮 設 工				
		仮設道-1	23.5	m	
		仮設道-2	60.0	m	
	構造物撤去工				



種別	地山立積				
切土	礫交り土	①	C(SE)	222.2	222.2
	粘性土	②	C(E)		
床掘	礫交り土	擁壁工	③	E(SE)	68.5
		排水工			32.0
		防護柵工			7.9
					108.4

種別	締 固 後 の 土 量				流 用 土		
盛土	路床盛土	B1a	1.8	1.8	①	$2.0 \times 0.9 =$	1.8
							1.8
	路体盛土	B2a			①		
埋戻	礫交り土 FuD	擁壁工	43.7	82.3	③	$91.4 \times 0.9 =$	82.3
		排水工	26.0				82.3
		防護柵工	12.6				

種別	地山立積			
残土	礫交り土	①	220.2	237.2
		③	17.0	
	粘性土	②		

計 第 表 切土（礫交り土） 計 算 表										
測 点	距 離	C(SE)								
		断 面	平 均	立 積		平 均			平 均	
EC. 2		2. 3								
NO. 5+8. 0	9. 0	3. 7	3. 00	27. 0						
BC. 3	9. 6	5. 6	4. 65	44. 6						
NO. 6	2. 4	5. 3	5. 45	13. 1						
SP. 3	9. 6	4. 1	4. 70	45. 1						
NO. 7	10. 4	2. 6	3. 35	34. 8						
EC. 3	1. 5	2. 3	2. 45	3. 7						
NO. 8	18. 5	2. 5	2. 40	44. 4						
	3. 8	2. 5	2. 50	9. 5						

計 第 表 路床盛土 計 算 表									
測 点	距 離	B1a							
		断 面	平 均	立 積		平 均		平 均	
EC. 2		0.1							
NO. 5+8. 0	9. 0	0. 0	0. 05	0. 5					
EC. 3		0. 0							
NO. 8	18. 5	0. 1	0. 05	0. 9					
	3. 8	0. 1	0. 10	0. 4					
計				1. 8					

計 第		表 切土法面整形			計 算 表					
測 点	距 離	L'								
		法 長	平 均	平 積		平 均			平 均	
EC. 2		1. 2								
NO. 5+8. 0	9. 0	1. 5	1. 35	12. 2						
BC. 3	9. 6	1. 4	1. 45	13. 9						
NO. 6	2. 1	1. 4	1. 40	2. 9						
SP. 3	8. 5	1. 5	1. 45	12. 3						
NO. 7	9. 3	1. 5	1. 50	14. 0						
EC. 3	1. 4	1. 5	1. 50	2. 1						
NO. 8	18. 5	1. 7	1. 60	29. 6						
	3. 8	1. 7	1. 70	6. 5						
計				93. 5						

計 第		表 床掘・埋戻および基面整正（擁壁工）						計 算 表		
測 点	距 離	E(SE)			FuD			K		
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	巾	平 均	平 積
EC. 2		1. 1			0. 7			0. 7		
NO. 5+8. 0	9. 0	1. 1	1. 10	9. 9	0. 7	0. 70	6. 3	0. 7	0. 70	6. 3
BC. 3	9. 6	1. 1	1. 10	10. 6	0. 7	0. 70	6. 7	0. 7	0. 70	6. 7
NO. 6	2. 1	1. 1	1. 10	2. 3	0. 7	0. 70	1. 5	0. 7	0. 70	1. 5
SP. 3	8. 5	1. 1	1. 10	9. 4	0. 7	0. 70	6. 0	0. 7	0. 70	6. 0
NO. 7	9. 3	1. 1	1. 10	10. 2	0. 7	0. 70	6. 5	0. 7	0. 70	6. 5
EC. 3	1. 4	1. 1	1. 10	1. 5	0. 7	0. 70	1. 0	0. 7	0. 70	1. 0
NO. 8	18. 5	1. 1	1. 10	20. 4	0. 7	0. 70	13. 0	0. 7	0. 70	13. 0
	3. 8	1. 1	1. 10	4. 2	0. 7	0. 70	2. 7	0. 7	0. 70	2. 7
計				68. 5			43. 7			43. 7



[illegible]

計 第 表					ブロック積-2 1:0.5 控35cm 裏コン10cm			計 算 表		
測 点	距 離	SL			天端コンクリート-2・調整コンクリート-1			ブロック基礎-2		
		法 長	平 均	平 積						
EC. 2		1.8								
NO. 5+8. 0	9. 0	1.8	1. 80	16. 2			9. 0			9. 0
BC. 3	9. 6	1.8	1. 80	17. 3			9. 6			9. 6
NO. 6	2. 1	1.8	1. 80	3. 8			2. 2			2. 1
SP. 3	8. 5	1.9	1. 85	15. 7			8. 7			8. 4
	3. 1	1.9	1. 90	5. 9			3. 1			3. 0
NO. 7	6. 2	2. 0	1. 95	12. 1			6. 3			6. 2
EC. 3	1. 4	2. 0	2. 00	2. 8			1. 4			1. 3
	8. 5	2. 2	2. 10	17. 9			8. 5			8. 5
NO. 8	10. 0	2. 5	2. 35	23. 5			10. 0			10. 0
	3. 8	2. 5	2. 50	9. 5			3. 8			3. 8
計	62. 2			124. 7			62. 6			61. 9
平均H		124. 7/62. 2/1. 1180 =					1. 79 m			
裏込対象H		1. 79-0. 30 =					1. 49 m			
裏込碎石		(1. 49×0. 1+0. 345×2)/2×1. 49×62. 2 =					38. 9 m3			
裏込コン		((1. 79×1. 1180+(0. 35+0. 10/2)×0. 5)×0. 10)×62. 2 =					13. 7 m3			
ブロック基礎-2							61. 9 m			
天端コンクリート-2							62. 6 m			
調整コンクリート-1							62. 6 m			

工 種	天端コンクリート-2		数 量 計 算 書
測 点		延 長	10m当り

[illegible]

工 種	調整コンクリート-1		数 量 計 算 書
測 点		延 長	10m当り
<p>コンクリート <math>\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2</math></p> <p>350</p> <p>175</p> <p>1:0.5</p> <p>1:0.4</p>			

[illegible]



計 第			表 床掘・埋戻および基面整正（排水工）					計 算 表		
測 点	距 離	E(SE)			FuD			K		
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	巾	平 均	平 積
NO. 6										
		1. 1			0. 9			0. 5		
	6. 7	1. 1	1. 10	7. 4	0. 9	0. 90	6. 0	0. 5	0. 50	3. 4
		0. 4			0. 3			0. 4		
SP. 3	7. 5	0. 4	0. 40	3. 0	0. 3	0. 30	2. 3	0. 4	0. 40	3. 0
NO. 7	11. 3	0. 3	0. 35	4. 0	0. 2	0. 25	2. 8	0. 4	0. 40	4. 5
EC. 3	1. 6	0. 3	0. 30	0. 5	0. 2	0. 20	0. 3	0. 4	0. 40	0. 6
	11. 7	0. 3	0. 30	3. 5	0. 2	0. 20	2. 3	0. 4	0. 40	4. 7
		1. 6			1. 4			0. 5		
	6. 1	1. 6	1. 60	9. 8	1. 4	1. 40	8. 5	0. 5	0. 50	3. 1
		0. 3			0. 3			0. 4		
NO. 8	6. 0	0. 3	0. 30	1. 8	0. 3	0. 30	1. 8	0. 4	0. 40	2. 4
	6. 8	0. 3	0. 30	2. 0	0. 3	0. 30	2. 0	0. 4	0. 40	2. 7
計				32. 0			26. 0			24. 4

計 第 表 排水工				計 算 表				
測 点	U型側溝-1	蓋版工	管渠工-1	吐口工-1	吐口工-2	集水枥-1	集水枥-2	
		PC4-B250						
NO. 6								
			6.4		1		1	
SP. 3	7.5							
NO. 7	11.3							
EC. 3	1.6							
	11.7	64						
			5.7		1	1		
NO. 8	6.0							
NO. 8+10.0	6.8	25						
計	44.9	89	12.1		2	1	1	













計 第		床掘・埋戻および基面整正（防護柵工）						計 算 表		
測 点	距 離	E(SE)			FuD					
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積		平 均	
EC. 2		0. 1			0. 2					
NO. 5+8. 0	9. 0	0. 2	0. 15	1. 4	0. 2	0. 20	1. 8			
BC. 3	9. 6	0. 2	0. 20	1. 9	0. 2	0. 20	1. 9			
NO. 6	2. 2	0. 2	0. 20	0. 4	0. 2	0. 20	0. 4			
SP. 3	8. 8	0. 2	0. 20	1. 8	0. 2	0. 20	1. 8			
NO. 7	9. 6	0. 1	0. 15	1. 4	0. 2	0. 20	1. 9			
EC. 3	1. 4	0. 1	0. 10	0. 1	0. 2	0. 20	0. 3			
NO. 8	18. 5	0. 0	0. 05	0. 9	0. 2	0. 20	3. 7			
	3. 8				0. 2	0. 20	0. 8			
計				7. 9			12. 6			

計 第 表 防護柵工				計 算 表			
測 点	ガードレール基礎-1	ガードレール基礎-2	ガードレール(Gr-C-2B)				
EC. 2							
NO. 5+8. 0		9. 0	9. 0				
BC. 3		9. 6	9. 6				
NO. 6		2. 2	2. 2				
SP. 3		8. 8	8. 8				
NO. 7		9. 6	9. 6				
EC. 3		1. 4	1. 4				
NO. 8		18. 5	18. 5				
		3. 8	3. 8				
計		62. 9	62. 9				



計第表車道舗装 W1						計算表				
測点	距離	表層工			上層路盤工			下層路盤工		
		巾	平均	平積	巾	平均	平積	巾	平均	平積
EC. 2		5. 25			5. 25			5. 25		
	2. 7	5. 15	5. 20	14. 0	5. 15	5. 20	14. 0	5. 15	5. 20	14. 0
	3. 3	5. 30	5. 23	17. 3	5. 30	5. 23	17. 3	5. 30	5. 23	17. 3
N0. 5+8. 0	3. 0	5. 50	5. 40	16. 2	5. 50	5. 40	16. 2	5. 50	5. 40	16. 2
	9. 6	5. 95	5. 73	55. 0	5. 95	5. 73	55. 0	5. 95	5. 73	55. 0
BC. 3		5. 95			6. 05			6. 15		
N0. 6	2. 4	6. 00	5. 98	14. 4	6. 10	6. 08	14. 6	6. 20	6. 18	14. 8
	2. 0	6. 00	6. 00	12. 0	6. 10	6. 10	12. 2	6. 20	6. 20	12. 4
小計				128. 9			129. 3			129. 7



測 点	距 離	表層工			上層路盤工			下層路盤工		
		巾	平 均	平 積	巾	平 均	平 積	巾	平 均	平 積
		5.50			5.50			5.50		
SP.3	7.6	5.50	5.50	41.8	5.50	5.50	41.8	5.50	5.50	41.8
	7.5	5.00	5.25	39.4	5.00	5.25	39.4	5.00	5.25	39.4
NO.7	2.9	5.00	5.00	14.5	5.00	5.00	14.5	5.00	5.00	14.5
EC.3	1.5	5.00	5.00	7.5	5.00	5.00	7.5	5.00	5.00	7.5
NO.8	18.5	5.00	5.00	92.5	5.00	5.00	92.5	5.00	5.00	92.5
小 計				195.7			195.7			195.7
計				324.6			325.0			325.4

計 第

表

区画線工

計

算

表

外側線 白実線 W=15cm EC2～N08  
61.0\* 2 = 122.0

計 第		表 張コンクリート W2			計 算 表					
測 点	距 離	W2								
		巾	平 均	平 積		平 均			平 均	
EC. 2		0. 87								
NO. 5+8. 0	9. 0	1. 29	1. 08	9. 7						
BC. 3	9. 6	1. 89	1. 59	15. 3						
NO. 6	2. 1	1. 93	1. 91	4. 0						
	4. 3	1. 65	1. 79	7. 7						
SP. 3	4. 0	1. 35	1. 50	6. 0						
	3. 0	0. 80	1. 08	3. 2						
	3. 8	0. 70	0. 75	2. 9						
NO. 7	2. 3	0. 88	0. 79	1. 8						
EC. 3	1. 3	0. 90	0. 89	1. 2						
NO. 8	18. 5	1. 18	1. 04	19. 2						
計				71. 0						

計 第		表		仮設工（仮設道）		計 算 表	
仮設道-1	N08付近			23.5	m		
仮設道-2	EC2 ～ NO.8			60.0	m		
計				L=	83.5 m		

工 種	仮設道-1		数 量 計 算 書
測 点		延 長	10m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	单 位
表土剥取		$5.6 \times 0.20 \times 10$	11.200	m <sup>3</sup>
搬入土	地山土量	$(4.00+5.00)/2 \times 0.50 \times 10$	22.500	m <sup>3</sup>
盛 土		$(4.00+5.00)/2 \times 0.50 \times 10$	22.500	m <sup>3</sup>
碎石路盤	t=10cm	$3.00 \times 10$	30.000	m <sup>2</sup>
掘 削		$(4.00+5.00)/2 \times 0.50 \times 10 + 3.00 \times 0.10 \times 10$	25.500	m <sup>3</sup>
残土処分			25.500	m <sup>3</sup>
処分費			25.500	m <sup>3</sup>
表土敷均			11.200	m <sup>3</sup>



[illegible]

計 第		表 鋪裝版破碎積込			計 算 表					
測 点	距 離	BrAs								
		巾	平 均	平 積		平 均			平 均	
EC. 2		3. 1								
NO. 5+8. 0	9. 0	3. 9	3. 50	31. 5						
BC. 3	9. 6	5. 0	4. 45	42. 7						
NO. 6	2. 4	4. 5	4. 75	11. 4						
SP. 3	9. 6	4. 5	4. 50	43. 2						
NO. 7	10. 4	3. 1	3. 80	39. 5						
EC. 3	1. 5	3. 1	3. 10	4. 7						
NO. 8	18. 5	3. 1	3. 10	57. 4						
計				230. 4						
$V = 230.4 \times 0.04 = 9.2 \text{ m}^3$										
$V = 9.2 \times 2.35 = 21.6 \text{ t}$										