

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良						式		1			
	道路土工					式		1			
		掘削工				式		1			
			掘削			m3	260.7	300			
				CB210100	掘削	m3	259.6	260			土砂、オープンカット
				CB210100	掘削	m3	1.1	1			土砂、オープンカット 進入路
		路床盛土工				式		1			
			路床盛土			m3	30.8	30			
				CB210520	路床盛土	m3	20.0	20			4.0m以上
				CB210520	路床盛土	m3	10.8	11			2.5m未満
					土材料	m3	345.2	345			
		路肩盛土工				式		1			
			路肩盛土			m3	258.1	260			
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	258.1	258			2.5m未満
		法面整形工				式		1			
			法面整形(切土部)			m2	16.0	20			
				CB220010	法面整形	m2	16.0	16			切土部
			法面整形(盛土部)			m2	343.2	340			
				CB220010	法面整形	m2	341.1	341			盛土部
				CB220010	法面整形	m2	2.1	2			盛土部 進入路
		残土処理工				式		1			
			整地			m3	295.7	300			
				CB210610	整地	m3	295.7	296			残土受入れ地での処理 290+5.7
			土砂等運搬	L=2.6km		m3	295.7	300			
				CB210110	土砂等運搬	m3	295.7	296			3.0km以下
					建設発生土受入費	m3	295.7	296			
	法面工					式		1			
		植生工				式		1			
			植生基材吹付			m2	577.8	580			
					機械播種施工による植生工	m2	577.8	578			植生基材吹付工、5cm、500m2以上1000m2未満
			人工張芝			m2	112.5	110			
				CB220910	人工張芝	m2	112.5	113			
		路肩保護工				式		1			
			盛土路肩保護			m	558.0	560			
					防草工	m	558.0	558			
	排水構造物工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り			m3	181.4	180			
				CB210030	床掘り	m3	181.4	181			土砂、平均施工幅1m以上2m未満
			埋戻し			m3	123.1	120			
				CB210410	埋戻し	m3	123.1	123			最大埋戻幅1m未満
		側溝工				式		1			
			フレキャストU型側溝	US1-B-B450		m	313.0	313			
					U型側溝	m	313.0	313.0			据付け、US1-B-B450
			函渠工	KA3-A-B450		m	6.0	6			
					U型側溝	m	6.0	6.0			据付け、KA3-A-B450
	構造物撤去工					式		1			

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
		防護柵撤去工				式		1			
			防護柵撤去(ガードレール)			m	100.7	101			
					防護柵撤去工(ガードレール撤去工)	m	100.7	100.7			土中建込・耐雪型、Gr-B2-4E
				CB010410	現場発生品および支給品運搬	t	1.98	1.98			クレーン装置付4～4.5t、49.0km以下
				CB010420	現場発生品および支給品積込・荷卸	t	1.98	1.98			クレーン装置付4～4.5t
					スクラップ	t	1.98	1.98			ヘビ- H3
		道路付属物撤去工				式		1			
			視線誘導標撤去			本	7	7			
					道路付属物撤去工(視線誘導標)	本	6	6			土中建込、10本未満
					道路付属物撤去工(視線誘導標)	本	1	1			防護柵取付、10本未満
		構造物取壊し工				式		1			
			コンクリート構造物取壊し	無筋・鉄筋構造物		m3	33.5	34			
					構造物とりこわし	m3	24.0	24.0			無筋構造物、機械施工
					構造物とりこわし	m3	9.5	9.5			鉄筋構造物、機械施工
			舗装版切断			m	10.5	11			
				CB430510	舗装版切断	m	6.6	6.6			アスファルト舗装版、15cm以下
				CB430510	舗装版切断	m	3.9	3.9			アスファルト舗装版、15cm以下 進入路
			舗装版破碎			m2	21.3	21			
				CB430310	舗装版破碎	m2	21.3	21.3			アスファルト舗装版、15cm以下 進入路
			路面切削 (ICT)			m2	1341.6	1340			
				CB430010	路面切削	m2	1341.6	1342			全面切削6cm以下(4000m2以下) 208.9+1132.7
					ICT建設機械経費損料加算額	m2	1341.6	1342			
		運搬処理工				式		1			
			殻運搬	無筋・鉄筋Co殻、As殻、As切削材		m3	71.6	72			
				CB227010	殻運搬	m3	24.0	24.0			コンクリート(無筋)構造物とりこわし、機械積込、3.3km以下
				CB227010	殻運搬	m3	9.5	9.5			コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし、機械積込、3.3km以下
				CB227010	殻運搬	m3	1.1	1.1			舗装版破碎、機械(騒音対策不要、厚15cm以下)、3.5km以下
				CB430020	殻運搬(路面切削)	m3	37	37			3.0km以下 8.8+28.2
			殻処分	無筋・鉄筋Co殻、As殻、As切削材		m3	71.6	72			
					処分費	t	56.4	56.4			無筋Co殻
					処分費	t	23.8	23.8			鉄筋Co殻
					処分費	t	2.6	2.6			As殻
					処分費	t	87	87			As切削材
舗装						式		1			
	舗装工					式		1			
		アスファルト舗装工				式		1			
			下層路盤(車道・路肩部)	再生碎石(RC-40) t=60cm		m2	608.5	610			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	608.5	609			600mm、3層施工、再生クラッシャー RC-40
			上層路盤(車道・路肩部)	粒調碎石(M-40) t=12cm		m2	608.5	610			
				CB410040	上層路盤(車道・路肩部)	m2	608.5	609			粒度調整碎石 M-40、120mm、1層施工
			基層(車道・路肩部)	①再生粗粒度As(20) t=5cm		m2	1034.5	1030			
				CB410240	基層(車道・路肩部)	m2	686.3	686			3.0m超、50mm、プライムコート PK-3
				CB410240	基層(車道・路肩部)	m2	185.2	185			1.4m以上3.0m以下、50mm、プライムコート PK-3
				CB410240	基層(車道・路肩部)	m2	163.0	163			1.4m未満(仕上厚50mm以下)、50mm、プライムコート PK-3
			基層(車道・路肩部)	①再生粗粒度As(20) t=2.1～2.8cm		m2	1061.8	1060			
				CB410240	基層(車道・路肩部)	m2	182	182			3.0m超、27mm、タックコート PK-4
				CB410240	基層(車道・路肩部)	m2	534.5	535			1.4m以上3.0m以下、28mm、タックコート PK-4

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
				CB410240	基層(車道・路肩部)	m2	345.3	345			1.4m以上3.0m以下、21mm、タックコート PK-4
			表層(車道・路肩部)	⑤密粒度As(20F)改質Ⅱ型 t=5cm		m2	2975	2980			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	2844.4	2844			3.0m超、50mm、タックコート PK-4
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	103.9	104			1.4m以上3.0m以下、50mm、タックコート PK-4
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	26.7	27			1.4m未満(仕上厚50mm以下)、50mm、タックコート PK-4
		アスファルト舗装工(進入路)				式		1			
			下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石(RC-40) t=25cm		m2	12.3	12			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	12.3	12.3			250mm、2層施工、再生クラッシャー RC-40
			表層(車道・路肩部)	⑤再生密粒度As(13F) t=5cm		m2	12	12			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	12	12.0			1.4m以上3.0m以下、50mm、プライムコート PK-3
	防護柵工					式		1			
		路側防護柵工				式		1			
			ガードレール			m	126.0	126			
					防護柵設置工(ガードレール設置工)	m	126.0	126.0			土中建込、Gr-B2-4E 塗装品、100m以上(標準)
	標識工					式		1			
		大型標識工				式		1			
			標識基礎	案内標識		基	1	1			
					標識基礎設置(片持式・門型式)	m3	5.9	5.9			片持式の基礎、4.0m3以上6.0m3未満 1.2×3.5×1.4
					アンカーボルト材料費材料費	kg	69.6	69.6			69.6×1
			標識基礎	矢羽根標識		基	6	6			
					標識基礎設置(片持式・門型式)	m3	7.8	7.8			片持式の基礎、4.0m3未満 1.3×6
					アンカーボルト材料費材料費	kg	279	279			46.5×6
			片持標識柱	案内標識		基	1	1			
					標識柱設置(片持式)	基	1	1			400kg以上/基、亜鉛メッキ、610.4kg/基、1基
			片持標識柱	矢羽根標識		基	6	6			
					標識柱設置(片持式)	基	6	6			400kg未満/基、亜鉛メッキ、324.1kg/基、3基以上
					自発光式矢羽根接続中継BOX	基	6	6			
					エフレックスランプ	個	17	17			
			標識板	案内標識		枚	1	1			
					標識板設置	m2	3.8	3.8			新設、2.0m2以上、広角プリズム、10m2未満
			標識板	矢羽根標識		組	6	6			
					矢羽根標識設置	基	6	6			
		配管・配線工				式		1			
			作業土工			式	1	1			
				CB210030	床掘り	m3	81.7	82			土砂、上記以外(小規模)
				CB210410	埋戻し	m3	68.4	68			上記以外(小規模)、土砂
					埋戻し	m3	13.3	13			上記以外(小規模)、保護砂
			配管工	地中配管 FEP敷設		m	346.6	347			
					波付硬質合成樹脂管(FEP)敷設	m	346.6	346.6			道路沿い(地中)、新設、FEP 30mm、1条、0%
					埋設標識シート敷設	m	299.1	299.1			埋設標識シート敷設
					埋設標識シート	m	299.1	299.1			
			配線工			m	346.6	347			
					ケーブル及び電線配線	m	346.6	346.6			管内配線、20mm以下、新設
					制御用ビニル絶縁ビニルシースケーブル	m	346.6	346.6			
	区画線工					式		1			
		区画線工				式		1			
			ペイント式区画線			m	1360.8	1360			

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					区画線設置	m	646.6	647			ペイント式溶剤型、実線 15cm、常温、白 外側線
					区画線設置	m	646.6	647			ペイント式溶剤型、実線 15cm、加熱、白 中央線2本
					区画線設置	m	67.6	68			ペイント式溶剤型、破線 15cm、加熱、白 境界線
	道路付属施設工					式		1			
		道路付属物工				式		1			
			視線誘導標			本	19	19			
					道路付属物設置工	本	15	15			土中建込
	仮設工				道路付属物設置工	本	4	4			防護柵取付
		交通管理工				式		1			
			交通誘導警備員			人日	128	128			
共通仮設					交通誘導警備員B	人	128	128			
	共通仮設費					式		1			
		運搬費				式		1			
			建設機械運搬費			式		1			
					貨物自動車による運搬(1車1回)	台	2	2			路面切削機(ホイール廃材積込付)2.0m、24.5km
		技術管理費				台	2	2			
			土質等試験費			式		1			
					平板載荷試験	箇所	1	1			
			システム初期費(ICT)			式	1	1			
					システム初期費(ICT)	式	1	1			路面切削機

§ 2. 道路土工

土工集計表

細別	規格	単位	道路土工	排水工	配管・配線工	進入路工
掘削(土砂)	オープン掘削	m3	259.6			1.1
掘削(土砂)	片切	m3	0			
床掘り		m3		181.4	81.7	
路体 (購入土)	4.0m以上	m3	0			
	2.5～4.0	m3	0			
	2.5m未満	m3	0			
路床 (購入土)	4.0m以上	m3	20.0			
	2.5～4.0	m3	0.0			
	2.5m未満	m3	10.8			0
路肩 (購入土)	2.5m未満	m3	258.1			
路外 (購入土)	4.0m以上	m3	0.0			
	2.5～4.0	m3	0.0			
	2.5m未満	m3	0			
埋戻し	最大埋戻幅1m未満	m3		123.1	68.4	

購入土計 V= 385.2

切土計 V= 523.8

盛土計 V= 191.5

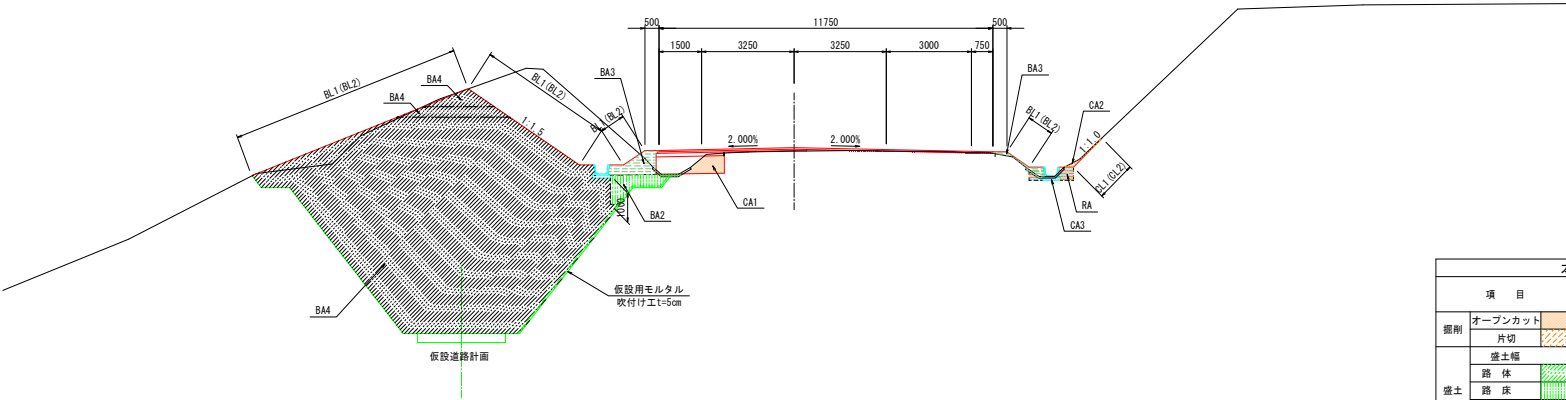
残土 V= 311.0

道路土工数量集計表							
種 別	細 別	規 格	単位	左側	右側	数 量	摘 要
掘削工			m3	259.6	0.0	259.6	
	掘削(土砂)	オープン掘削	m3	259.6	0.0	259.6	
	掘削(土砂)	片切	m3	0.0	0.0	0.0	
路体盛土工							
	路体(購入土)		m3	0.0	0.0	0.0	
			m3	0.0	0.0	0.0	4.0m以上
			m3	0.0	0.0	0.0	2.5～4.0
			m3	0.0	0.0	0.0	2.5m未満
路床盛土工							
	路床(購入土)		m3	30.8	0.0	30.8	
			m3	20.0	0.0	20.0	4.0m以上
			m3	0.0	0.0	0.0	2.5～4.0
			m3	10.8	0.0	10.8	2.5m未満
路肩盛土工							
	路肩(購入土)		m3	246.3	11.8	258.1	2.5m未満
路外盛土工							
	路外(購入土)		m3	0.0	0.0	0.0	
			m3	0.0	0.0	0.0	4.0m以上
			m3	0.0	0.0	0.0	2.5～4.0
			m3	0.0	0.0	0.0	2.5m未満
法面整形工							
	法面整形(切土部)		m2	16.0	0.0	16.0	
	法面整形(盛土部)		m2	325.5	15.6	341.1	
残土処理							
	残土		m3			311.0	502.8-191.5/0.9

土工区分図(1/3)

S=1:100

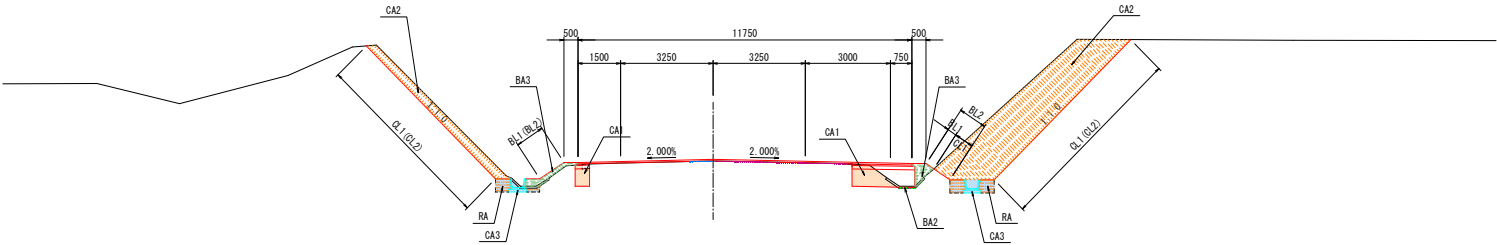
仮設道路計画部



本 線 土 工					
項 目		記号	数 量		
			左 側	右 側	
掘削	オープンカット	CA1	-	-	
	片切	CA2	-	-	
盛土	盛土幅		4.0以上	2.5~4.0	2.5未満
	路 体	BA1	-	-	-
	路 床	BA2	-	-	-
	路 肩	BA3	-	-	-
	路 外	BA4	-	-	-
法面	切土法面	GL1	-	-	
	盛土法面	BL1	-	-	
法面工	切土法面	GL2	-	-	
	盛土法面	BL2	-	-	

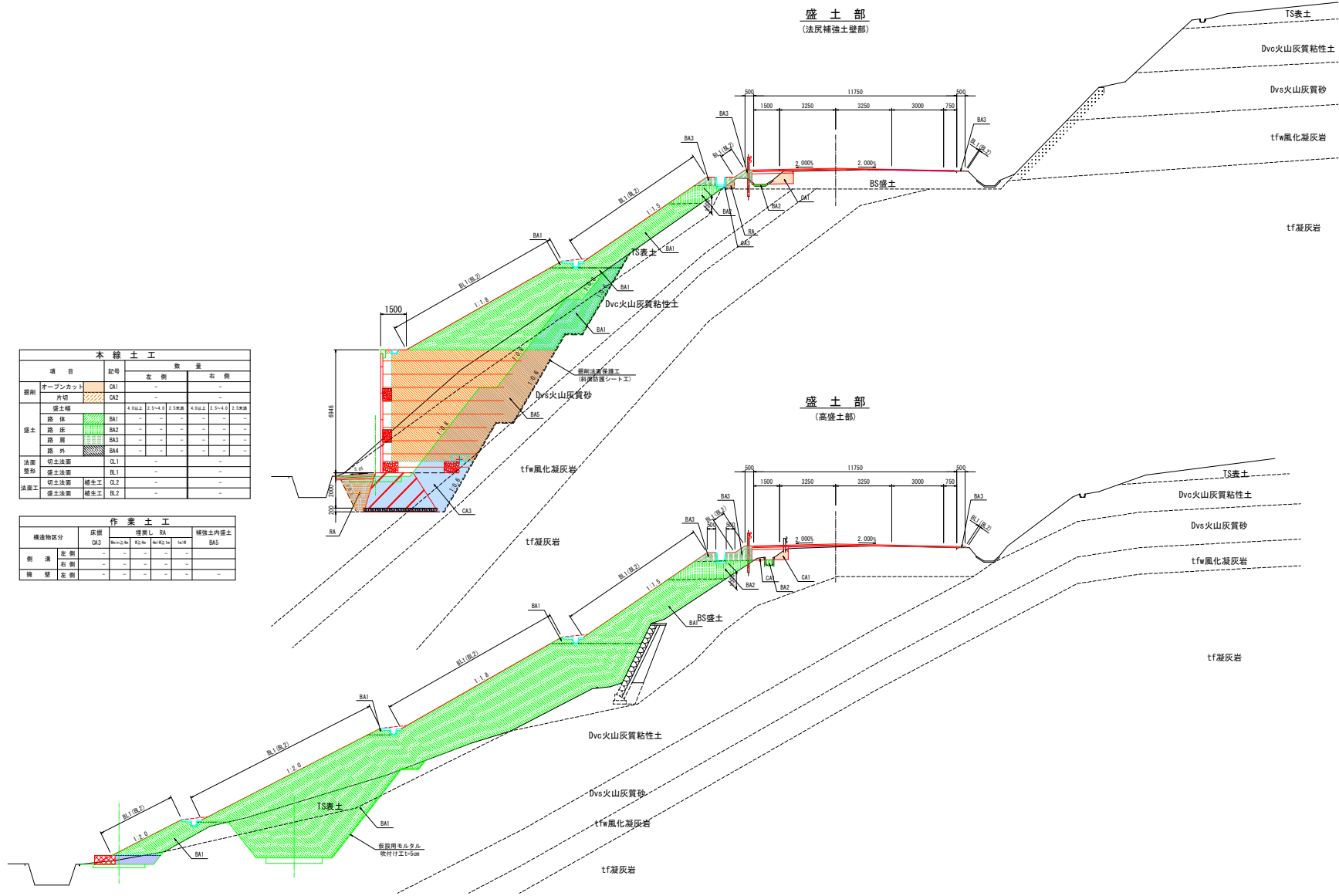
作 業 土 工					
構造物区分	床欄	埋戻し RA			補強土内盛土
	CA3	W<2.4m	4m<W<2.1m	1m<W	BA5
側 溝	左 側	-	-	-	-
	右 側	-	-	-	-
擁 壁	左 側	-	-	-	-
	右 側	-	-	-	-

切土標準部



土工区分図(2/3)

S=1:100

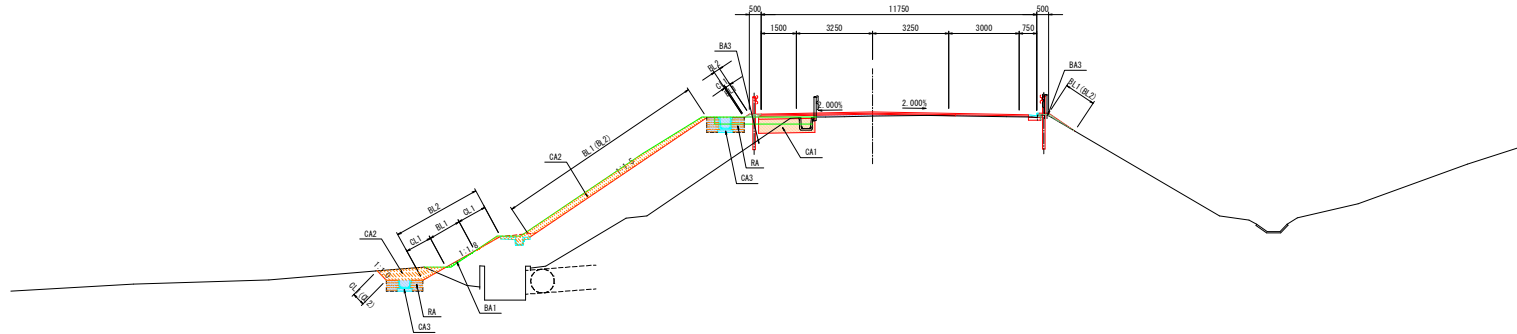


土工区分図(3/3)

S=1:100

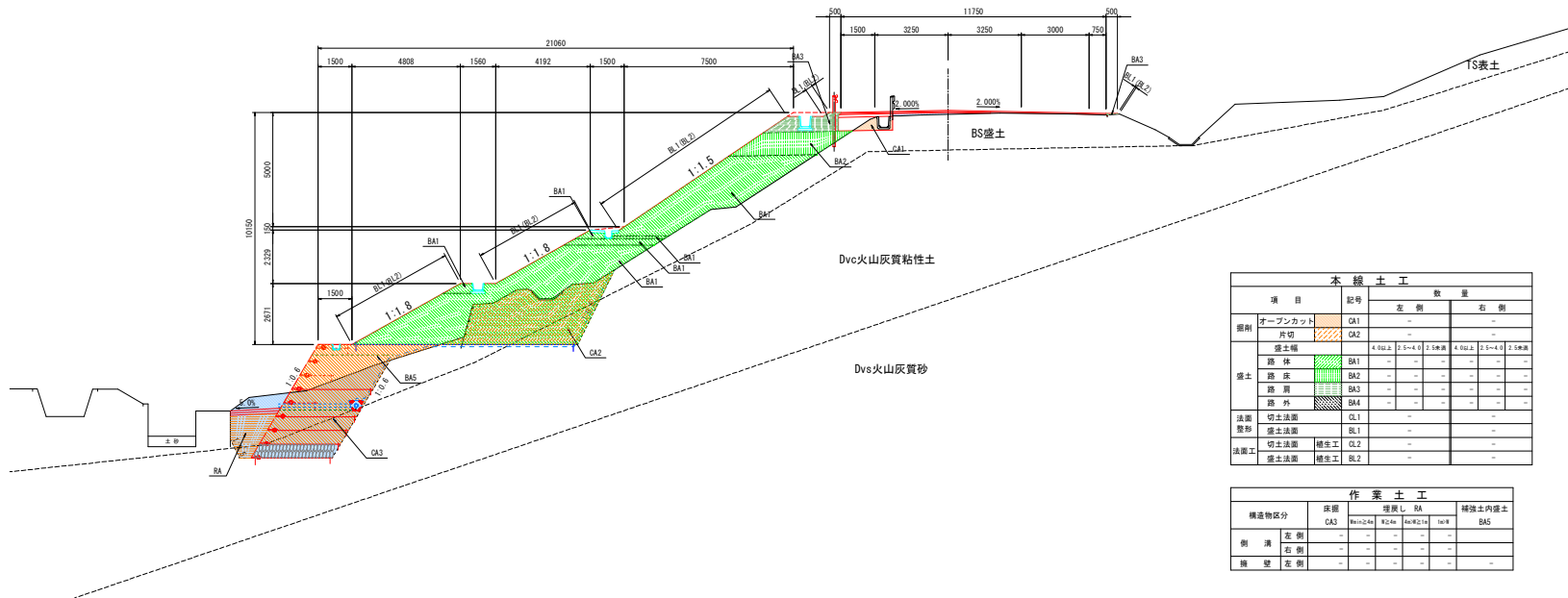
盛土部

(法尻補強土壁部)



盛土部

(法尻補強土壁部)



土 量 計 算 書							
				本線(左側)			
測 点	距 離 m	掘削 CA1 (オープン)			掘削 CA2 (片切)		
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0. 000						
KE1-2	8. 428						
NO. 21	11. 572						
NO. 22	20. 000						
NO. 23	20. 000						
KA1-2	1. 328						
NO. 24	18. 672						
NO. 25	20. 000						
NO. 26	20. 000						
NO. 27	20. 000						
NO. 28	20. 000						
NO. 28+ 7. 50	7. 500						
NO. 29	12. 500						
NO. 30	20. 000						
NO. 31	20. 000						
NO. 32	20. 000						
NO. 33	20. 000						
NO. 34	20. 000						
NO. 35	20. 000	0. 7	0. 70	14. 00	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 36	20. 000	0. 7	0. 70	14. 00	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 37	20. 000	0. 6	0. 65	13. 00	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 38	20. 000	0. 9	0. 75	15. 00	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 39	20. 000	0. 9	0. 90	18. 00	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 40	20. 000	1. 1	1. 00	20. 00	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 40+ 3. 80	3. 800	1. 1	1. 10	4. 18	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 41	16. 200	0. 7	0. 90	14. 58	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 41+ 3. 80	3. 800	0. 7	0. 70	2. 66	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 42	16. 200	0. 7	0. 70	11. 34	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 43	20. 000	0. 7	0. 70	14. 00	0. 0	0. 00	0. 00
KE2-1	14. 982	0. 7	0. 70	10. 49	0. 0	0. 00	0. 00
NO. 44	5. 018	0. 7	0. 70	3. 51	0. 0	0. 00	0. 00
頁 計	480. 0			154. 8			0. 0

[illegible]

土 量 計 算 書							
				本線(左側)			
測 点	距 離 m	路体盛土	BA1	2.5m未満	路床盛土	BA2	4.0m以上
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 28+ 7.50	7.500						
NO. 29	12.500						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 41	16.200	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 41+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 42	16.200	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	1.00	20.00
KE2-1	14.982	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 44	5.018	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
頁 計	480.0			0.0			20.0

[illegible]

土 量 計 算 書							
				本線(左側)			
測 点	距 離 m	路床盛土	BA2	2.5~4.0	路床盛土	BA2	2.5m未満
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 28+ 7.50	7.500						
NO. 29	12.500						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	2.00
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.05	1.00
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.00	0.1	0.05	1.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	0.38
NO. 41	16.200	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	1.62
NO. 41+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	0.38
NO. 42	16.200	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	1.62
NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	2.00
KE2-1	14.982	0.0	0.00	0.00	0.0	0.05	0.75
NO. 44	5.018	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
頁 計	480.0			0.0			10.8

[illegible]

土 量 計 算 書							
				本線(左側)			
測 点	距 離 m	路肩盛土	BA3	2.5m未満	路外盛土	BA4	4.0m以上
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 28+ 7.50	7.500						
NO. 29	12.500						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	1.0	1.00	20.00	0.0	0.00	0.00
NO. 36	20.000	1.4	1.20	24.00	0.0	0.00	0.00
NO. 37	20.000	1.4	1.40	28.00	0.0	0.00	0.00
NO. 38	20.000	1.4	1.40	28.00	0.0	0.00	0.00
NO. 39	20.000	1.3	1.35	27.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40	20.000	1.3	1.30	26.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40+ 3.80	3.800	1.3	1.30	4.94	0.0	0.00	0.00
NO. 41	16.200	0.3	0.80	12.96	0.0	0.00	0.00
NO. 41+ 3.80	3.800	0.3	0.30	1.14	0.0	0.00	0.00
NO. 42	16.200	0.3	0.30	4.86	0.0	0.00	0.00
NO. 43	20.000	0.3	0.30	6.00	0.0	0.00	0.00
KE2-1	14.982	0.4	0.35	5.24	0.0	0.00	0.00
NO. 44	5.018	0.4	0.40	2.01	0.0	0.00	0.00
頁 計	480.0			190.2			0.0

[illegible]

法 面 面 積 計 算 書							
				本線(左側)			
測 点	距 離 m	法面整形	CL1	切土法面	法面整形	BL1	盛土法面
		長 さ m	平 均 m	数 量 m ²	長 さ m	平 均 m	数 量 m ²
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 28+ 7.50	7.500						
NO. 29	12.500						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	32.00
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	32.00
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	32.00
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	32.00
NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	32.00
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	32.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	1.6	1.60	6.08
NO. 41	16.200	0.0	0.00	0.00	0.5	1.05	17.01
NO. 41+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.3	0.40	1.52
NO. 42	16.200	0.0	0.00	0.00	0.4	0.40	6.48
NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.00	0.4	0.40	8.00
KE2-1	14.982	0.0	0.00	0.00	0.5	0.45	6.74
NO. 44	5.018	0.0	0.00	0.00	0.5	0.50	2.51
頁 計	480.0			0.0			240.3

[illegible]

土 量 計 算 書							
測 点	距 離 m	路肩盛土 BA3			本線(右側)		
		断 面 m ²	平 均 m ²	2.5m未満 数 量 m ³	路外盛土 断 面 m ²	BA4 平 均 m ²	4.0m以上 数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 41	16.200	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
KA2-1	4.035	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 42	15.965	0.1	0.05	0.80	0.0	0.00	0.00
NO. 43	20.000	0.1	0.10	2.00	0.0	0.00	0.00
KE2-1	14.982	0.1	0.10	1.50	0.0	0.00	0.00
NO. 44	5.018	0.1	0.10	0.50	0.0	0.00	0.00
NO. 45	20.000	0.1	0.10	2.00	0.0	0.00	0.00
NO. 46	20.000	0.1	0.10	2.00	0.0	0.00	0.00
NO. 47	20.000	0.1	0.10	2.00	0.0	0.00	0.00
NO. 48	20.000	0.0	0.05	1.00	0.0	0.00	0.00
KE2-2	18.393	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 49	1.607	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
頁 計	580.0			11.8			0.0

[illegible]

法 面 面 積 計 算 書							
				本線(右側)			
測 点	距 離 m	法面整形	CL1	切土法面	法面整形	BL1	盛土法面
		長 さ m	平 均 m	数 量 m ²	長 さ m	平 均 m	数 量 m ²
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	2.00
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.00	0.1	0.10	2.00
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.05	1.00
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.00	0.1	0.05	1.00
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.05	1.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 41	16.200	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
KA2-1	4.035	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 42	15.965	0.0	0.00	0.00	0.1	0.05	0.80
NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.00	0.2	0.15	3.00
KE2-1	14.982	0.0	0.00	0.00	0.2	0.20	3.00
NO. 44	5.018	0.0	0.00	0.00	0.1	0.15	0.75
NO. 45	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.05	1.00
NO. 46	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 47	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 48	20.000	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
KE2-2	18.393	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 49	1.607	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
頁 計	580.0			0.0			15.6

[illegible]

§ 3. 法 面 工

法面工数量集計表

[illegible]

法 面 面 積 計 算 書							
				本線(左側)			
測 点	距 離 m	植生工	CL2	切土部	植生工	BL2	盛土部
		長 さ m	平 均 m	数 量 m ²	長 さ m	平 均 m	数 量 m ²
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 28+ 7.50	7.500						
NO. 29	12.500						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.0	0.00	0.00	0.9	0.90	18.00
NO. 36	20.000	0.0	0.00	0.00	0.9	0.90	18.00
NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.00	0.9	0.90	18.00
NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.00	0.8	0.85	17.00
NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.00	0.8	0.80	16.00
NO. 40	20.000	0.0	0.00	0.00	0.8	0.80	16.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.8	0.80	3.04
NO. 41	16.200	0.0	0.00	0.00	0.0	0.40	6.48
NO. 41+ 3.80	3.800	0.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.00
NO. 42	16.200	2.6	1.30	21.06	0.0	0.00	0.00
NO. 43	20.000	4.3	3.45	69.00	0.0	0.00	0.00
KE2-1	14.982	5.2	4.75	71.16	0.0	0.00	0.00
頁 計	474.982			161.2			112.5

[illegible]

§ 4. 舗 装 工

鋪裝工數量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
アスファルト舗装工		
本 線		
車道舗装		
・ 下層路盤工 (再生碎石 RC-40) t=60cm		
左側	A= 積計算書より	= 608.50
右側	A= //	= -
	$\Sigma A=$	608.5 m ²
・ 上層路盤工 (粒調碎石 M-40) t=12cm		
左側	A= 積計算書より	= 608.50
右側	A= //	= -
	$\Sigma A=$	608.5 m ²
・ 基層工 (①再生粗粒度AS 20) (W<1.4) t=5cm		
左側	A= 積計算書より	= 74.12
右側	A= //	= 88.91
	$\Sigma A=$	163.0 m ²
・ 基層工 (①再生粗粒度AS 20) (3.0≧W≧1.4) t=5cm		
左側	A= 積計算書より	= 185.19
右側	A= //	= -
	$\Sigma A=$	185.2 m ²
・ 基層工 (①再生粗粒度AS 20) (W>3.0) t=5cm		
左側	A= 積計算書より	= 686.32
右側	A= //	= -
	$\Sigma A=$	686.3 m ²

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
アスファルト舗装工		
本 線		
車道舗装		
・ 表層工	(⑤密粒度AS 20F 改質Ⅱ型) (W<1.4) t=5cm	
	左側 A= 積計算書より =	26.68
	右側 A= " =	-
	$\Sigma A=$	26.7 m ²
・ 表層工	(⑤密粒度AS 20F 改質Ⅱ型) (3.0≦W≦1.4) t=5cm	
	左側 A= 積計算書より =	56.44
	右側 A= " =	47.50
	$\Sigma A=$	103.9 m ²
・ 表層工	(⑤密粒度AS 20F 改質Ⅱ型) (W>3.0) t=5cm	
	左側 A= 積計算書より =	1,235.00
	右側 A= " =	1,609.43
	$\Sigma A=$	2,844.4 m ²

種 類	形 式 及 び 算 式						数 量
オーバーレイ工							
本 線							
車道舗装							
	・ 基層工 (①再生粗粒度AS 20) (W<1.4)						
	(面積)	左側	A=	積計算書より	=	-	m ²
		右側	A=	積計算書より	=	-	m ²
	(体積)	左側	V=	積計算書より	=	-	m ³
		右側	V=	積計算書より	=	-	m ³
	(平均厚)	左側	t=	- ÷ -	=	-	cm
		右側	t=	- ÷ -	=	-	cm
	・ 基層工 (①再生粗粒度AS 20) (3.0≧W≧1.4)						
	(面積)	左側	A=	積計算書より	=	534.53	m ²
		右側	A=	積計算書より	=	345.34	m ²
	(体積)	左側	V=	積計算書より	=	14.80	m ³
		右側	V=	積計算書より	=	7.30	m ³
	(平均厚)	左側	t=	14.80 ÷ 534.53	=	2.8	cm
		右側	t=	7.30 ÷ 345.34	=	2.1	cm
	・ 基層工 (①再生粗粒度AS 20) (3.0<W)						
	(面積)	左側	A=	積計算書より	=	-	m ²
		右側	A=	積計算書より	=	182.04	m ²
	(体積)	左側	V=	積計算書より	=	-	m ³
		右側	V=	積計算書より	=	5.00	m ³
	(平均厚)	左側	t=	- ÷ 0.00	=	-	cm
	右側	t=	5.00 ÷ 182.04	=	2.7	cm	

鋪裝面積 計 算 書							
本線(左側)							
測 点	距 離 m	下層路盤工			上層路盤工		
		幅 m	平 均 m	数 量 m ²	幅 m	平 均 m	数 量 m ²
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	2.400	2.400	48.00	2.400	2.400	48.00
NO. 36	20.000	2.400	2.400	48.00	2.400	2.400	48.00
NO. 37	20.000	2.350	2.375	47.50	2.350	2.375	47.50
NO. 38	20.000	2.350	2.350	47.00	2.350	2.350	47.00
NO. 39	20.000	2.350	2.350	47.00	2.350	2.350	47.00
NO. 40	20.000	2.350	2.350	47.00	2.350	2.350	47.00
NO. 40+ 3.80	3.800	2.350	2.350	8.93	2.350	2.350	8.93
NO. 41	16.200	2.350	2.350	38.07	2.350	2.350	38.07
KA2-1	4.035	2.350	2.350	9.48	2.350	2.350	9.48
NO. 42	15.965	2.300	2.325	37.12	2.300	2.325	37.12
NO. 43	20.000	2.200	2.250	45.00	2.200	2.250	45.00
KE2-1	14.982	2.000	2.100	31.46	2.000	2.100	31.46
NO. 44	5.018	1.950	1.975	9.91	1.950	1.975	9.91
NO. 45	20.000	1.650	1.800	36.00	1.650	1.800	36.00
NO. 46	20.000	1.400	1.525	30.50	1.400	1.525	30.50
NO. 47	20.000	1.150	1.275	25.50	1.150	1.275	25.50
NO. 48	20.000	0.994	1.072	21.44	0.994	1.072	21.44
KE2-2	18.393	0.683	0.839	15.42	0.683	0.839	15.42
NO. 49	1.607	0.655	0.669	1.08	0.655	0.669	1.08
頁 計	580.000			593.3			593.3

鋪裝面積 計 算 書							
本線(右側)							
測 点	距 離 m	下層路盤工			上層路盤工		
		幅 m	平 均 m	数 量 m ²	幅 m	平 均 m	数 量 m ²
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 36	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 37	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 38	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 39	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 40	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 41	16.200	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
KA2-1	4.035	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 42	15.965	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 43	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
KE2-1	14.982	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 44	5.018	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 45	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 46	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 47	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 48	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
KE2-2	18.393	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 49	1.607	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
頁 計	580.000			0.0			0.0

車道部舗装工面積計算書 <基層工> ①再生粗粒度アスコン(20)							
					(オーバーレイ部)		[左側]
測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量(m2)		
					① W<1.4	② 1.4≤W≤3.0	③ 3.0<W
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	2.450	2.450	49.00		49.00	
NO. 36	20.000	2.450	2.450	49.00		49.00	
NO. 37	20.000	2.500	2.475	49.50		49.50	
NO. 38	20.000	2.500	2.500	50.00		50.00	
NO. 39	20.000	2.500	2.500	50.00		50.00	
NO. 40	20.000	2.500	2.500	50.00		50.00	
NO. 40+ 3.80	3.800	2.500	2.500	9.50		9.50	
NO. 41	16.200	2.500	2.500	40.50		40.50	
KA2-1	4.035	2.500	2.500	10.09		10.09	
NO. 42	15.965	2.550	2.525	40.31		40.31	
NO. 43	20.000	2.650	2.600	52.00		52.00	
頁 計	460.000			449.900	0.000	449.900	

[illegible]

車道部舗装工面積計算書 <基層工> ①再生粗粒度アスコン(20)								
測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量(m2)			摘 要
					① W<1.4	② 1.4≤W≤3.0	③ 3.0<W	
NO. 20								
KE1-2								
NO. 21								
NO. 22								
NO. 23								
KA1-2								
NO. 24								
NO. 25								
NO. 26								
NO. 27								
NO. 28								
NO. 29								
NO. 30								
NO. 31								
NO. 32								
NO. 33								
NO. 34								
NO. 35	20.000	1.791	1.791	35.82		35.82		
NO. 36	20.000	1.934	1.863	37.26		37.26		
NO. 37	20.000	2.200	2.067	41.34		41.34		
NO. 38	20.000	1.781	1.991	39.82		39.82		
NO. 39	20.000	1.803	1.792	35.84		35.84		
NO. 40	20.000	1.479	1.641	32.82		32.82		
NO. 40+ 3.80	3.800	1.529	1.504	5.72		5.72		
NO. 41	16.200	2.610	2.070	33.53		33.53		
KA2-1	4.035	2.124	2.367	9.55		9.55		
NO. 42	15.965	3.585	2.855	45.58		45.58		
NO. 43	20.000	5.211	4.398	87.96			87.96	
頁 計	180.000			405.240	0.000	317.280	87.960	

[illegible]

車道部舗装工面積計算書　＜基層工＞　①再生粗粒度アスコン(20)					t= 5cm		[左側]	
測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量 (m2)			摘 要
					① W<1.4	② 1.4≦W≦3.0	③ 3.0<W	
NO. 20								
KE1-2								
NO. 21								
NO. 22								
NO. 23								
KA1-2								
NO. 24								
NO. 25								
NO. 26								
NO. 27								
NO. 28								
NO. 29								
NO. 30								
NO. 31								
NO. 32								
NO. 33								
NO. 34								
NO. 35	20.000	4.800	4.800	96.00			96.00	
NO. 36	20.000	4.800	4.800	96.00			96.00	
NO. 37	20.000	4.800	4.800	96.00			96.00	
NO. 38	20.000	4.800	4.800	96.00			96.00	
NO. 39	20.000	4.800	4.800	96.00			96.00	
NO. 40	20.000	4.800	4.800	96.00			96.00	
NO. 40+ 3.80	3.800	4.800	4.800	18.24			18.24	
NO. 41	16.200	4.800	4.800	77.76			77.76	
KA2-1	4.035	2.300	3.550	14.32			14.32	
NO. 42	15.965	2.250	2.275	36.32		36.32		
NO. 43	20.000	2.150	2.200	44.00		44.00		
頁 計	180.000			766.640	0.000	80.320	686.320	

[illegible]

車道部舗装工面積計算書　＜基層工＞　①再生粗粒度アスコン(20)					t= 5cm		[右側]	
測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量 (m2)			摘 要
					① W<1.4	② 1.4≦W≦3.0	③ 3.0<W	
NO. 20								
KE1-2								
NO. 21								
NO. 22								
NO. 23								
KA1-2								
NO. 24								
NO. 25								
NO. 26								
NO. 27								
NO. 28								
NO. 29								
NO. 30								
NO. 31								
NO. 32								
NO. 33								
NO. 34								
NO. 35	20.000	0.613	0.613	12.26	12.26			
NO. 36	20.000	0.725	0.669	13.38	13.38			
NO. 37	20.000	0.921	0.823	16.46	16.46			
NO. 38	20.000	0.594	0.758	15.16	15.16			
NO. 39	20.000	0.551	0.573	11.46	11.46			
NO. 40	20.000	0.267	0.409	8.18	8.18			
NO. 40+ 3.80	3.800	0.315	0.291	1.11	1.11			
NO. 41	16.200	0.825	0.570	9.23	9.23			
KA2-1	4.035	0.000	0.413	1.67	1.67			
NO. 42	15.965	0.000	0.000	0.00	0.00			
NO. 43	20.000	0.000	0.000	0.00	0.00			
頁 計	180.000			88.910	88.910	0.000		

[illegible]

車道部舗装工面積計算書　＜表層工＞　⑤密粒度アスコン(20F)改質Ⅱ型					t= 5cm		[左側]	
測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量 (m2)			摘 要
					① W<1.4	② 1.4≤W≤3.0	③ 3.0<W	
NO. 20								
KE1-2								
NO. 21								
NO. 22								
NO. 23								
KA1-2								
NO. 24								
NO. 25								
NO. 26								
NO. 27								
NO. 28								
NO. 29								
NO. 30								
NO. 31								
NO. 32								
NO. 33								
NO. 34								
NO. 35	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 36	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 37	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 38	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 39	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 40	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 40+ 3.80	3.800	4.750	4.750	18.05			18.05	
NO. 41	16.200	4.750	4.750	76.95			76.95	
KA2-1	4.035	4.750	4.750	19.17			19.17	
NO. 42	15.965	4.750	4.750	75.83			75.83	
NO. 43	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
頁 計	180.000			855.000	0.000	0.000	855.000	

車道部舗装工面積計算書 <表層工> ⑤密粒度アスコン(20F)改質Ⅱ型

t= 5cm

[左側]

測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量(m2)			摘 要
					① W<1.4	② 1.4≤W≤3.0	③ 3.0<W	
NO. 43	0.000	4.750		0.00	0.00			
KE2-1	14.982	4.750	4.750	71.16			71.16	
NO. 44	5.018	4.750	4.750	23.84			23.84	
NO. 45	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 46	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 47	20.000	4.750	4.750	95.00			95.00	
NO. 48	20.000	0.894	2.822	56.44		56.44		
KE2-2	18.393	0.583	0.739	13.59	13.59			
NO. 49	1.607	0.555	0.569	0.91	0.91			
NO. 50	20.000	0.331	0.443	8.86	8.86			
NO. 51	20.000	0.000	0.166	3.32	3.32			
頁 計	160.000			463.120	26.680	56.440	380.000	
左 側 計	340.000			1,318.120	26.680	56.440	1,235.000	

車道部舗装工面積計算書　＜表層工＞　⑤密粒度アスコン(20F)改質Ⅱ型					t= 5cm		[右側]	
測 点	距 離 m	幅 m	平 均 m	数 量 m2	平均幅別数量 (m2)			摘 要
					① W<1.4	② 1.4≤W≤3.0	③ 3.0<W	
NO. 20								
KE1-2								
NO. 21								
NO. 22								
NO. 23								
KA1-2								
NO. 24								
NO. 25								
NO. 26								
NO. 27								
NO. 28								
NO. 29								
NO. 30								
NO. 31								
NO. 32								
NO. 33								
NO. 34								
NO. 35	20.000	7.000	7.000	140.00			140.00	
NO. 36	20.000	7.000	7.000	140.00			140.00	
NO. 37	20.000	7.000	7.000	140.00			140.00	
NO. 38	20.000	7.000	7.000	140.00			140.00	
NO. 39	20.000	7.000	7.000	140.00			140.00	
NO. 40	20.000	7.000	7.000	140.00			140.00	
NO. 40+ 3.80	3.800	7.000	7.000	26.60			26.60	
NO. 41	16.200	7.000	7.000	113.40			113.40	
KA2-1	4.035	7.000	7.000	28.25			28.25	
NO. 42	15.965	6.150	6.575	104.97			104.97	
NO. 43	20.000	5.161	5.656	113.12			113.12	
頁 計	180.000			1226.340	0.000	0.000	1226.340	

[illegible]

舗装体積計算書							
基層工① (W<1.4) 左側				基層工① (W≥1.4) 左側			
測 点	距 離 m	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.000	0.000	0.00	0.059	0.059	1.18
NO. 36	20.000	0.000	0.000	0.00	0.072	0.066	1.31
NO. 37	20.000	0.000	0.000	0.00	0.090	0.081	1.62
NO. 38	20.000	0.000	0.000	0.00	0.060	0.075	1.50
NO. 39	20.000	0.000	0.000	0.00	0.054	0.057	1.14
NO. 40	20.000	0.000	0.000	0.00	0.020	0.037	0.74
NO. 40+ 3.80	3.800	0.000	0.000	0.00	0.034	0.027	0.10
NO. 41	16.200	0.000	0.000	0.00	0.061	0.048	0.77
KA2-1	4.035	0.000	0.000	0.00	0.179	0.120	0.48
NO. 42	15.965	0.000	0.000	0.00	0.118	0.149	2.37
NO. 43	20.000	0.000	0.000	0.00	0.110	0.114	2.28
KE2-1	14.982	0.000	0.000	0.00	0.035	0.073	1.09
NO. 44	5.018	0.000	0.000	0.00	0.007	0.021	0.11
NO. 45	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.004	0.07
NO. 46	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 47	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 48	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
頁 計	560.000			0.0			14.8

[illegible]

舗装体積計算書							
基層工① (W<1.4) 右側				本線(オーバーレイ部)			
測 点	距 離 m	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.000	0.000	0.00	0.037	0.037	0.74
NO. 36	20.000	0.000	0.000	0.00	0.041	0.039	0.78
NO. 37	20.000	0.000	0.000	0.00	0.049	0.045	0.90
NO. 38	20.000	0.000	0.000	0.00	0.037	0.043	0.86
NO. 39	20.000	0.000	0.000	0.00	0.037	0.037	0.74
NO. 40	20.000	0.000	0.000	0.00	0.032	0.035	0.69
NO. 40+ 3.80	3.800	0.000	0.000	0.00	0.032	0.032	0.12
NO. 41	16.200	0.000	0.000	0.00	0.050	0.041	0.66
KA2-1	4.035	0.000	0.000	0.00	0.081	0.066	0.26
NO. 42	15.965	0.000	0.000	0.00	0.050	0.066	1.05
NO. 43	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.025	0.50
KE2-1	14.982	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 44	5.018	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 45	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 46	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 47	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 48	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
頁 計	560.000			0.0			7.3

[illegible]

舗装体積計算書							
基層工① (3.0<W) 右側				本線(オーバーレイ部)			
測 点	距 離 m	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³			
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 36	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 37	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 38	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 39	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 40	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 40+ 3.80	3.800	0.000	0.000	0.00			
NO. 41	16.200	0.000	0.000	0.00			
KA2-1	4.035	0.000	0.000	0.00			
NO. 42	15.965	0.000	0.000	0.00			
NO. 43	20.000	0.207	0.104	2.07			
KE2-1	14.982	0.103	0.155	2.32			
NO. 44	5.018	0.031	0.067	0.34			
NO. 45	20.000	0.000	0.016	0.31			
NO. 46	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 47	20.000	0.000	0.000	0.00			
NO. 48	20.000	0.000	0.000	0.00			
頁 計	560.000			5.0			

§ 6. 排水構造物工

6-2. 側 溝 工

側溝工数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
排水構造物工		
側溝工		
作業土工		
・ 床 掘 (CA)	$V = \overset{\text{m}^3}{181.4} + \overset{\text{m}^3}{0.0} = 181.4 \text{ m}^3$ <p style="text-align: center;">(左側) (右側)</p>	
・ 埋 戻 (RA) (W<1.0m)	$V = \overset{\text{m}^3}{123.1} + \overset{\text{m}^3}{0.0} = 123.1 \text{ m}^3$ <p style="text-align: center;">(左側) (右側)</p>	
・ 残 土	$V = \overset{\text{m}^3}{181.4} - \overset{\text{m}^3}{123.1} / 0.9 = 44.6 \text{ m}^3$	
・ 基面整正 (単位数量参照)		
ベンチフリューム		
(BF1-B450)	$A = \overset{\text{m}^2}{6.4} \times 1/10 \times \overset{\text{m}}{0.00} = -$	
ベンチフリュームボックス暗渠		
(BFB-B450)	$A = \overset{\text{m}^2}{6.8} \times 1/10 \times \overset{\text{m}}{0.00} = -$	
U型側溝		
(US1-B-B450)	$A = \overset{\text{m}^2}{6.5} \times 1/10 \times \overset{\text{m}}{313.00} = 203.45$	
組合せ暗渠		
(US1-B-B450)	$A = \overset{\text{m}^2}{7.3} \times 1/10 \times \overset{\text{m}}{6.00} = 4.38$	
	Σ A=	207.8 m ²

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
側溝工	<ul style="list-style-type: none"> ベンチフリューム (BF1-B450) 	延長調書より = - m
	<ul style="list-style-type: none"> ベンチフリュームボックス暗渠 (BFB-B450) 	延長調書より = - m
	<ul style="list-style-type: none"> U型側溝 (US1-B-B450) 	延長調書より = 313.00 m
	<ul style="list-style-type: none"> 組合せ暗渠 (KA3-A-B450) 	延長調書より = 6.00 m

ベンチフリューム (BF1-B450) 延長調書

[illegible]

ベンチフリームボックス暗渠(BFB-B450) 延長調書

[illegible]

U型側溝 (US1-B-B450) 延長調書

[illegible]

土 量 計 算 書							
				側溝(左側)			
測 点	距 離 m	床掘 CA3			埋戻 RA 1m>W		
		断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 21+ 5.00	5.000						
NO. 29+12.10	0.000						
NO. 30	7.900						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.2	0.20	4.00	0.1	0.10	2.00
NO. 35+15.00	15.000	0.2	0.20	3.00	0.1	0.10	1.50
NO. 40+10.00	0.000	1.0			0.6		
NO. 41	10.000	1.0	1.00	10.00	0.6	0.60	6.00
NO. 42	16.200	1.0	1.00	16.20	0.6	0.60	9.72
NO. 43	20.000	1.0	1.00	20.00	0.6	0.60	12.00
KE2-1	14.982	1.0	1.00	14.98	0.6	0.60	8.99
NO. 44	5.018	1.0	1.00	5.02	0.6	0.60	3.01
NO. 45	20.000	1.0	1.00	20.00	0.6	0.60	12.00
NO. 46	20.000	1.0	1.00	20.00	0.6	0.60	12.00
NO. 47	20.000	0.8	0.90	18.00	0.6	0.60	12.00
NO. 48	20.000	0.6	0.70	14.00	0.7	0.65	13.00
KE2-2	18.393	0.8	0.70	12.88	0.6	0.65	11.96
NO. 49	1.607	0.8	0.80	1.29	0.6	0.60	0.96
NO. 50	20.000	0.7	0.75	15.00	0.6	0.60	12.00
NO. 51	20.000	0.0	0.35	7.00	0.0	0.30	6.00
合 計	354.100			181.4			123.1

[illegible]

[illegible]

§ 7. 防護柵工

防護柵工数量集計表

[illegible]

ガードレール(Gr-B2-4E) 延長調書

[illegible]

§ 8. 標識工

標識工 数量集計表(1/1)

[illegible]

標識板数量計算書

[illegible]

標識柱数量計算書

[illegible]

[illegible]

材料表 KF-II-(2) 2000×1900

	材 質	規 格	数 量	単位重量	重量(Kg)	累計(Kg)
柱 主 材	STK-400	φ 267.4×6.6t	5.000+0.500+1.000+0.300=6.800m	42.4kg/m	288.3	
梁 主 材	STK-400	φ 139.8×4.5t	(2.900-0.150+0.350) ×2=6.200m	15.0kg/m	93.0	
つなぎ材	STK-400	φ 101.6×4.2t	1.000×2=2.000m	10.1kg/m	20.2	
					401.5	401.5
キャップ(柱)	SS-400	PL-3.2	$(0.2674 \times 1.15)^2 \times 3.14 \div 4 = 0.074\text{m}^2$	25.12kg/m ²	1.9	
キャップ取付板(柱)	SS-400	PL-4.5	$0.050^2 \times 4 = 0.01\text{m}^2$	35.32kg/m ²	0.4	
キャップビス	SS-400	M8×25	4本	0.038kg/本	0.2	
キャップ取付板(柱)	SS-400	PL-4.5	$(0.293 \times 1.15)^2 \times 3.14 \div 4 = 0.089\text{m}^2$	35.32kg/m ²	3.2	
キャップ(梁)	SS-400	PL-3.2	$(0.1398 \times 1.15)^2 \times 3.14 \div 4 \times 2 = 0.040\text{m}^2$	25.12kg/m ²	1.0	
フランヂ	SS-400	PL-16	$0.300 \times 0.300 \times 3.14 \div 4 \times 4 = 0.2826\text{m}^2$	125.6kg/m ²	35.5	
フランヂリブ	SS-400	PL-12	$0.070 \times 0.335 \times 4 = 0.0938\text{m}^2$	94.20kg/m ²	8.8	
フランヂリブ	SS-400	PL-12	$0.070 \times 0.250 \times 8 = 0.14\text{m}^2$	94.20kg/m ²	13.2	
フランヂリブ	SS-400	PL-12	$0.070 \times 0.200 \times 4 = 0.056\text{m}^2$	94.20kg/m ²	5.3	
フランヂリブ	SS-400	PL-12	$0.070 \times 0.200 \times 16 = 0.224\text{m}^2$	94.20kg/m ²	21.1	
フランヂボルト	SS-400	M20×75	16本(ナット2ヶ、平ワッシャー2枚)	0.38kg/本	6.1	
標識板取付板(上)	SS-400	PL-12	$0.150 \times 0.363 \times 2 = 0.1089\text{m}^2$	94.20/kg	10.3	
標識板取付板(下)	SS-400	PL-12	$0.150 \times 0.275 \times 2 = 0.083\text{m}^2$	94.20/kg	7.9	
標識板取付ボルト	SS-400	M16×50	8本(ナット1ヶ、平ワッシャー2枚、スプリングワッシャー1枚)	0.2/kg	1.6	
ベースプレート	SS-400	PL-22	$0.600 \times 0.600 = 0.36\text{m}^2$	172.7kg/m ²	62.2	
ベースプレートリブ	SS-400	PL-12	$0.160 \times 0.250 \times 8 = 0.32\text{m}^2$	94.20kg/m ²	30.2	
					208.9	610.4
アンカーボルト	SS-400	M30×1000	8本(ナット2ヶ、平ワッシャー1枚)	6.1kg/本	48.8	
アンカーボルト固定枠	SS-400	FB6×100	0.550×8=4.400m	4.71kg/m	20.8	
					69.6	680.0
						680kg

[illegible]

§ 9. 配管・配線工

土 工 数 量 集 計 表

[illegible]

区間		区間 延長 (L)	床掘控除長(L2)				管路部 土工延 長(L1)	備 考
			ハント・ホール	防護 コンクリート	矢羽根標識基礎			
					起点側	終点側		
		m	m	m	m	m	m	
9	- ~ 矢羽根標識⑩ NO. 21 + 0.00 ~ NO. 22 + 10.00							
	矢羽根標識⑩ ~ 矢羽根標識⑪ NO. 22 + 10.00 ~ NO. 25 + 0.00							
11	- ~ 矢羽根標識⑬ NO. 29 + 0.00 ~ NO. 30 + 0.00							
	矢羽根標識⑬ ~ 矢羽根標識⑭ NO. 30 + 0.00 ~ NO. 32 + 10.00							
13	矢羽根標識⑭ ~ 矢羽根標識⑮ NO. 32 + 10.00 ~ NO. 35 + 0.00							
	矢羽根標識⑰ ~ 矢羽根標識⑱ NO. 40 + 0.00 ~ NO. 42 + 10.00	49.9			1.15	1.15	47.6	
15	矢羽根標識⑱ ~ 矢羽根標識⑲ NO. 42 + 10.00 ~ NO. 45 + 0.00	49.8			1.15	1.15	47.5	
	矢羽根標識⑲ ~ 矢羽根標識⑳ NO. 45 + 0.00 ~ NO. 47 + 10.00	49.7			1.15	1.15	47.4	
17	矢羽根標識㉑ ~ 矢羽根標識㉒ NO. 47 + 10.00 ~ NO. 50 + 0.00	49.7			1.15	1.15	47.4	
合 計							189.9	

管路部土工(標準部)				1.00m当り	
細 別	規 格	計 算 式		単位	数 量
(作 業 土 工)					
床 掘	土 砂	0.43×1.0	=	m ³	0.43
埋 戻 し	保 護 砂	0.07×1.0	=	m ³	0.07
埋 戻 し	発 生 土	0.36×1.0	=	m ³	0.36
作業残土 処 理	土 砂	$0.43 - 0.36 \times 1/0.9$	=	m ³	0.03
基面整正		0.50×1.0	=	m ²	0.50

掘削断面

掘削面積
 $A=0.43\text{m}^2$

埋戻し断面

埋戻し：発生土
 $A=0.36\text{m}^2$

埋戻し：保護砂
 $A=0.07\text{m}^2$

管 渠 工 数 量 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単位	管 渠 工				合 計
				本線管路		本線管路 (立上り部)		
				単位数量	計	単位数量	計	
管渠本体工				299.1m		47.5m		346.6
	FEPφ30		m	1.00	299.1	1.00	47.5	346.6
	埋設標識テープ	W=30cm 折込率2倍	m	1.00	299.1	-	-	299.1
	埋設ピン	1本/20m	本	0.05	15.0	-	-	15
電線工								
	CVV-2SQ2C		m	1.00	299.1	1.00	47.5	346.6

管路材延長調書 (1 / 2)

施設番号	測点	区間長 (L) (m)	配管立上げ長			備考
			立上り高さ (m)	設置箇所数	立上り延長 (m)	
			-	-	-	
			-	-	-	
			-	-	-	
矢羽根標識⑧	NO. 17 + 0.00					
矢羽根標識⑨	NO. 20 + 0.00					
矢羽根標識⑩	NO. 22 + 10.00					
矢羽根標識⑪	NO. 25 + 0.00					
矢羽根標識⑫	NO. 27 + 10.00					
矢羽根標識⑬	NO. 30 + 0.00					
矢羽根標識⑭	NO. 32 + 10.00					
矢羽根標識⑮	NO. 35 + 0.00					
矢羽根標識⑯	NO. 37 + 10.00	50.00	3.962	2	7.92	中継点
矢羽根標識⑰	NO. 40 + 0.00	50.00	3.962	2	7.92	中継点
小 計		100.00	15.84			

管路材延長調書 (2 / 2)

[illegible]

§ 10. 区画線工

区画線工数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
区画線工	(路面表示平面図参照)	
	ペイント式区画線 常温型	
	車道外側線 実線、幅15cm(白色)	
	NO. 35+ 0.00～NO. 51+ 3.31(左側) =	323.31
	NO. 35+ 0.00～NO. 51+ 3.31(右側) =	323.31
	$\Sigma L =$	646.6 m
	ペイント式区画線 加熱型	
	中央線 実線、幅15cm(白色)、2本	
	NO. 35+ 0.00～NO. 51+ 3.31 L=	323.3 m
	車線境界線 破線、幅15cm(白色)	
	ゆずりあい車線部	
	NO. 35+ 0.00～NO. 43+ 9.04 L=	169.0 m
	実延長 169.0 × 6.0/15.0m当り =	67.6 m

§ 11. 道路付属物施設工

道路付属施設工数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>道路付属施設工</u>		
	<ul style="list-style-type: none"> ・ 視線誘導標(土中建込型) (箇所調書より) N= 	15.0 個
	<ul style="list-style-type: none"> ・ 視線誘導標(ガードレール設置型) (箇所調書より) N= 	4.0 個
	<ul style="list-style-type: none"> ・ 盛土路肩保護工 (延長調書より) L= 	558.0 m

視線誘導標設置箇所調書					
左側			右側		
測点	1種	2種	測点	1種	2種
N0. 35 + 0.00 ～ N0. 41 + 6.00		4			
N0. 41 + 6.00 ～ N0. 44 + 15.50	3				
N0. 45 + 0.00 ～ N0. 51 + 3.30	5				
			N0. 35 + 0.00 ～ N0. 51 + 3.30	7	
小計	8	4	小計	7	0
合計設置箇所（箇所）				19	

視線誘導標

第1種	土中建込み型	=	15 個
第2種	ガードレール設置型	=	4 個

盛土路肩保護工 延長調書				
左側			右側	
測点		距離	測点	距離
N0.	35 + 0.00 ~ N0.	44 + 15.50	195.50	
N0.	45 + 0.00 ~ N0.	51 + 3.30	122.50	
			N0. 35 + 0.00 ~ N0. 47 + 0.00	240.00
法面工控除延長		318.00	法面工控除延長	240.00
小計		318.00	小計	240.00
合計総延長 (m)				558.00

§ 12. 構造物撤去工

構造物撤去工数量集計表					
種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
構造物取壊し工					
	舗装版切断(As)	t=5cm	m	6.6	
	路面切削	切削面積(左側)	m2	208.9	
		切削面積(右側)	m2	1,132.7	
		切削量(左側)	m3	8.8	
		切削量(右側)	m3	28.2	
		平均切削深(左側)	cm	4.2	
		平均切削深(右側)	cm	2.5	
		処分重量	t	87.0	
	コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	24.0	
		鉄筋	m3	9.5	
排水構造物撤去工					
	V型側溝	600×300、t=6cm	m	212.8	
	ヒューム管	φ450	m	5.0	
	U型側溝	US1-B-B450	m	101.2	
防護柵撤去工					
	ガードレール撤去		m	100.7	
			t	1.98	
道路付属物撤去工					
	視線誘導標撤去	土中建込式	本	6	
		ガードレール設置型	本	1	
運搬処理工					
	殻運搬処理	Co殻、鉄筋	m3	9.5	
		処分重量	t	23.8	二次製品
		Co殻、無筋	m3	24.0	
		処分重量	t	56.4	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	(取壊撤去工図参照)	
・ 舗装版切断	As舗装版 (t=5cm) $\text{起点側 } L = \overset{\text{m}}{3.223} + \overset{\text{m}}{3.339} = 6.56$	
	$\Sigma L =$	6.6 m
・ 舗装版取壊し (積計算書より)	As舗装版 (t=14cm) $A = \overset{\text{m}^2}{0.0} + \overset{\text{m}^2}{0.0} = - \text{m}^2$ (左側) (右側)	
・ 路面切削 (積計算書より)	切削面積 左側 積計算書より = 208.9 m ² 右側 積計算書より = 1,132.7 m ² 切削量 左側 積計算書より = 8.8 m ³ 右側 積計算書より = 28.2 m ³ 平均切削深 左側 t = 8.8 ÷ 208.9 = 4.2 cm 右側 t = 28.2 ÷ 1,132.7 = 2.5 cm 処分重量 $W = (8.8 + 28.2) \times 2.35 = 87.0 \text{ t}$	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<ul style="list-style-type: none"> Co構造物取壊し 	無筋コンクリート V型側溝(600×300. t=60mm) $V = \overset{\text{m}}{1.70} \times \overset{\text{m}}{0.06} \times \overset{\text{m}}{212.80} = 21.71 \text{ m}^3$	
	現場打ち接続桝取壊し量 (800×800×1300) $V = 1.20 \times 1.20 \times 1.45 - 0.80 \times 0.80 \times 1.30 = 1.30$	
	小計=	1.30 m ³
	ガードレール根巻基礎 $\overset{\text{m}^3/100\text{m}}{1.00} \div 100.00 \times \overset{\text{m}}{100.70} = 1.01 \text{ m}^3$	
	ΣV=	24.0 m ³

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>排水構造物撤去工</u>	(延長調書より)	
	・ V型側溝 (600×300. t=60mm) (延長調書より) L=	212.8 m
	・ ヒューム管 (φ 450) (延長調書より) L=	5.0 m
	・ U型側溝 (US1-B-B450) (延長調書より) L=	101.2 m
<u>防護柵撤去工</u>	(取壊撤去工図参照)	
	・ ガードレール撤去工 (Gr-B2-4E) 19.4kg/m =	100.7 m
	W= 100.7 × 19.7 ÷ 1,000 =	1.98 t
<u>道路付属施設撤去工</u>	(取壊撤去工図参照)	
	・ 視線誘導標 (土中建込型) (箇所調書より) N=	6.0 個
	・ 視線誘導標 (ガードレール設置型) (箇所調書より) N=	1.0 個

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>運搬処理工</u>	<ul style="list-style-type: none"> As殻運搬 $(t=14\text{cm}) \quad V = 0.0 \frac{\text{m}^2}{\text{m}} \times 0.14 \text{ m} = - \text{m}^3$ As殻処分 $(t=14\text{cm}) \quad W = 0.0 \frac{\text{m}^2}{\text{m}^3} \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)} = - \text{t}$ Co殻運搬 無筋コンクリート $V1 = 24.0 \text{ m}^3$ 鉄筋コンクリート ヒューム管(φ450) $V = 0.373 \frac{\text{t}}{\text{m/ケ}} \div 2.43 \div 2.50 \times 5.0 \frac{\text{t/m}^3}{\text{m}} = 0.3$ U型側溝(LS1-B-B450) $V = 0.227 \frac{\text{t}}{\text{m/ケ}} \div 1.00 \div 2.50 \times 101.2 \frac{\text{t/m}^3}{\text{m}} = 9.2$ 	
	$\Sigma V2 =$	9.5 m^3
	Co殻処分	
	無筋コンクリート $W1 = 24.0 \times 2.35 \frac{\text{t}}{\text{m}^3} = 56.4 \text{ t}$	
	鉄筋コンクリート $W2 = 9.5 \times 2.5 \frac{\text{t}}{\text{m}^3} = 23.8 \text{ t}$	

V型側溝 (600×300) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
NO. 35 + 0.00 ~ NO. 35 + 4.80	4.80		
NO. 40 + 6.00 ~ NO. 44 + 15.00	88.80		
NO. 45 + 0.10 ~ NO. 51 + 0.00	119.20		
小計	212.80	小計	0.00
合計総延長 (m)			212.80

U型側溝 (US1-B-B450) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
NO. 35 + 4.80 ~ NO. 40 + 6.00	101.20		
小計	101.20	小計	0.00
合計総延長 (m)			101.20

ガードレール(Gr-B2-4E) 延長調書

左側		右側	
測点	距離	測点	距離
NO. 35 + 4.90 ~ NO. 40 + 5.60	100.70		
小計	100.70	小計	0.00
合計総延長 (m)			100.70

視線誘導標設置箇所調書					
左側			右側		
測点	1種	2種	測点	1種	2種
N0. 35 + 4.90 ~ N0. 40 + 5.60		1			
N0. 40 + 6.00 ~ N0. 44 + 15.00	1				
N0. 45 + 0.10 ~ N0. 51 + 6.90	1				
			N0. 35 + 0.00 ~ N0. 51 + 0.00	4	
小計	2	1	小計	4	0
合計設置箇所（箇所）				7	

視線誘導標

第1種	土中建込み型	=	6 個
第2種	ガードレール設置型	=	1 個

路面切削工計算書(左側)

第1-1表

測 点	距 離 m	路面切削工面積			路面切削工体積					
		幅 員 m	平 均 m	数 量 m ²	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³			
NO. 20	0.000									
KE1-2	8.428									
NO. 21	11.572									
NO. 22	20.000									
NO. 23	20.000									
KA1-2	1.328									
NO. 24	18.672									
NO. 25	20.000									
NO. 26	20.000									
NO. 27	20.000									
NO. 28	20.000									
NO. 29	20.000									
NO. 30	20.000									
NO. 31	20.000									
NO. 32	20.000									
NO. 33	20.000									
NO. 34	20.000									
NO. 35	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 36	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 37	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 38	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 39	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 40	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 40+ 3.80	3.800	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 41	16.200	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
KA2-1	4.035	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 42	15.965	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 43	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
KE2-1	14.982	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 44	5.018	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 45	20.000	3.216	1.608	32.20	0.142	0.071	1.40			
頁 計	500.000			32.2			1.4			

路面切削工計算書(右側)

第2-1表

測 点	距 離 m	路面切削工面積			路面切削工体積					
		幅 員 m	平 均 m	数 量 m ²	断 面 m ²	平 均 m ²	数 量 m ³			
NO. 20	0.000									
KE1-2	8.428									
NO. 21	11.572									
NO. 22	20.000									
NO. 23	20.000									
KA1-2	1.328									
NO. 24	18.672									
NO. 25	20.000									
NO. 26	20.000									
NO. 27	20.000									
NO. 28	20.000									
NO. 29	20.000									
NO. 30	20.000									
NO. 31	20.000									
NO. 32	20.000									
NO. 33	20.000									
NO. 34	20.000									
NO. 35	20.000	5.209	5.209	104.20	0.139	0.139	2.80			
NO. 36	20.000	5.066	5.138	102.80	0.101	0.120	2.40			
NO. 37	20.000	4.800	4.933	98.70	0.087	0.094	1.90			
NO. 38	20.000	5.219	5.010	100.20	0.111	0.099	2.00			
NO. 39	20.000	5.197	5.208	104.20	0.116	0.114	2.30			
NO. 40	20.000	5.521	5.359	107.20	0.181	0.149	3.00			
NO. 40+ 3.80	3.800	5.471	5.496	20.90	0.165	0.173	0.70			
NO. 41	16.200	4.390	4.931	79.90	0.070	0.118	1.90			
KA2-1	4.035	4.876	4.633	18.70	0.101	0.086	0.30			
NO. 42	15.965	2.615	3.746	59.80	0.020	0.061	1.00			
NO. 43	20.000	0.000	1.308	26.20	0.000	0.010	0.20			
KE2-1	14.982	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00			
NO. 44	5.018	1.994	0.997	5.00	0.004	0.002	0.00			
NO. 45	20.000	4.750	3.372	67.40	0.131	0.068	1.40			
頁 計	500.000			895.2			19.9			

鋪裝版撤去面積計算書

測 点	距 離 m	左 側			右 側		
		幅 m	平 均 m	数 量 m ²	幅 m	平 均 m	数 量 m ²
NO. 20	0.000						
KE1-2	8.428						
NO. 21	11.572						
NO. 22	20.000						
NO. 23	20.000						
KA1-2	1.328						
NO. 24	18.672						
NO. 25	20.000						
NO. 26	20.000						
NO. 27	20.000						
NO. 28	20.000						
NO. 29	20.000						
NO. 30	20.000						
NO. 31	20.000						
NO. 32	20.000						
NO. 33	20.000						
NO. 34	20.000						
NO. 35	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 36	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 37	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 38	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 39	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 40	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 40+ 3.80	3.800	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 41	16.200	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 42	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 43	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
KE2-1	14.982	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 44	5.018	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 45	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 46	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 47	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
NO. 48	20.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.00
頁 計	560.000			0.0			0.0

§ 13. 進入路工

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>9号進入路工</u>		
舗装版切断	(t=5cm) L=	3.4 m
舗装版撤去	(t=5cm) $A = \frac{4.10}{\text{(平均幅)}} \times \frac{4.50}{\text{m}}$	18.5 m ²
土 工		
・掘削	$(\frac{4.50}{\text{m}} - \frac{2.62}{\text{m}}) \times (\frac{3.40}{\text{m}} + \frac{0.10}{\text{m}}) \times \frac{0.25}{\text{m}}$	1.6 m ³
・盛土 (路床 W<2.50m)	$\frac{1.94}{\text{m}} \times \frac{0.30}{\text{m}} \times \{ \frac{3.40}{\text{m}} + \frac{0.50}{\text{m}} + (\frac{0.30}{\text{m}} + \frac{0.30}{\text{m}}) \times 1.50 \}$	2.8 m ³
残土処理工		
不足土	V= 2.8 - 1.6	1.2 m ³
法面工		
・盛土法面	$(\frac{0.30}{\text{m}} + \frac{0.30}{\text{m}}) \times \frac{1.803}{\text{(斜係数)}} \times \frac{2}{\text{m}} \times \frac{1}{2} \times (\frac{2.62}{\text{m}} + \frac{1.94}{\text{m}})$	4.9 m ²
舗装工		
・路盤工 (再生碎石 RC-40) t=25cm	$A = (\frac{3.40}{\text{m}} + \frac{0.10}{\text{m}}) \times \frac{4.50}{\text{m}}$	15.8 m ²
・表層工 (⑤再生密粒度AS 13F) (1.4≦W) t=5cm	$A = \frac{3.40}{\text{m}} \times \frac{4.50}{\text{m}}$	15.3 m ²
付替水路工		
・U型側溝 (US1-B-B240) (計画平面図より)	L=	5.2 m

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
10号進入路工		
舗装版切断	(t=5cm) $L=$	4.7 m
舗装版撤去	(t=5cm) $A= 4.70^m \times 0.90^m$ $=$	4.2 m ²
土 工		
・ 掘 削	$(4.70^m + 0.10^m) \times 0.25^m \times 1.00^m$ $=$	1.2 m ³
残土処理工		
残土	$V=$	1.2 m ³
舗装工		
・ 路盤工	(再生碎石 RC-40) t=25cm $A= (4.70^m + 0.10^m) \times 1.00^m$ $=$	4.8 m ²
・ 表層工	(⑤再生密粒度AS 13F) (1.4≦W) t=5cm $A= 4.70^m \times 1.00^m$ $=$	4.7 m ²

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>11号進入路工</u>		
舗装版切断	(t=5cm) $L=$	4.7 m
舗装版撤去	(t=5cm) $A= 4.70^m \times 0.90^m$	$= 4.2 \text{ m}^2$
土 工		
・ 掘 削	$(4.70^m + 0.10^m) \times 0.25^m \times 1.00^m$	$= 1.2 \text{ m}^3$
残土処理工		
残土	$V=$	1.2 m^3
舗装工		
・ 路盤工	(再生碎石 RC-40) t=25cm $A= (4.70^m + 0.10^m) \times 1.00^m$	$= 4.8 \text{ m}^2$
・ 表層工	(⑤再生密粒度AS 13F) (1.4≦W) t=5cm $A= 4.70^m \times 1.00^m$	$= 4.7 \text{ m}^2$

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>12号進入路工</u>		
舗装版切断	(t=5cm) $L=$	4.7 m
舗装版撤去	(t=5cm) $A= 4.70^m \times 0.90^m =$	4.2 m ²
土 工		
・ 掘 削	$(4.70^m + 0.10^m) \times 0.25^m \times 1.00^m =$	1.2 m ³
残土処理工		
残土	$V=$	1.2 m ³
舗装工		
・ 路盤工	(再生碎石 RC-40) t=25cm $A= (4.70^m + 0.10^m) \times 1.00^m =$	4.8 m ²
・ 表層工	(⑤再生密粒度AS 13F) (1.4≦W) t=5cm $A= 4.70^m \times 1.00^m =$	4.7 m ²

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>13号進入路工</u>		
舗装版切断	(t=5cm) $L=$	3.9 m
舗装版撤去	(t=5cm) $A= \frac{4.10}{\text{(平均幅)}} \times 5.20$	21.3 m ²
土 工		
・ 掘 削	$(3.00 - 1.91) \times (4.00 + 0.10) \times 0.25$	1.1 m ³
残土処理工		
残土	$V=$	1.1 m ³
法面工		
・ 盛土法面	$0.30 \times 1.803 \times \# \times 1.91$ (斜係数)	2.1 m ²
舗装工		
・ 路盤工	(再生碎石 RC-40) t=25cm $A= (4.00 + 0.10) \times 3.00$	12.3 m ²
・ 表層工	(⑤再生密粒度AS 13F) (1.4≤W) t=5cm $A= 4.00 \times 3.00$	12.0 m ²