

目 次

1. 数量総括表	1
2. 土工	12
3. 法面工	38
4. 擁壁工	41
5. 排水構造物工	54
6. 舗装工	84
7. コンクリート工	100
8. 区画線工	103
9. 附属施設工	107
10. 構造物撤去工	113
11. 仮設工	133

1. 数量総括表

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
土工				式	1	
【NO. 0～NO. 7】						R8年度
	盛土工			式	1	
		路床盛土	W<2.5	m3	4	
	作業土工			式	1	
		機械床掘	土砂 W<1.0(小規模)	m3	100	
		機械埋戻	土砂 W<1.0(小規模)	m3	30	
	残土処理工			式	1	
		残土等処分		m3	70	
【迂回道路】						R8年度
	掘削工			式	1	
		機械掘削	土砂 小規模	m3	40	
	盛土工			式	1	
		路体盛土	2.5≤W<4.0	m3	450	
		賄土	流用土	m3	460	
	法面整形工			式	1	
		切土法面整形		m2	70	
		盛土法面整形		m2	150	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
【1次施工】						R9年度
	掘削工			式	1	
		機械掘削	土砂 オープンカット	m3	550	
	盛土工			式	1	
		路体盛土	W<2.5	m3	40	
		路床盛土	4.0m程度	m3	260	
	作業土工			式	1	
		機械埋戻	土砂 W<1.0(小規模)	m3	10	
	残土処理工			式	1	
		残土等処分		m3	540	
	法面整形工			式	1	
		盛土法面整形		m2	60	
【2次施工】						R9年度
	掘削工			式	1	
		機械掘削	土砂 オープンカット	m3	190	
		機械掘削	土砂 オープンカット	m3	440	+砕石(54m3) 迂回道路撤去掘削
	盛土工			式	1	
		路体盛土	W<2.5	m3	50	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		路床盛土	W<2.5	m3	70	
		路肩盛土		m3	5	
	作業土工			式	1	
		機械床掘	土砂 1.0≦W<2.0	m3	120	
		機械埋戻	土砂 W<1.0	m3	80	
	残土処理工			式	1	
		残土等処分		m3	660	
	法面整形工			式	1	
		盛土法面整形		m2	30	
法面工				式	1	R9年度
	植生工			式	1	
		種子散布		m2	80	
擁壁工				式	1	
	ブロック積工			式	1	R9年度
		練ブロック積	1:0.5 裏コン15cm	m2	156	
			1:0.4 裏コン10cm	m2	59	
		裏込材	RC-40	m3	56	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		目地材	エラストイト t=10mm	m2	12	
		水抜パイプ	VP φ 50	m	41	
		吸出防止材	300×300×30	m2	6	
		天端コンクリート	1:0.5 裏コン15cm	m	45	
			1:0.4 裏コン10cm	m	49	
		基礎工	1:0.5 裏コン15cm	m	45	
			1:0.4 裏コン10cm	m	48	
	重力式擁壁工			式	1	R8年度
		コンクリート	18-8-40BB	m3	4	
		型枠		m2	14	
		均しコンクリート	18-8-40BB t=100	m2	7	
		均しコン型枠		m2	1	
排水構造物工				式	1	
【NO. 0～NO. 7】						R8年度
	側溝工			式	1	
		CD側溝 B300H300(1)	B300H300	m	226	
		CD側溝 B300H400	B300H400	m	8	
		CD横断側溝 B300H300	B300H300	m	13	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		モルタル調整	H=0～0.1m	m3	0.14	
		埋戻コンクリート	18-8-25BB	m3	5	
	集水桝工			式	1	
		集水桝(1)-1型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(1)-2型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(1)-3型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(1)-4型	B500L500H600	箇所	1	
【NO. 7～NO. 15】						R9年度
		CD側溝 B300H300(2)	B300H300	m	166	
		CD横断側溝 B300H300	B300H300	m	10	
		取付現場打水路		箇所	1	
		管渠工	台付管φ200	m	1	
		埋戻コンクリート	18-8-25BB	m3	8	
	集水桝工			式	1	
		集水桝(1)-5型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(1)-6型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(1)-7型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(1)-8型	B500L500H600	箇所	1	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		集水桝(1)-9型	B500L500H600	箇所	1	
		集水桝(2)	B400L600H500	箇所	1	
舗装工				式	1	
【NO. 0～NO. 7】						R8年度
	舗装復旧			式	1	
		表層	再生密粒度アスコン13F t=4cm W<1.4	m2	155	
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm W<1.4	m2	155	
		下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=27cm W<1.4	m2	154	
【1次施工】						R9年度
	車道舗装			式	1	
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=7cm W>3.0	m2	654	
		下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-30) t=11cm W>3.0	m2	654	
		凍上抑制層	再生クラッシャーラン (RC-40) t=19cm W>3.0	m2	654	
【2次施工】						R9年度
	車道舗装			式	1	
		表層	再生密粒度アスコン13F t=4cm W>3.0	m2	793	
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=7cm W<1.4	m2	154	
		下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-30) t=11cm W<1.4	m2	169	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		凍上抑制層	再生クラッシャーラン RC-40 t=19cm W<1.4	m2	169	
	路肩舗装			式	1	
		表層	再生密粒度アスコン13F t=4cm W<1.4	m2	60	
		路盤	再生クラッシャーラン (RC-30) t=10cm W<1.4	m2	60	
	縁石工			式	1	
		アスカープ		m	94	
コンクリート 工				式	1	R8年度
	張コンクリート 復旧			式	1	
		コンクリート	18-8-25BB	m3	0.4	
		基礎材	RC-40 t=100	m2	4	
区画線工				式	1	R9年度
	区画線設置			式	1	
		外側線	白実線 W=15cm 加熱ペイント式	m	310	
付属施設工				式	1	R9年度
	路側防護柵工			式	1	
		ガードパイプ	Gp-C-2B ブラウン	m	96	
		ガードパイプ基礎	BC-800型(1)	m	46	
		ガードパイプ基礎	BC-800型(2)	m	50	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
構造物撤去工				式	1	
【NO. 0～NO. 7】						R8年度
	構造物取壊し工			式	1	
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	34	
		コンクリート構造物取壊し	有筋	m3	5	
		縞鋼板蓋撤去	B600 t3.2mm	t	0.1	
		グレーチング蓋撤去		t	0.9	
		舗装版切断	t=4cm	m	262	
		コンクリート切断	t≤15cm	m	17	
		舗装版破碎	t=4cm	m2	160	
	運搬処理工			式	1	
		コンクリート殻運搬	無筋	m3	34	
		コンクリート殻運搬	有筋	m3	5	
		アスファルト殻運搬		m3	6	
		コンクリート殻処分	無筋	m3	34	79.2t
		コンクリート殻処分	有筋	m3	5	12.05t
		アスファルト殻処分		m3	6	14.81t
	移設工			式	1	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		標識移設	「止まれ」 「消火栓」	基	2	※消火栓および 「消火栓」標識 の移設は、 別工事で実施
		消火栓移設		基	1	
【NO. 7～NO. 15】						R9年度
	構造物取壊し 工			式	1	
		コンクリート構造物 取壊し	無筋	m3	22	
		コンクリート構造物 取壊し	有筋	m3	5	
		縞鋼板蓋撤去	B600 t3.2mm	t	0.6	
		グレーチング蓋撤 去		t	0.2	
		舗装版破碎	t=4cm	m2	600	
		アスカーブ取壊し		m3	2	
	運搬処理工			式	1	
		コンクリート殻運搬	無筋	m3	22	
		コンクリート殻運搬	有筋	m3	5	
		アスファルト殻運搬		m3	26	
		コンクリート殻処分	無筋	m3	22	51.23t
		コンクリート殻処分	有筋	m3	5	12.33t
		アスファルト殻処分		m3	26	60.87t
雑工				式	1	

数量総括表

市道西洞宗猷寺2号線

[illegible]

2. 土 工

数量集計表

土工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
【NO. 0～NO. 7】					
盛土工			式	1	
	路床盛土	W<2.5	m3	4	
作業土工			式	1	
	機械床掘	土砂 W<1.0(小規模)	m3	100	
	機械埋戻	土砂 W<1.0(小規模)	m3	30	
残土処理工			式	1	
	残土等処分		m3	70	
【迂回道路】					
掘削工			式	1	
	機械掘削	土砂 小規模	m3	40	
盛土工			式	1	
	路体盛土	2.5≦W<4.0	m3	450	+碎石(50m3)
	賄土	流用土	m3	460	
法面整形工			式	1	
	切土法面整形		m2	70	

数量集計表

土工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	盛土法面整形		m2	150	
【1次施工】					
掘削工			式	1	
	機械掘削	土砂 オープンカット	m3	550	
盛土工			式	1	
	路体盛土	W<2.5	m3	40	
	路床盛土	4.0m程度	m3	260	
作業土工			式	1	
	機械埋戻	土砂 W<1.0(小規模)	m3	10	
残土処理工			式	1	
	残土等処分		m3	540	
法面整形工			式	1	
	盛土法面整形		m2	60	
【2次施工】					
掘削工			式	1	
	機械掘削	土砂 オープンカット	m3	190	

数量集計表

土工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	機械掘削	土砂 オープンカット	m3	440	+碎石(54m3) 迂回道路撤去掘削
盛土工			式	1	
	路体盛土	W<2.5	m3	50	
	路床盛土	W<2.5	m3	70	
	路肩盛土		m3	5	
作業土工			式	1	
	機械床掘	土砂 1.0≦W<2.0	m3	120	
	機械埋戻	土砂 W<1.0	m3	80	
残土処理工			式	1	
	残土等処分		m3	660	
法面整形工			式	1	
	盛土法面整形		m2	30	

土 工				1式当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
【NO. 0～NO. 7】					
路床盛土 W<2.5	別紙計算書より	V = 4.1	m3	4.1	
機械床掘 土砂 W<1.0(小規模)	別紙計算書より	V = 104.9	m3	104.9	
機械埋戻 土砂 W<1.0(小規模)	別紙計算書より	V = 34.5	m3	34.5	
残土等処分	機械床掘 機械埋戻 104.9 - 34.5 / 0.9	= 66.6	m3	66.6	
【迂回道路】					
機械掘削 土砂 小規模	別紙計算書より	V = 43.7	m3	43.7	
路体盛土 2.5≦W<4.0	別紙計算書より	V = 452.4	m3	452.4	
賄土 流用土					
地山換算	路体盛土 機械掘削 452.4 / 0.9 - 43.7	= 459.0	m3	459.0	
切土法面整形	別紙計算書より	A = 65.4	m2	65.4	
盛土法面整形	別紙計算書より	A = 146.0	m2	146.0	
【1次施工】					
機械掘削 土砂 オープンカット	別紙計算書より	V = 552.8	m3	552.8	
路体盛土 W<2.5	別紙計算書より	V = 38.4	m3	38.4	
路床盛土 4.0m程度	別紙計算書より	V = 263.9	m3	263.9	

土 工					1式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量	
機械埋戻 土砂 W<1.0(小規模)	別紙計算書より			V = 10.0	m3 10.0	
残土等処分	機械掘削 機械埋戻 552.8 - 10.0 / 0.9			= 541.7	m3 541.7	
盛土法面整形				A = 55.4	m2 55.4	
【2次施工】						
機械掘削 土砂 オープンカット	別紙計算書より			V = 190.3	m3 190.3	
機械掘削 土砂 オープンカット	迂回道路撤去掘削 別紙計算書より			V = 436.1	m3 436.1	
路体盛土 W<2.5	別紙計算書より			V = 49.0	m3 49.0	
路床盛土 W<2.5	別紙計算書より			V = 72.7	m3 72.7	
路肩盛土	標準横断面図より			$0.1 \frac{m^2}{m} \times (40.4 + 10.6) =$	5.1 m3 5.1	
機械床掘 土砂 1.0≦W<2.0	別紙計算書より			V = 117.7	m3 117.7	
機械埋戻 土砂 W<1.0	別紙計算書より			V = 78.1	m3 78.1	
残土等処分	機械掘削 機械床掘 機械埋戻 (190.3 + 117.7) - 78.1 / 0.9			= 221.2		
	迂回路撤去 機械掘削			= 436.1		
				Σ = 657.3	m3 657.3	
盛土法面整形	別紙計算書より			A = 27.4	m2 27.4	

土 工 集 計 表

名 称		区 分	記 号		NO. 0～ NO. 7	NO. 7～NO. 17+12. 095 (EP)				合計		摘要
						迂回道路	1次施工	2次施工				
土工												
	掘削工											
		機械掘削	KCA	m3		43. 7	552. 8	190. 3		786. 8		
		迂回路撤去						436. 1		436. 1		
		計				43. 7	552. 8	626. 4		1, 222. 9	1, 200	
	盛土工											
		路体盛土	BA1	m3		452. 4	38. 4	49. 0		539. 8	540	
		路床盛土	BA2	m3	4. 1		263. 9	72. 7		340. 7	340	
		路肩盛土		m3				5. 1		5. 1	5	
	盛土材											
		賄土	購入土	m3		459. 0				459. 0	460	
	作業土工											
		床堀	KEA	m3	104. 9			117. 7		222. 6	220	
		埋戻	KSA	m3	34. 5		10. 0	78. 1		122. 6	120	
	残土等処分											
		普通土		m3	66. 6		541. 7	#REF!		#REF!	#REF!	
	法面整形工											
		切土法面整形	CL	m2		65. 4				65. 4	70	
		盛土法面整形	BL	m2		146. 0	55. 4	27. 4		228. 8	230	

土 量 計 算 書

迂回道路 機械掘削(KCA)

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 0	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 6	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+						+ 2.31		0.2			ANO. 13
No 1	20.0					No 6	16.5		0.35	5.8	
+ 0.04		0.0			ANO. 8	+ 18.81		0.5			ANO. 13+16.5
No 1	18.4		0.50	9.2		No 7	3.5		0.30	1.1	
+ 18.42		1.0			AKE. 4-1	+ 2.32		0.1			ANO. 14
No 2	3.3		1.00	3.3		No 8	20.0		0.15	3.0	
+ 1.67		1.0			ANO. 9	+ 2.33		0.2			ANO. 15
No 2	2.6		0.75	2.0		No 8	7.2		0.15	1.1	
+ 4.25		0.5			AKE. 4-2	+ 9.50		0.1			ABC. 6
No 2	9.6		0.25	2.4		No 9	13.7		0.05	0.7	
+ 13.87		0.0			ANO. 9+11.3	+ 3.15		0.0			ANO. 16
No 3	9.0										
+ 2.83		0.7			ANO. 10						
No 3	2.8		0.65	1.8							
+ 5.60		0.6			AKA. 4-2						
No 3	14.1		0.30	4.2							
+ 19.67		0.0			ABC. 5						
No 4	3.1		0.00	0.0							
+ 2.80		0.0			ANO. 11						
No 4	17.0										
+ 19.77		0.7			ANO. 11+17.20						
No 5	2.8		0.70	2.0							
+ 2.53		0.7			ANO. 12						
No 5	16.6		0.40	6.6							
+ 19.09		0.1			AEC. 5						
No 6	3.2		0.15	0.5							
+ 2.31		0.2			ANO. 13						
小計	122.5			32.0		小計	60.9			11.7	
						合計	183.4			43.7	

土 量 計 算 書

1次施工 機械掘削(KCA)

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No +	7	(m)	(m2)	(m3)		No +	12	(m)	(m2)	(m3)	
		3.2						3.1			
No +	7	14.5	3.40	49.3		No +	12	16.8	3.45	58.0	
14.49		3.6			AEC. 3	16.78		3.8			AEC. 5
No +	7	2.2	3.65	8.0		No +	13	3.2	3.75	12.0	
16.67		3.7			AKA. 4-1			3.7			
No +	8	3.3	3.65	12.0		No +	13	16.5	3.65	60.2	
		3.6				16.50		3.6			
No +	8	17.1	3.65	62.4		No +	14	3.5	3.50	12.3	
17.08		3.7			AKE. 4-1			3.4			
No +	9	2.9	3.70	10.7		No +	15	20.0	3.55	71.0	
		3.7						3.7			
No +	9	2.3	3.65	8.4							
2.33		3.6			AKE. 4-2						
No +	9	9.0	3.40	30.6							
11.30		3.2									
No +	10	8.7	3.20	27.8							
		3.2									
No +	10	2.8	3.20	9.0							
2.75		3.2			AKA. 4-2						
No +	10	13.4	3.20	42.9							
16.22		3.2			ABC. 5						
No +	11	3.8	3.25	12.4							
		3.3									
No +	11	17.2	3.30	56.8							
17.20		3.3									
No +	12	2.8	3.20	9.0							
		3.1									
小計	100.0			339.3		小計 合計	60.0 160.0			213.5 552.8	

土 量 計 算 書

2次施工 機械掘削(KCA)

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 7	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 11	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+						+ 17.20		0.5			
No 7	14.5					No 12	2.8		0.55	1.5	
+ 14.49					AEC. 3	+		0.6			
No 7	2.2					No 12	16.8		1.60	26.9	
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78		2.6			AEC. 5
No 8	3.3					No 13	3.2		2.30	7.4	
+		0.0				+		2.0			(A)
No 8	17.1		0.35	6.0		No 13					
+ 17.08		0.7			AKE. 4-1	+		3.2			(B)
No 9	2.9		0.75	2.2		No 13	16.5		1.90	31.4	
+		0.8				+ 16.50		0.6			
No 9	2.3		0.80	1.8		No 14	3.5		0.55	1.9	
+ 2.33		0.8			AKE. 4-2	+		0.5			
No 9	9.0		0.70	6.3		No 15	20.0		0.65	13.0	
+ 11.30		0.6			(A)	+		0.8			
No 9			1.55	0.0							
+ 11.30		2.5			(B)						
No 10	8.7		3.60	31.3							
+		4.7									
No 10	2.7		4.80	13.0							
+ 2.75		4.9			AKA4-2						
No 10	13.5		2.80	37.8							
+ 16.22		0.7			ABC. 5						
No 11	3.8		0.55	2.1							
+		0.4									
No 11	17.2		0.45	7.7							
+ 17.20		0.5									
小計	97.2			108.2		小計	62.8			82.1	
						合計	160.0			190.3	

土 量 計 算 書

2次施工 迂回道路撤去掘削 (KCA)

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 7	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 11	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+						+ 17.20					
No 7	14.5					No 12	2.8				
+ 14.49					AEC. 3	+		0.0			
No 7	2.2					No 12	16.8		1.75	29.4	
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78		3.5			AEC. 5
No 8	3.3					No 13	3.2		3.65	11.7	
+		0.0				+		3.8			(A)
No 8	17.1		1.50	25.7		No 13					
+ 17.08		3.0			AKE. 4-1	+		3.8			(B)
No 9	2.9		2.85	8.3		No 13	16.5		1.95	32.2	
+		2.7				+ 16.50		0.1			
No 9	2.3		1.75	4.0		No 14	3.5		0.15	0.5	
+ 2.33		0.8			AKE. 4-2	+		0.2			
No 9	9.0		1.05	9.5		No 15	20.0		0.10	2.0	
+ 11.30		1.3			(A)	+		0.0			
No 9						No 15	6.9		1.90	13.1	
+ 11.30		4.7			(B)	+ 6.87		3.8			ABC. 6
No 10	8.7		4.65	40.5		No 16	13.1		2.05	26.9	
+		4.6				+		0.3			
No 10	2.7		4.65	12.6							
+ 2.75		4.7			AKA. 4-2						
No 10	13.5		6.90	93.2							
+ 16.22		9.1			ABC. 5						
No 11	3.8		9.75	37.1							
+		10.4									
No 11	17.2		5.20	89.4							
+ 17.20		0.0									
小計	97.2			320.3		小計	82.8			115.8	
						合計	180.0			436.1	

土 量 計 算 書

迂回路 路体盛土(BA1) 2.5≤W<4.0

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 0	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 6	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+ 2.31						+ 2.31		3.8			ANO. 13
No 1	20.0					No 6	16.5		1.95	32.2	
+ 0.04		0.0			ANO. 8	+ 18.81		0.1			ANO. 13+16.5
No 1	18.4		1.45	26.7		No 7	3.5		0.15	0.5	
+ 18.42		2.9			AKE. 4-1	+ 2.32		0.2			ANO. 14
No 2	3.3		2.80	9.2		No 8	20.0		0.10	2.0	
+ 1.67		2.7			ANO. 9	+ 2.33		0.0			ANO. 15
No 2	2.6		1.75	4.6		No 8	7.2		1.90	13.7	
+ 4.25		0.8			AKE. 4-2	+ 9.50		3.8			ABC. 6
No 2	9.6		1.15	11.0		No 9	13.7		2.05	28.1	
+ 13.87		1.5			ANO. 9+11.3	+ 3.15		0.3			ANO. 16
No 3	9.0		3.05	27.5							
+ 2.83		4.6			ANO. 10						
No 3	2.8		4.65	13.0							
+ 5.60		4.7			AKA. 4-2						
No 3	14.1		7.60	107.2							
+ 19.67		10.5			ABC. 5						
No 4	3.1		11.10	34.4							
+ 2.80		11.7			ANO. 11						
No 4	17.0		5.95	101.2							
+ 19.77		0.2			ANO. 11+17.20						
No 5	2.8		0.10	0.3							
+ 2.53		0.0			ANO. 12						
No 5	16.6		1.75	29.1							
+ 19.09		3.5			AEC. 5						
No 6	3.2		3.65	11.7							
+ 2.31		3.8			ANO. 13						
小計	122.5			375.9		小計	60.9			76.5	
						合計	183.4			452.4	

土 量 計 算 書

1次施工 路体盛土(BA1) W<2.5

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No +	7	(m)	(m2)	(m3)		No +	12	(m)	(m2)	(m3)	
		0.0									
No + 14.49	7	14.5	0.50	7.3	AEC. 3	No + 16.78	12	16.8			AEC. 5
No + 16.67	7	2.2	1.30	2.9	AKA. 4-1	No +	13	3.2			
No +	8	3.3	2.05	6.8		No + 16.50	13	16.5			
No + 17.08	8	17.1	1.25	21.4	AKE. 4-1	No +	14	3.5			
No +	9	2.9				No +	15	20.0			
No + 2.33	9	2.3			AKE. 4-2						
No + 11.30	9	9.0									
No +	10	8.7									
No + 2.75	10	2.8			AKA. 4-2						
No + 16.22	10	13.4			ABC. 5						
No +	11	3.8									
No + 17.20	11	17.2									
No +	12	2.8									
小計	100.0			38.4		小計 合計	60.0 160.0			0.0 38.4	

土 量 計 算 書

2次施工 路体盛土(BA1) W<2.5

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 7	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 11	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+						+ 17.20		2.1			
No 7	14.5					No 12	2.8		1.05	2.9	
+ 14.49					AEC. 3	+		0.0			
No 7	2.2					No 12	16.8				AEC. 5
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78					
No 8	3.3					No 13	3.2				(A)
+		0.0				+					
No 8	17.1		0.30	5.1		No 13	0.0				(B)
+ 17.08		0.6			AKE. 4-1	+		0.0			
No 9	2.9		0.55	1.6		No 13	16.5		0.40	6.6	
+		0.5				+ 16.50		0.8			
No 9	2.3		0.45	1.0		No 14	3.5		0.45	1.6	
+ 2.33		0.4			AKE. 4-2	+		0.1			
No 9	9.0		0.60	5.4		No 15	20.0		0.05	1.0	
+ 11.30		0.8			(A)	+		0.0			
No 9			0.45	0.0							
+ 11.30		0.1			(B)						
No 10	8.7		0.10	0.9							
+		0.1									
No 10	2.7		0.10	0.3							
+ 2.75		0.1			AKA. 4-2						
No 10	13.5		0.15	2.0							
+ 16.22		0.2			ABC. 5						
No 11	3.8		0.20	0.8							
+		0.2									
No 11	17.2		1.15	19.8							
+ 17.20		2.1									
小計	97.2			36.9		小計	62.8			12.1	
						合計	160.0			49.0	

土 量 計 算 書

NO. 0～NO. 7 路床盛土 (BA2) W<2. 5

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 5	(m)	(m2)	(m2)	(m3)							
+ 18. 70					NO. 6						
No 6	1. 3										
+ 0. 00											
No 6	3. 5				NO. 6						
+ 3. 50											
No 6	0. 0				NO. 6+6. 70						
+ 3. 50		0. 6									
No 6	3. 2		0. 60	1. 9							
+ 6. 70		0. 6									
No 6	2. 9		0. 75	2. 2							
+ 9. 60		0. 9									
No 6	0. 0				NO. 6+15. 20 (A)						
+ 9. 60											
No 6	5. 6				NO. 6+15. 20 (A)						
+ 15. 20											
計	16. 5			4. 1							

土 量 計 算 書

1次施工 路床盛土(BA2) 4.0≦W

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No +	7	(m)	(m2)	(m3)		No +	12	(m)	(m2)	(m3)	
		1.5						1.6			
No +	7 14.49	14.5	1.65	23.9	AEC. 3	No +	12 16.78	16.8	1.60	26.9	AEC. 5
		1.8						1.6			
No +	7 16.67	2.2	1.85	4.1	AKA. 4-1	No +	13	3.2	1.60	5.1	
		1.9						1.6			
No +	8	3.3	2.05	6.8		No +	13 16.50	16.5	1.60	26.4	
		2.2						1.6			
No +	8 17.08	17.1	1.90	32.5	AKE. 4-1	No +	14	3.5	1.60	5.6	
		1.6						1.6			
No +	9	2.9	1.60	4.6		No +	15	20.0	1.60	32.0	
		1.6						1.6			
No +	9 2.33	2.3	1.60	3.7	AKE. 4-2						
		1.6									
No +	9 11.30	9.0	1.60	14.4							
		1.6									
No +	10	8.7	1.60	13.9							
		1.6									
No +	10 2.75	2.8	1.60	4.5	AKA. 4-2						
		1.6									
No +	10 16.22	13.4	1.60	21.4	ABC. 5						
		1.6									
No +	11	3.8	1.60	6.1							
		1.6									
No +	11 17.20	17.2	1.60	27.5							
		1.6									
No +	12	2.8	1.60	4.5							
		1.6									
小計	100.0			167.9		小計 合計	60.0 160.0			96.0 263.9	

土 量 計 算 書

2次施工 路床盛土(BA2) W<2.5

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 7	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 11	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+						+ 17.20		0.4			
No 7	14.5		0.00	0.0		No 12	2.8		0.40	1.1	
+ 14.49					AEC. 3	+		0.4			
No 7	2.2		0.00	0.0		No 12	16.8		0.40	6.7	
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78		0.4			AEC. 5
No 8	3.3		0.00	0.0		No 13	3.2		0.40	1.3	
+		0.0				+		0.4			(A)
No 8	17.1		0.30	5.1		No 13	0.0		0.40	0.0	
+ 17.08		0.6			AKE. 4-1	+		0.4			(B)
No 9	2.9		0.55	1.6		No 13	16.5		0.40	6.6	
+		0.5				+ 16.50		0.4			
No 9	2.3		0.50	1.2		No 14	3.5		0.40	1.4	
+ 2.33		0.5			AKE. 4-2	+		0.4			
No 9	9.0		0.60	5.4		No 15	20.0		0.40	8.0	
+ 11.30		0.7			(A)	+		0.4			
No 9			0.70	0.0							
+ 11.30		0.7			(B)						
No 10	8.7		0.70	6.1							
+		0.7									
No 10	2.7		0.70	1.9							
+ 2.75		0.7			AKA. 4-2						
No 10	13.5		0.85	11.5							
+ 16.22		1.0			ABC. 5						
No 11	3.8		0.95	3.6							
+		0.9									
No 11	17.2		0.65	11.2							
+ 17.20		0.4									
小計	97.2			47.6		小計	62.8			25.1	
						合計	160.0			72.7	

土 量 計 算 書

NO. 0～NO. 7 床掘 (KEA) W<1. 0

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No +	0	(m)	(m2)	(m3)		No +	6	(m)	(m2)	(m3)	
							9. 60	3. 0			
No +	0	4. 90				No +	6	0. 0	2. 00	0. 0	
	4. 90	0. 8					9. 60	1. 0			NO. 6+15. 20 (A)
No +	1	15. 10	0. 80	12. 1		No +	6	5. 6	1. 00	5. 6	
		0. 8					15. 20	1. 0			NO. 6+15. 20 (A)
No +	2	20. 00	0. 80	16. 0							
		0. 8									
No +	3	20. 00	0. 70	14. 0							
		0. 6									
No +	4	20. 00	0. 65	13. 0							
		0. 7									
No +	4	10. 63	0. 70	7. 4							
	10. 63	0. 7									
No +	5	9. 37	0. 70	6. 6							
		0. 7									
No +	5	18. 70	0. 65	12. 2	NO. 6						
	18. 70	0. 6									
No +	6	1. 3	0. 60	0. 8							
	0. 00	0. 6									
No +	6	3. 5	0. 60	2. 1	NO. 6						
	3. 50	0. 6									
No +	6	0. 0	1. 45	0. 0	NO. 6+6. 70						
	3. 50	2. 3									
No +	6	3. 2	2. 30	7. 4							
	6. 70	2. 3									
No +	6	2. 9	2. 65	7. 7							
	9. 60	3. 0									
小計	129. 6			99. 3		小計 合計	5. 6 135. 2			5. 6 104. 9	

土 量 計 算 書

2次施工 床掘(KEA) $1.0 \leq W < 2.0$

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 7	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 11	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+						+ 17.20		0.0			
No 7	14.5					No 12	2.8		0.60	1.7	
+ 14.49					AEC. 3	+		1.2			
No 7	2.2					No 12	16.8		1.20	20.2	
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78		1.2			AEC. 5
No 8	3.3					No 13	3.2		1.20	3.8	
+						+		1.2			(A)
No 8	17.1					No 13					
+ 17.08					AKE. 4-1	+		1.2			(B)
No 9	2.9					No 13	16.5		1.05	17.3	
+						+ 16.50		0.9			
No 9	2.3					No 14	3.5		1.10	3.9	
+ 2.33					AKE. 4-2	+		1.3			
No 9	9.0					No 15	20.0		0.65	13.0	
+ 11.30					(A)	+		0.0			
No 9											
+ 11.30		1.4			(B)						
No 10	8.7		1.40	12.2							
+		1.4									
No 10	2.7		1.50	4.1							
+ 2.75		1.6			AKA. 4-2						
No 10	13.5		1.60	21.6							
+ 16.22		1.6			ABC. 5						
No 11	3.8		1.60	6.1							
+		1.6									
No 11	17.2		0.80	13.8							
+ 17.20		0.0									
小計	97.2			57.8		小計	62.8			59.9	
						合計	160.0			117.7	

土 量 計 算 書

NO. 0~NO. 7 機械埋戻 (KSA) W<1.0

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No +	0	(m)	(m2)	(m3)		No +	6	(m)	(m2)	(m3)	
						9.60		0.3			
No +	0	4.90				No +	6	0.0	0.20	0.0	
4.90		0.4				9.60		0.1			NO. 6+15.20 (A)
No +	1	15.10	0.40	6.0		No +	6	5.6	0.10	0.6	
		0.4				15.20		0.1			NO. 6+15.20 (A)
No +	2	20.00	0.30	6.0		No +	7	4.8	0.05	0.2	
		0.2						0.0			
No +	3	20.00	0.20	4.0							
		0.2									
No +	4	20.00	0.25	5.0							
		0.3									
No +	4	10.63	0.25	2.7							
10.63		0.2									
No +	5	9.37	0.20	1.9							
		0.2									
No +	5	18.70	0.25	4.7							
18.70		0.3			NO. 6						
No +	6	1.3	0.30	0.4							
0.00		0.3									
No +	6	3.5	0.30	1.1							
3.50		0.3			NO. 6						
No +	6	0.0	0.30	0.0							
3.50		0.3			NO. 6+6.70						
No +	6	3.2	0.30	1.0							
6.70		0.3									
No +	6	2.9	0.30	0.9							
9.60		0.3									
小計	129.6			33.7		小計 合計	10.4 140.0			0.8 34.5	

土 量 計 算 書

1次施工 埋戻(KSA) W<1.0

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No +	7	(m)	(m2)	(m3)		No +	12	(m)	(m2)	(m3)	
								0.2			
No +	7 14.49	14.5			AEC. 3	No +	12 16.78	16.8	0.2	0.20	3.4
No +	7 16.67	2.2			AKA. 4-1	No +	13	3.2	0.2	0.20	0.6
No +	8	3.3				No +	13 16.50	16.5	0.2	0.20	3.3
No +	8 17.08	17.1			AKE. 4-1	No +	14	3.5	0.0	0.10	0.4
No +	9	2.9				No +	15	20.0			
No +	9 2.33	2.3			AKE. 4-2						
No +	9 11.30	9.0									
No +	10	8.7									
No +	10 2.75	2.8			AKA. 4-2						
No +	10 16.22	13.4			ABC. 5						
No +	11	3.8									
No +	11 17.20	17.2	0.0	0.10	1.7						
No +	12	2.8	0.2	0.20	0.6						
			0.2								
小計	100.0			2.3		小計 合計	60.0 160.0			7.7 10.0	

土 量 計 算 書

2次施工 埋戻(KSA) W<1.0

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 7	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 11	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+ 17.20						+ 17.20		0.0			
No 7	14.5					No 12	2.8		0.40	1.1	
+ 14.49					AEC. 3	+ 14.49		0.8			
No 7	2.2					No 12	16.8		0.80	13.4	
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78		0.8			AEC. 5
No 8	3.3					No 13	3.2		0.75	2.4	
+ 17.1						+ 17.1		0.7			(A)
No 8	17.1				AKE. 4-1	No 13		0.8			(B)
+ 17.08						+ 17.08					
No 9	2.9					No 13	16.5		0.70	11.6	
+ 2.3						+ 16.50		0.6			
No 9	2.3				AKE. 4-2	No 14	3.5		0.70	2.5	
+ 11.30						+ 11.30		0.8			
No 9	9.0				(A)	No 15	20.0		0.40	8.0	
+ 11.30					(B)	+ 20.0		0.0			
No 9		0.9									
+ 11.30											
No 10	8.7		0.90	7.8							
+ 2.7		0.9									
No 10	2.7		1.00	2.7							
+ 2.75		1.1			AKA. 4-2						
No 10	13.5		1.10	14.9							
+ 16.22		1.1			ABC. 5						
No 11	3.8		1.10	4.2							
+ 17.2		1.1									
No 11	17.2		0.55	9.5							
+ 17.20		0.0									
小計	97.2			39.1		小計	62.8			39.0	
						合計	160.0			78.1	

土 量 計 算 書

迂回路 切土法面整形(CL)

測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要
No 0	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 6	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+ 2.31						+ 2.31		0.7			ANO. 13
No 1	20.0					No 6	16.5		0.50	8.3	
+ 0.04		0.0			ANO. 8	+ 18.81		0.3			ANO. 13+16.5
No 1	18.4		0.40	7.4		No 7	3.5		0.25	0.9	
+ 18.42		0.8			AKE. 4-1	+ 2.32		0.2			ANO. 14
No 2	3.3		0.80	2.6		No 8	20.0		0.25	5.0	
+ 1.67		0.8			ANO. 9	+ 2.33		0.3			ANO. 15
No 2	2.6		0.65	1.7		No 8	7.2		0.15	1.1	
+ 4.25		0.5			AKE. 4-2	+ 9.50		0.0			ABC. 6
No 2	9.6		0.25	2.4		No 9	13.7		0.00	0.0	
+ 13.87		0.0			ANO. 9+11.3	+ 3.15		0.0			ANO. 16
No 3	9.0		0.40	3.6							
+ 2.83		0.8			ANO. 10						
No 3	2.8		0.80	2.2							
+ 5.60		0.8			AKA. 4-2						
No 3	14.1		0.45	6.3							
+ 19.67		0.1			ABC. 5						
No 4	3.1		0.05	0.2							
+ 2.80		0.0			ANO. 11						
No 4	17.0		0.35	6.0							
+ 19.77		0.7			ANO. 11+17.20						
No 5	2.8		0.80	2.2							
+ 2.53		0.9			ANO. 12						
No 5	16.6		0.80	13.3							
+ 19.09		0.7			AEC. 5						
No 6	3.2		0.70	2.2							
+ 2.31		0.7			ANO. 13						
小計	122.5			50.1		小計	60.9			15.3	
						合計	183.4			65.4	

土 量 計 算 書

迂回路 盛土法面整形(BL)

測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要
No 0	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 6	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+ 2.31						+ 2.31		0.8			ANO. 13
No 1	20.0					No 6	16.5		0.60	9.9	
+ 0.04					ANO. 8	+ 18.81		0.4			ANO. 13+16.5
No 1	18.4		1.90	35.0		No 7	3.5		0.50	1.8	
+ 18.42		3.8			AKE. 4-1	+ 2.32		0.6			ANO. 14
No 2	3.3		3.65	12.0		No 8	20.0		0.30	6.0	
+ 1.67		3.5			ANO. 9	+ 2.33		0.0			ANO. 15
No 2	2.6		3.50	9.1		No 8	7.2		0.35	2.5	
+ 4.25		3.5			AKE. 4-2	+ 9.50		0.7			ABC. 6
No 2	9.6		2.20	21.1		No 9	13.7		0.65	8.9	
+ 13.87		0.9			ANO. 9+11.3	+ 3.15		0.6			ANO. 16
No 3	9.0		1.20	10.8							
+ 2.83		1.5			ANO. 10						
No 3	2.8		1.50	4.2							
+ 5.60		1.5			AKA. 4-2						
No 3	14.1		0.80	11.3							
+ 19.67		0.1			ABC. 5						
No 4	3.1		0.30	0.9							
+ 2.80		0.5			ANO. 11						
No 4	17.0		0.50	8.5							
+ 19.77		0.5			ANO. 11+17.20						
No 5	2.8		0.25	0.7							
+ 2.53		0.0			ANO. 12						
No 5	16.6		0.10	1.7							
+ 19.09		0.2			AEC. 5						
No 6	3.2		0.50	1.6							
+ 2.31		0.8			ANO. 13						
小計	122.5			116.9		小計	60.9			29.1	
						合計	183.4			146.0	

土 量 計 算 書

1次施工 盛土法面整形(BL)

測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要
No +	7	(m)	(m)	(m2)		No +	12	(m)	(m)	(m2)	
			0.0								
No +	7 14.49	14.5	1.15	16.7	AEC. 3	No +	12 16.78	16.8			AEC. 5
No +	7 16.67	2.2	2.35	5.2	AKA. 4-1	No +	13	3.2			
			2.4								
No +	8	3.3	2.65	8.7		No +	13 16.50	16.5			
			2.9								
No +	8 17.08	17.1	1.45	24.8	AKE. 4-1	No +	14	3.5			
			0.0								
No +	9	2.9				No +	15	20.0			
No +	9 2.33	2.3			AKE. 4-2						
No +	9 11.30	9.0									
No +	10	8.7									
No +	10 2.75	2.8			AKA. 4-2						
No +	10 16.22	13.4			ABC. 5						
No +	11	3.8									
No +	11 17.20	17.2									
No +	12	2.8									
小計	100.0			55.4		小計 合計	60.0 160.0			0.0 55.4	

土 量 計 算 書

2次施工 盛土法面整形(BL)

測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	法 長	平 均 法 長	面 積	摘 要
No 7	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 11	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+						+ 17.20					
No 7	14.5					No 12	2.8				
+ 14.49					AEC. 3	+					
No 7	2.2					No 12	16.8				AEC. 5
+ 16.67					AKA. 4-1	+ 16.78					
No 8	3.3					No 13	3.2				(A)
+		0.0				+					
No 8	17.1		0.45	7.7		No 13	0.0				(B)
+ 17.08		0.9			AKE. 4-1	+		0.0			
No 9	2.9		0.95	2.8		No 13	16.5		0.10	1.7	
+		1.0				+ 16.50		0.2			
No 9	2.3		1.05	2.4		No 14	3.5		0.10	0.4	
+ 2.33		1.1			AKE. 4-2	+		0.0			
No 9	9.0		1.15	10.4		No 15	20.0		0.10	2.0	
+ 11.30		1.2			(A)	+		0.2			
No 9											
+ 11.30					(B)						
No 10	8.7										
+											
No 10	2.7										
+ 2.75					AKA. 4-2						
No 10	13.5										
+ 16.22					ABC. 5						
No 11	3.8										
+											
No 11	17.2										
+ 17.20											
小計	97.2			23.3		小計	62.8			4.1	
						合計	160.0			27.4	

3. 法 面 工

数量集計表

法面工

[illegible]

植 生 工

1式当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
種子散布	土工数量計算書より 盛土法面整形 1次施工 2次施工 55.4 + 27.4 = 82.8	m ³	80

4. 擁壁工

数量集計表

擁壁工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
ブロック積工			式	1	
	練ブロック積	1:0.5 裏コン15cm	m2	156	
		1:0.4 裏コン10cm	m2	59	
	裏込材	RC-40	m3	56	
	目地材	エラストイト t=10mm	m2	12	
	水抜パイプ	VP φ 50	m	41	
	吸出防止材	300×300×30	m2	6	
	天端コンクリート	1:0.5 裏コン15cm	m	45	
		1:0.4 裏コン10cm	m	49	
	基礎工	1:0.5 裏コン15cm	m	45	
		1:0.4 裏コン10cm	m	48	
重力式擁壁工			式	1	
	コンクリート	18-8-40BB	m3	4	
	型枠		m2	14	
	均しコンクリート	18-8-40BB t=100	m2	7	
	均しコン型枠		m2	1	

ブロック積工					1式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量	
練ブロック積 1:0.5 裏コン15cm	別紙数量計算書より A = 155.6			m2	156	
練ブロック積 1:0.4 裏コン10cm	別紙数量計算書より A = 58.8			m2	59	
裏込材 RC-40	別紙数量計算書より			m3	56	
	1:0.5 裏コン15cm V = 46.66					
	1:0.4 裏コン10cm V = 9.09					
	計 55.75					
目地材 エラストイト t=10mm	1:0.5 裏コン15cm (2.65 + 2.65 + 3.24 + 3.80 + 4.35) × (0.35 + 0.15) = 8.35			m2	12	
	1:0.4 裏コン10cm (1.49 + 2.04 + 1.62 + 0.54 + 0.54 + 0.77) × (0.35 + 0.10) = 3.15					
	計 11.50					
水抜パイプ VP φ50	1:0.5 裏コン15cm 箇所 155.6 / 3 = 52 0.59 × 52 = 30.68			m	41	
	1:0.4 裏コン10cm 箇所 58.8 / 3 = 20 0.51 × 20 = 10.20					
	計 40.88					
吸出防止材 300×300×30	1:0.5 裏コン15cm 0.30 × 0.30 × 52 = 4.68			m2	6	
	1:0.4 裏コン10cm 0.30 × 0.30 × 20 = 1.80					
	計 6.48					
天端コンクリート	設計図より					
	1:0.5 裏コン15cm L = 44.81			m	45	
	1:0.4 裏コン10cm L = 48.68			m	49	
基礎工	設計図より					
	1:0.5 裏コン15cm L = 44.82			m	45	
	1:0.4 裏コン10cm L = 48.35			m	48	

コンクリートブロック積面積計算書

(NO. 9+11.50~NO. 11+16.28)

名 称：ブロック積擁壁(N=1:0.5)

測 点	上面距離(m)	下面距離(m)	平均距離(m)	斜長(m)	平均斜長(m)	面 積(m ²)	摘 要
NO. 9+11.50			0.00	2.15		0.0	
NO. 10	8.59	8.69	8.64	2.82	2.49	21.5	
NO. 10+2.75	2.82	2.85	2.84	3.02	2.92	8.3	KA4-2
NO. 10+4.08(A)	1.33	1.33	1.33	3.12	3.07	4.1	
NO. 10+4.08(B)	0.00	0.00	0.00	2.65	2.89	0.0	
NO. 10+16.22	12.14	12.14	12.14	3.54	3.10	37.6	BC. 5
NO. 11	3.76	3.74	3.75	3.80	3.67	13.8	
NO. 11+16.28	16.17	16.07	16.12	4.91	4.36	70.3	
小 計	44.81	44.82	44.82			155.6	
合 計						155.6	m ²

コンクリートブロック積面積計算書

(NO. 11+19.31~NO. 14+8.10)

名 称 : ブロック積擁壁 (N=1:0.4)

測 点	上面距離 (m)	下面距離 (m)	平均距離 (m)	斜長 (m)	平均斜長 (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 11+19.31				0.92		0.0	
NO. 12	0.69	0.69	0.69	0.96	0.94	0.6	
NO. 12+15.0 (A)	14.90	14.87	14.89	2.04	1.50	22.3	
NO. 12+15.0 (B)	0.00	0.00	0.00	2.27	2.16	0.0	
NO. 12+16.78	1.77	1.76	1.77	2.22	2.25	4.0	EC. 5
NO. 13 (A)	3.22	3.22	3.22	2.11	2.17	7.0	
NO. 13 (B)	0.00	0.00	0.00	1.62	1.87	0.0	
NO. 13+6.0 (A)	6.00	6.00	6.00	1.40	1.51	9.1	
NO. 13+6.0 (B)	0.00	0.00	0.00	0.54	0.97	0.0	
NO. 13+16.5	10.50	10.50	10.50	0.54	0.54	5.7	
NO. 14	3.50	3.50	3.50	0.77	0.66	2.3	
NO. 14+7.81	7.81	7.81	7.81	1.20	0.99	7.7	
NO. 14+8.1	0.29	0.00	0.15	0.00	0.60	0.1	
小 計	48.68	48.35	48.53			58.8	
合 計						58.8	m ²

裏込材

条件入力

測点	距離	高さ		幅	面積	平均面積	立積
		H1	H2	B2	A		
	(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)
NO. 9+11. 5		0. 84	0. 61	0. 38	0. 21		
	0. 50	1. 61	1. 38	0. 46	0. 54	0. 38	0. 19
NO. 10	8. 19	2. 21	1. 98	0. 52	0. 83	0. 69	5. 65
	3. 05	2. 28	2. 05	0. 53	0. 87	0. 85	2. 59
NO. 10+4. 08 (A)	1. 13	1. 97	1. 74	0. 49	0. 70	0. 79	0. 89
	8. 00	2. 55	2. 32	0. 55	1. 01	0. 86	6. 88
NO. 10+16. 22	4. 14	2. 75	2. 52	0. 57	1. 12	1. 07	4. 43
NO. 11	3. 74	3. 03	2. 80	0. 60	1. 29	1. 21	4. 53
	11. 75	3. 72	3. 49	0. 67	1. 73	1. 51	17. 74
NO. 11+16. 28	4. 32	0. 11	0. 00	0. 32	0. 00	0. 87	3. 76
計	44. 82						46. 66



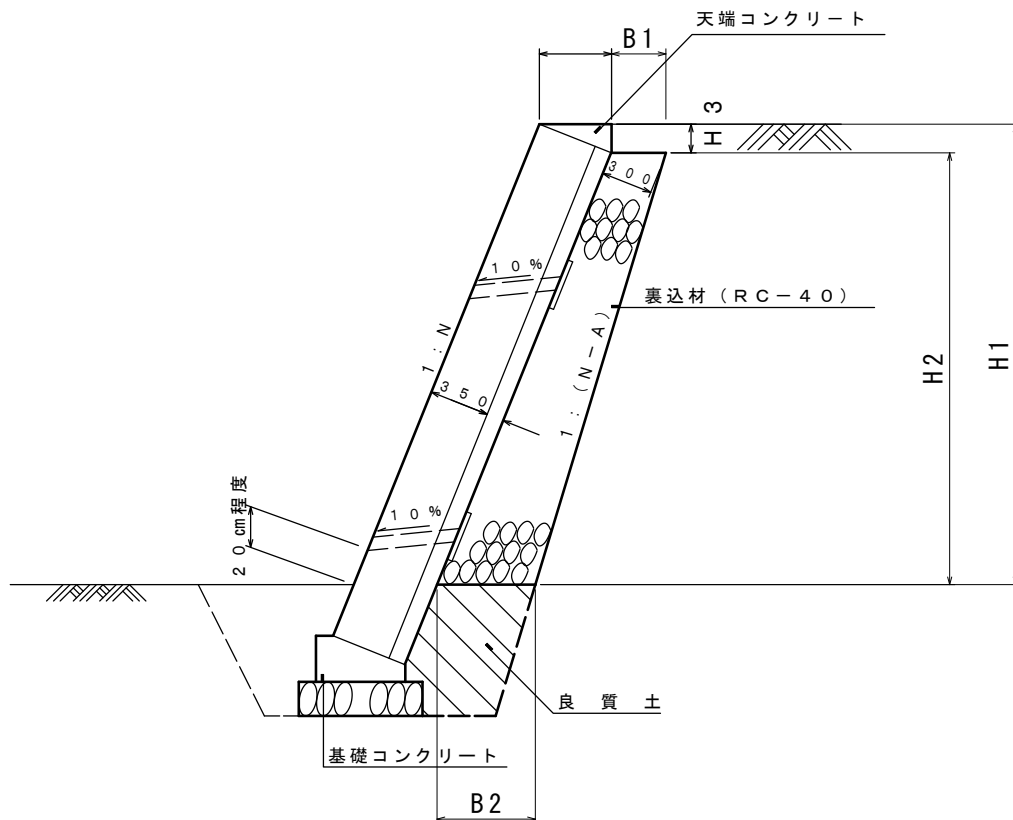
ブロック積裏込材数量計算書

裏込材

擁壁前面勾配 N=1:0.4

条件入力		
B1 (m)	H3 (m)	N-A
0.31	0.17	0.10

測点	距離	高さ		幅	面積	平均面積	立積
		H1	H2	B2	A		
	(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)
NO. 11+19.31		0.12	0.00	0.31	0.00		
NO. 12	0.69	0.45	0.28	0.34	0.09	0.05	0.03
	7.31	1.01	0.84	0.39	0.29	0.19	1.39
NO. 12+15.0	7.56	1.59	1.42	0.45	0.54	0.42	3.18
NO. 12+16.78	1.76	1.37	1.20	0.43	0.44	0.49	0.86
NO. 13	3.22	0.97	0.80	0.39	0.28	0.36	1.16
NO. 13+6.0	6.00	0.21	0.04	0.31	0.01	0.15	0.90
NO. 13+16.5	10.50	0.19	0.02	0.31	0.01	0.01	0.11
NO. 14	3.5	0.42	0.25	0.34	0.08	0.05	0.18
	7.81	0.87	0.70	0.38	0.24	0.16	1.25
NO. 14+8.1	0.29	0.00	0.00	0.31	0.00	0.12	0.03
計	48.64						9.09



天端コンクリート工(0.5-15)			
			10m当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
1:0.5 裏コン15cm コンクリート 18-8-25BB	$1/2 \times 0.45 \times 0.23 \times 10 = 0.518$	m3	0.52
型枠	$0.23 \times 10 = 2.300$	m2	2.3
伸縮目地 エラストイト t=10mm	$1/2 \times 0.45 \times 0.23 = 0.052$	m2	0.05

天端コンクリート工(0.4-10)			
			10m当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
1:0.4 裏コン10cm			
コンクリート 18-8-25BB	$1/2 \times 0.42 \times 0.17 \times 10 = 0.357$	m3	0.36
型枠	$0.17 \times 10 = 1.700$	m2	1.7
伸縮目地 エラストイト t=10mm	$1/2 \times 0.42 \times 0.17 = 0.036$	m2	0.04

基礎工(0.4-10)			
			10m当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
1:0.4 裏コン10cm			
コンクリート 18-8-40BB	$(0.52 \times 0.27 - 1/2 \times 0.42 \times 0.17) \times 10$	= 1.047 m3	1.05
型枠	$(0.10 + 0.27) \times 10$	= 3.70 m2	3.7
基礎碎石 RC-40 t=200	0.72×10	= 7.20 m2	7.2
伸縮目地 エラストイト t=10mm	$0.52 \times 0.27 - 1/2 \times 0.42 \times 0.17 =$	0.105 m2	0.11

重力式擁壁工				1式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB 型枠	(0.39 + 0.65) / 2 × 3.20	=	1.66	m3	4.4
	(0.65 + 1.01) / 2 × 2.96	=	2.46		
	(1.01 + 0.00) / 2 × 0.62	=	0.31		
	計		4.43		
	(0.68 + 1.00) / 2 × 3.20	=	2.69	m2	13.7
	(1.00 + 1.29) / 2 × 2.96	=	3.39		
	(1.29 + 0.00) / 2 × 0.62	=	0.40		
	計		6.48		
	6.48 + 6.48 × 1.118	=	13.72		
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	(0.84 + 1.00) / 2 × 3.20	=	2.94	m2	6.5
	(1.00 + 1.18) / 2 × 2.96	=	3.23		
	(1.18 + 0.00) / 2 × 0.62	=	0.37		
	計		6.54		
均しコン型枠				m2	1.2
	(3.20 + 2.96) × 0.10 × 2	=	1.23		

5. 排水構造物工

数量集計表

排水構造物工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
【NO. 0～NO. 7】					
側溝工			式	1	
	CD側溝 B300H300(1)	B300H300	m	226	
	CD側溝B300H400	B300H400	m	8	
	CD横断側溝 B300H300	B300H300	m	13	
	モルタル調整	H=0～0.1m	m ³	0.14	
	埋戻コンクリート	18-8-25BB	m ³	5	
集水枥工			式	1	
	集水枥(1)-1型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-2型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-3型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-4型	B500L500H600	箇所	1	
【NO. 7～NO. 15】					
	CD側溝 B300H300(2)	B300H300	m	166	
	CD横断側溝 B300H300	B300H300	m	10	
	取付現場打水路		箇所	1	

数量集計表

排水構造物工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	管渠工	台付管 φ 200	m	1	
	埋戻コンクリート	18-8-25BB	m3	8	
集水枥工			式	1	
	集水枥(1)-5型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-6型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-7型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-8型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(1)-9型	B500L500H600	箇所	1	
	集水枥(2)	B400L600H500	箇所	1	

位置および延長(箇所)調書

CD側溝B300H300(1)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 4.9	～	0 + 6.0	左	1.3	
2	0 + 6.8	～	2	左	33.2	
3	2 + 2.4	～	6 + 16.9	左	94.5	
4	0 + 3.4	～	0 + 6.2	右	3.4	
5	0 + 7.0	～	1 + 12.1	右	25.1	
6	2 + 0.9	～	5 + 5.1	右	68.0	
計					225.5	

CD側溝B300H400

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	1 + 12.1	～	2 + 0.1	右	8.0	
計					8.0	

CD横断側溝B300H300

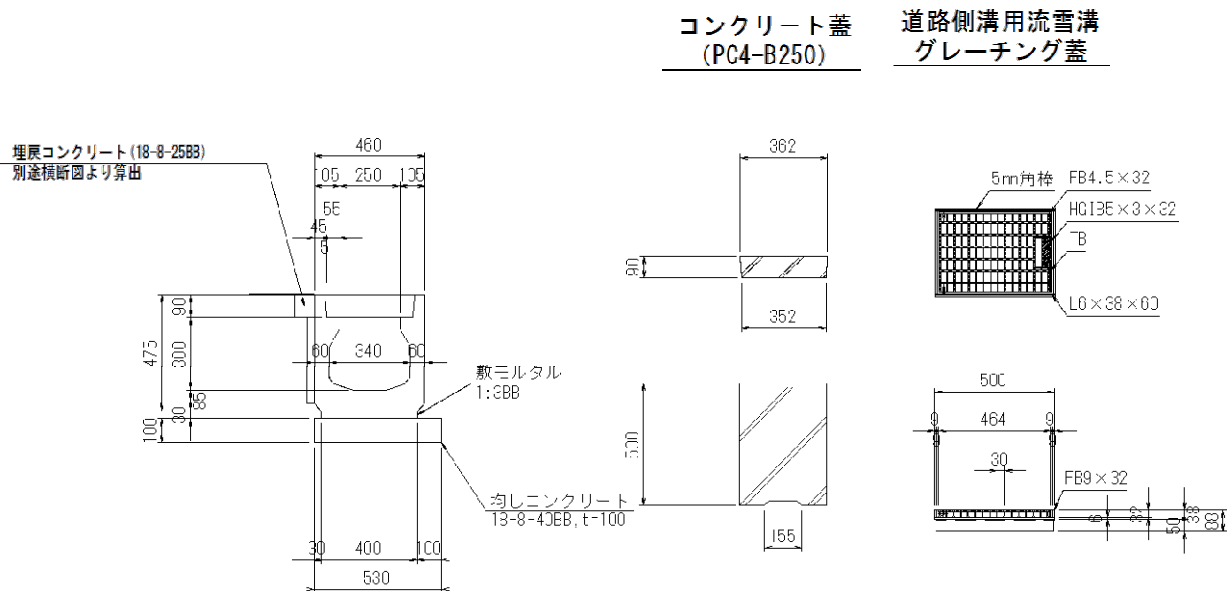
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 6.4				4.2	
2	2 + 1.6				5.3	
3	6 + 18.0				3.7	
計					13.2	

単位数量計算書

細 別：CD側溝B300H300(1)
規 格：B300H300

10m当り

略 図



材料／規格	算 式	数 量
CD側溝 B300H300, L=2.0m	$10.00 / 2.00 = 5.00$	5 本
敷モルタル 1:3BB	$0.40 \times 0.03 \times 10.00 = 0.120$	0.12 m3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	$0.53 \times 10.00 = 5.30$	5.3 m2
均しコン型枠	$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	2.0 m2
コンクリート蓋 PC4-B250	$(10.00 - 0.50 \times 2.5) / 0.50 = 17.50$	17.5 枚
道路側溝用流雪溝 グレーチング蓋 普通目 W=250用, L=500	4mあたりに1枚 $10.00 / 4.00 = 2.50$	2.5 枚

単位数量計算書

細 別：CD側溝B300H400
規 格：B300H400

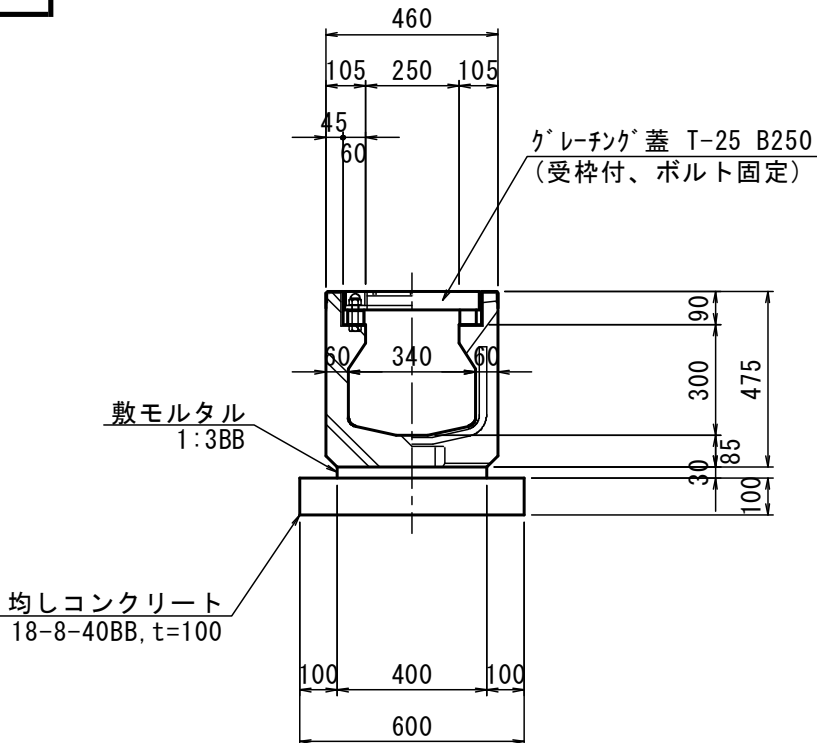
10m当り

略 図		
460 105 250 105 55 45 3 舗装復旧 モルタル調整 H=0~0.1m 敷モルタル 1:3BB 均しコンクリート 18-8-40BB, t=100 90 400 575 60 340 60 30 85 100 100 400 30 530		
材料／規格	算 式	数 量
CD側溝B300H400 B300H400, L=2.0m	$10.00 / 2.00 = 5.00$	5 本
敷モルタル 1:3BB	$0.40 \times 0.03 \times 10.00 = 0.120$	0.12 m3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	$0.53 \times 10.00 = 5.30$	5.3 m2
均しコン型枠	$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	2.0 m2
コンクリート蓋 PC4-B250	$(10.00 - 0.50 \times 2.5) / 0.50 = 17.50$	17.5 枚
道路側溝用流雪溝 グレーチング蓋 普通目 W=250用, L=500	4mあたりに1枚 $10.00 / 4.00 = 2.50$	2.5 枚

単位数量計算書

細 別：CD横断側溝B300H300
規 格：B300H300

10m当り

略 図		
 460 105 250 105 45 60 グレーチング蓋 T-25 B250 (受枠付、ボルト固定) 敷モルタル 1:3BB 均しコンクリート 18-8-40BB, t=100 90 300 475 30 85 100 100 400 100 600		
材料／規格	算 式	数 量
CD横断側溝 B300H300, L=2.0m	10.00/2.00 = 5.00	5 本
敷モルタル 1:3BB	0.40×0.03×10.00 = 0.120	0.12 m3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	0.60×10.00 = 6.00	6.0 m2
均しコン型枠	0.10×2×10.00 = 2.00	2.0 m2
グレーチング蓋 細目, ボルト固定 W=250用, L=500	10.00/0.50 = 20.00	20 枚

モルタル調整			
		1式当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量
モルタル 1:3BB	水路縦断図より 0.34 × 0.40 = 0.136	m3	0.14

体 積 計 算 書

埋戻コンクリート

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 0	(m)	(m2)	(m2)	(m3)							
+ 4.90		0.03									
No 1	15.10		0.025	0.4							
+ 2	20.00	0.02									
+ 2	20.00	0.02	0.020	0.4							
No 3	20.00		0.025	0.5							
+ 3		0.03									
No 4	20.00		0.035	0.7							
+ 4		0.04									
No 4	10.63		0.055	0.6							
+ 10.63		0.07									
No 5	9.37		0.065	0.6							
+ 5		0.06									
No 6	20.00		0.040	0.8							
+ 6		0.02									
No 6	9.60		0.025	0.2	ABC. 3						
+ 9.60		0.03									
No 7	10.40		0.040	0.4							
+ 7		0.05									
小計	135.10			4.6							
合計	135.10			4.6							

位置および延長(箇所)調書

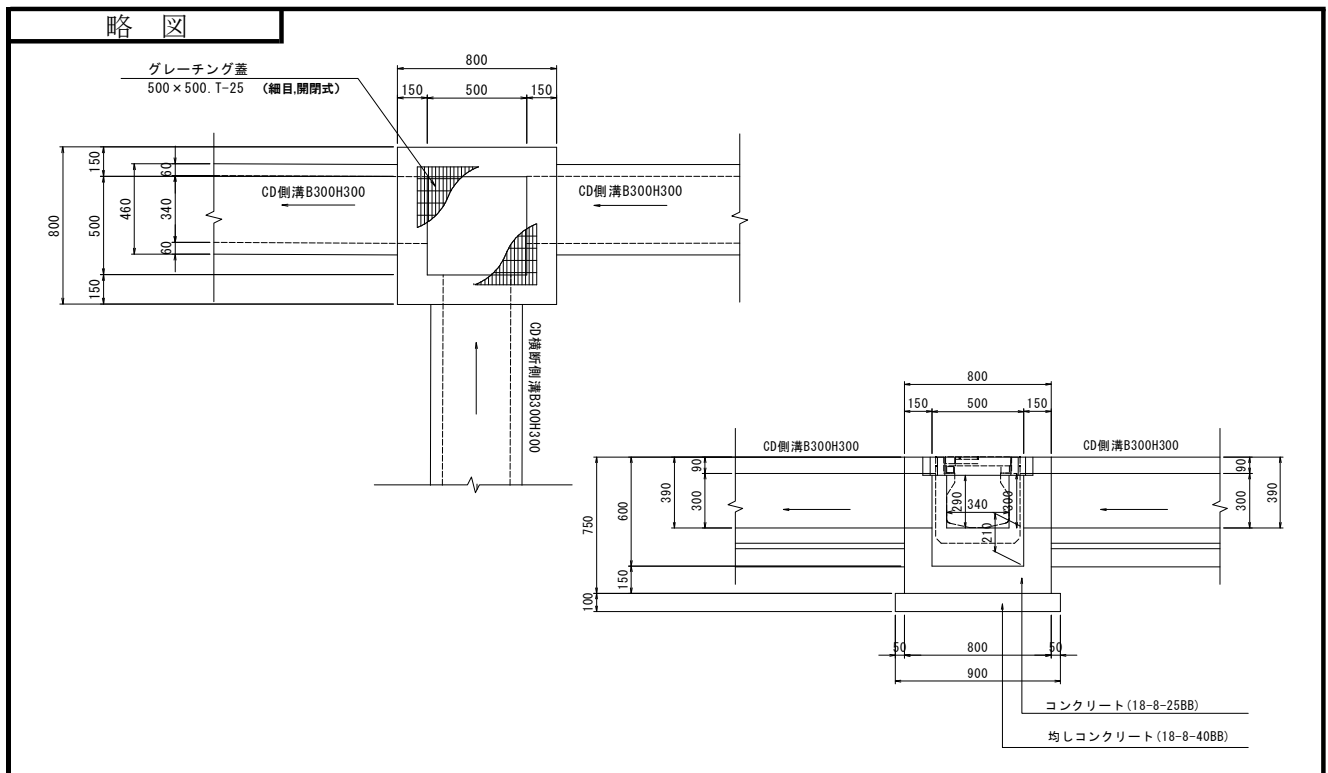
集水桝(1) B500L500H600

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 6.4			左	1.0	集水桝(1)-1型
2	0 + 6.6			右	1.0	集水桝(1)-2型
3	2 + 0.5			右	1.0	集水桝(1)-3型
4	6 + 17.3			左	1.0	集水桝(1)-4型
計					4.0	
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-1型
 規 格：B500L500H600

1箇所当り

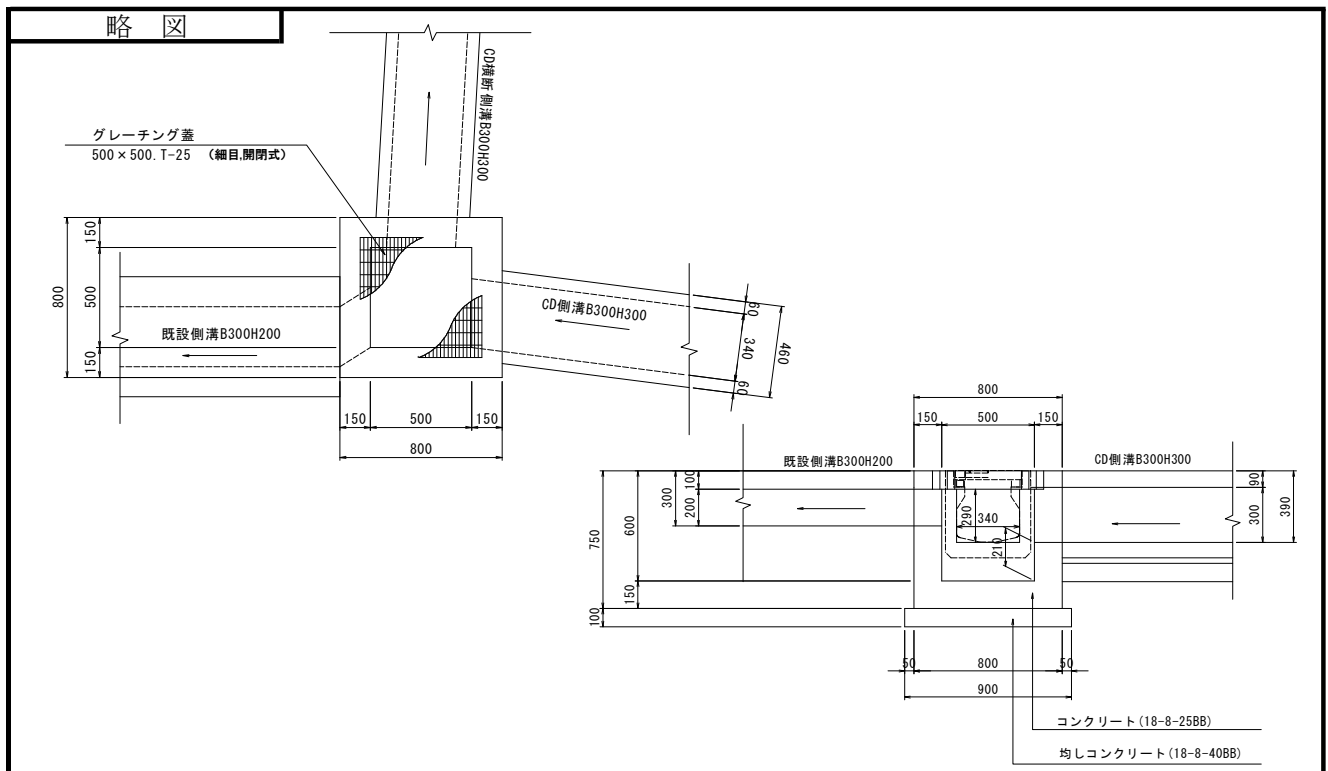


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 3 = -0.046$ 計 0.284	0.28 m ³
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 3 = 0.42$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 3 = -0.61$ 計 3.71	3.7 m ³
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m ²
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m ²
グレーチング蓋 500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-2型
 規 格：B500L500H600

1箇所当り

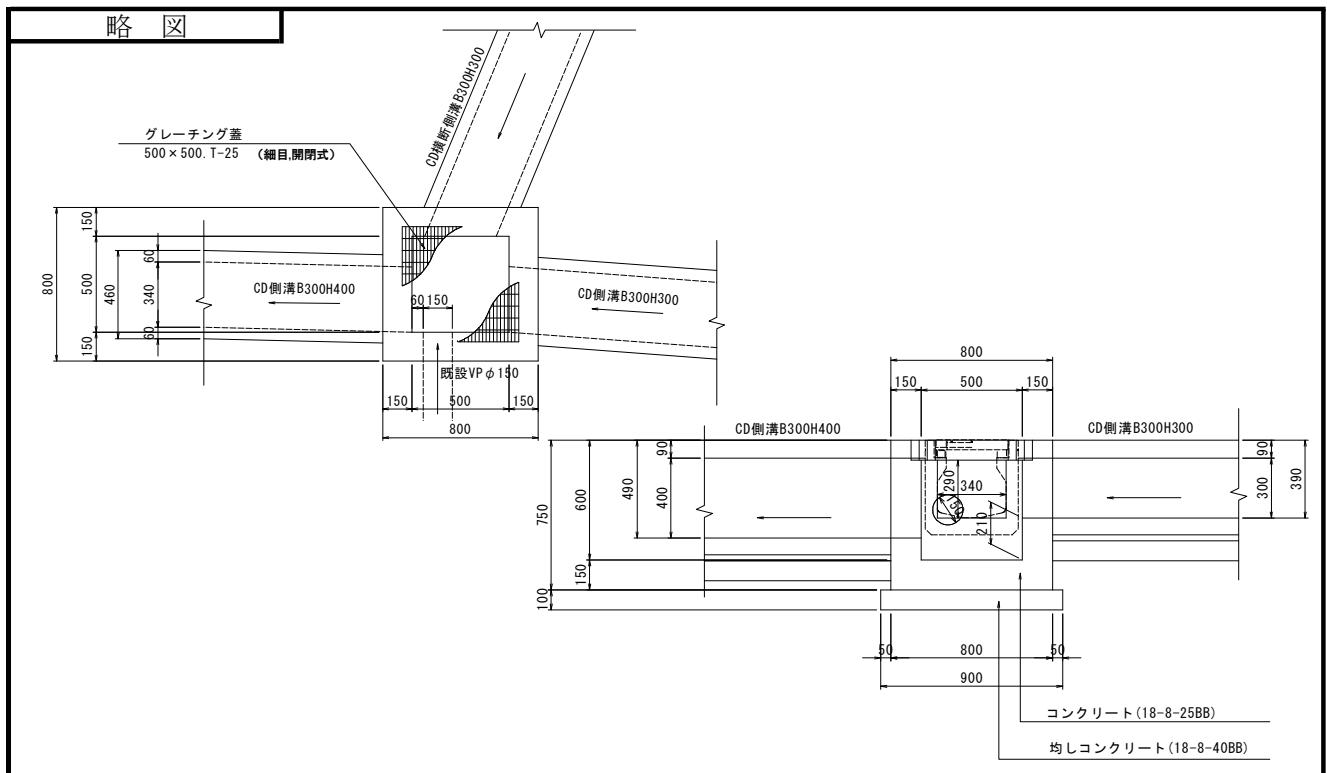


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 3 = -0.046$ 計 0.284	0.28 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 3 = 0.42$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 3 = -0.61$ 計 3.71	3.7 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋		
500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-3型
 規 格：B500L500H600

1箇所当り

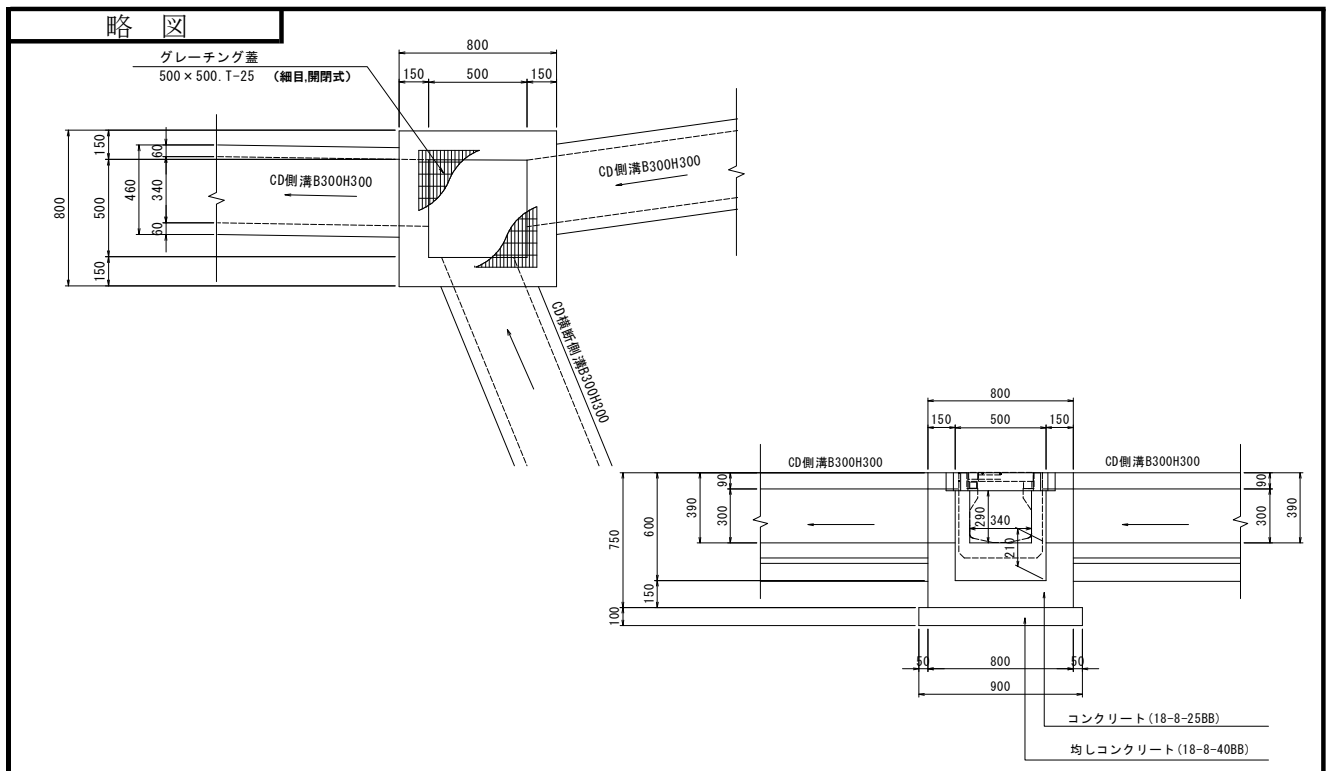


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 = -0.031$ $-0.34 \times 0.40 \times 0.15 = -0.020$ 計 0.279	0.28 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 2 = 0.28$ $(0.40 \times 2 + 0.34) \times 0.15 = 0.17$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 2 = -0.41$ $-0.34 \times 0.40 \times 2 = -0.27$ 計 3.67	3.7 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋		
500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-4型
 規 格：B500L500H600

1箇所当り



材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 3 = -0.046$ 計 0.284	0.28 m ³
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 3 = 0.42$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 3 = -0.61$ 計 3.71	3.7 m ³
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m ²
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m ²
グレーチング蓋		
500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

位置および延長(箇所)調書

CD側溝B300H300(2)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	6 + 17.7	～	7	左	2.3	
2	7	～	9 + 8.2	左	47.3	
3	9 + 9.0	～	11 + 4.4	左	35.2	
4	11 + 5.2	～	11 + 19.4	左	14.4	
5	12 + 0.2	～	15	左	59.9	
6	11 + 18.1			右	6.5	
計					165.6	

CD横断側溝B300H300

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	9 + 10.9				5.3	
2	11 + 19.8				4.4	
計					9.7	

取付現場打水路

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	11 + 4.8			左	1.0	
計					1.0	

管渠工(台付管φ200)

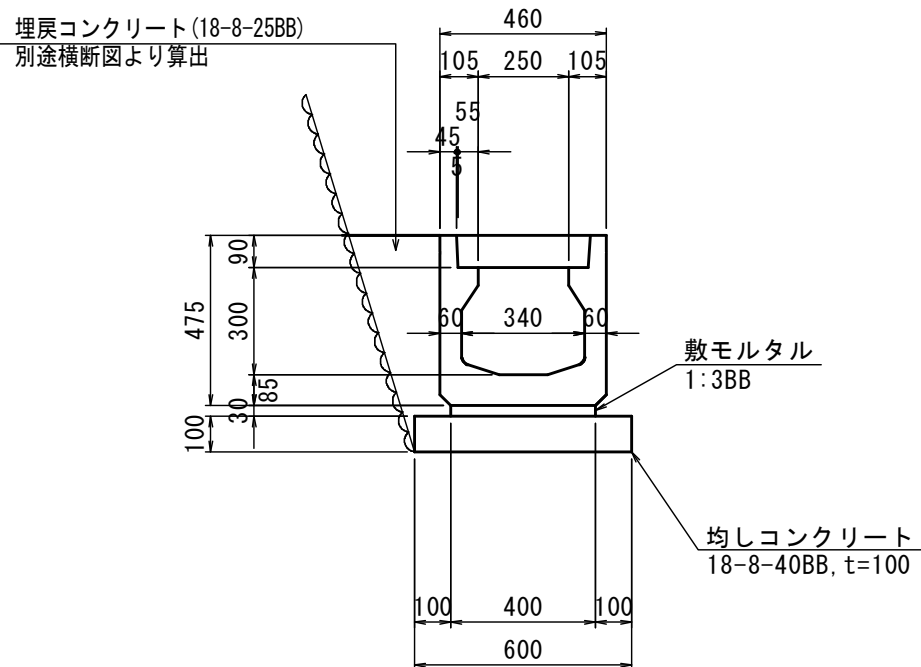
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	11 + 18.3	～	11 + 19.5	右	1.1	
計					1.1	

単位数量計算書

細 別：CD側溝B300H300(2)
規 格：B300H300

10m当り

略 図



材料／規格	算 式	数 量
CD側溝 B300H300, L=2.0m	$10.00 / 2.00 = 5.00$	5 本
敷モルタル 1:3BB	$0.40 \times 0.03 \times 10.00 = 0.120$	0.12 m3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	$0.60 \times 10.00 = 6.00$	6.0 m2
均しコン型枠	$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	2.0 m2
コンクリート蓋 PC4-B250	$(10.00 - 0.50 \times 2.5) / 0.50 = 17.50$	17.5 枚
道路側溝用流雪溝 グレーチング蓋 普通目 W=250用, L=500	4mあたりに1枚 $10.00 / 4.00 = 2.50$	2.5 枚

単位数量計算書

細 別：CD横断側溝B300H300
規 格：B300H300

10m当り

略 図		
460 105 250 105 45 60 グレーチング 蓋 T-25 B250 (受枠付、ボルト固定) 敷モルタル 1:3BB 均しコンクリート 18-8-40BB, t=100 90 300 475 30 85 100 100 400 100 600		
材料／規格	算 式	数 量
CD横断側溝 B300H300, L=2.0m	$10.00 / 2.00 = 5.00$	5 本
敷モルタル 1:3BB	$0.40 \times 0.03 \times 10.00 = 0.120$	0.12 m3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	$0.60 \times 10.00 = 6.00$	6.0 m2
均しコン型枠	$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	2.0 m2
グレーチング蓋 細目, ボルト固定 W=250用, L=500	$10.00 / 0.50 = 20.00$	20 枚

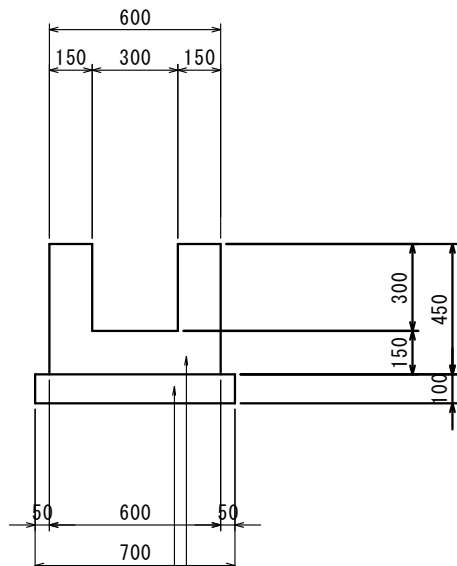
単位数量計算書

細 別：取付現場打水路(1型)
規 格：B300H300

1箇所当り

略 図

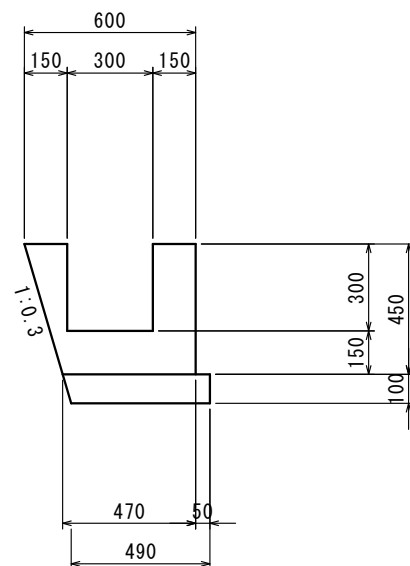
取付現場打水路(1型) B300H300



コンクリート(18-8-25BB)

均しコンクリート(18-8-40BB)

取付現場打水路(2型) B300H300



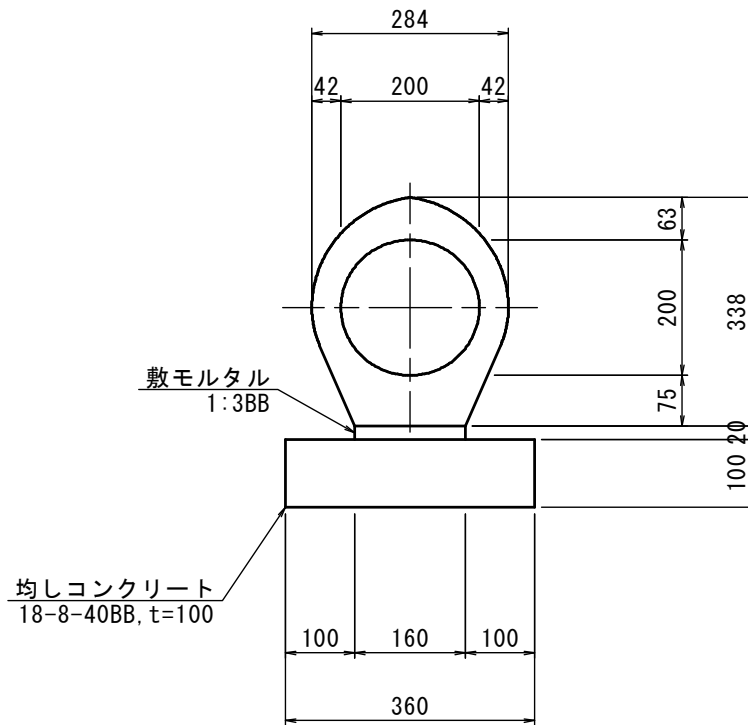
材料／規格	算 式	数 量
	取付現場打水路(1型) L=0.4m 取付現場打水路(2型) L=0.3m	
コンクリート 18-8-25BB	1型 $(0.60 \times 0.45 - 0.30 \times 0.30) \times 0.40 = 0.072$ 2型 $((0.60 + 0.47) \times 0.45 \times 1/2 - 0.3 \times 0.3) \times 0.30 = 0.045$ 計 0.117	0.12 m3
型枠	1型 $0.45 \times 4 \times 0.4 = 0.72$ 2型 $0.45 \times 3 \times 0.3 = 0.41$ 計 1.13	1.1 m2
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	1型 $0.70 \times 0.40 = 0.280$ 2型 $(0.52 + 0.49) \times 1/2 \times 0.3 = 0.152$ 計 0.432	0.43 m2
均しコン型枠	1型 $0.10 \times 2 \times 0.4 = 0.08$ 2型 $0.10 \times 0.3 = 0.03$ 計 0.11	0.1 m2

単位数量計算書

細 別：管渠工
規 格：台付管 φ 200

10m当り

略 図



材料／規格	算 式	数 量
台付管 D200, L=1.0m	$10.00 / 1.00 = 10.00$	10 本
敷モルタル 1:3BB	$0.16 \times 0.02 \times 10.00 = 0.032$	0.03 m3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100	$0.36 \times 10.00 = 3.60$	3.6 m2
均しコン型枠	$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	2.0 m2

体 積 計 算 書

埋戻コンクリート

測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要	測 点	測 点 距 離	断 面	平 均 断 面	体 積	摘 要
No 0	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		No 8	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
+ 4.90						+ 17.08		0.07			AKE. 4-1
No 1						No 9	2.92		0.130	0.4	
+ 1						+ 2.34		0.19			
No 2						No 9	2.34		0.130	0.3	
+ 2						+ 2.34		0.07			AKE. 4-2
No 3						No 9	8.96		0.060	0.5	
+ 3						+ 11.30		0.05			
No 4						No 10	8.70		0.055	0.5	
+ 4						+ 2.75		0.06			
No 4						No 10	2.75		0.050	0.1	
+ 10.63						+ 2.75		0.04			AKA. 4-2
No 5						No 10	13.47		0.040	0.5	
+ 5						+ 16.22		0.04			ABC. 5
No 6						No 11	3.78		0.055	0.2	
+ 6						+ 17.20		0.07			
No 6						No 11	17.20		0.035	0.6	
+ 9.60						+ 17.20		0.00			
No 7						No 12	2.80				
+ 7		0.05				+ 16.78					
No 7	14.49		0.065	0.9		No 12	16.78				
+ 14.49		0.08			AEC. 3	+ 16.78					AEC. 5
No 7	2.18		0.08	0.2		No 13	3.22				
+ 16.7		0.11			AKA. 4-1	+ 16.50					
No 8	3.33		0.08	0.3		No 13	16.50				
+ 8		0.08				+ 16.50					
No 8	17.08		0.08	1.4		No 14	3.50				
+ 17.08		0.07			AKE. 4-1	+ 102.92					
小計	37.08			2.8		小計	102.92			3.1	

埋戻コンクリート

小計
合計

位置および延長(箇所)調書

集水桝(1) B500L500H600

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	9 + 8.6			左	1.0	集水桝(1)-5型
2	9 + 10.9			右	1.0	集水桝(1)-6型
3	11 + 4.8			左	1.0	集水桝(1)-7型
4	11 + 19.8			左	1.0	集水桝(1)-8型
5	11 + 18.1			右	1.0	集水桝(1)-9型
計					5.0	

集水桝(2) B400L600H500

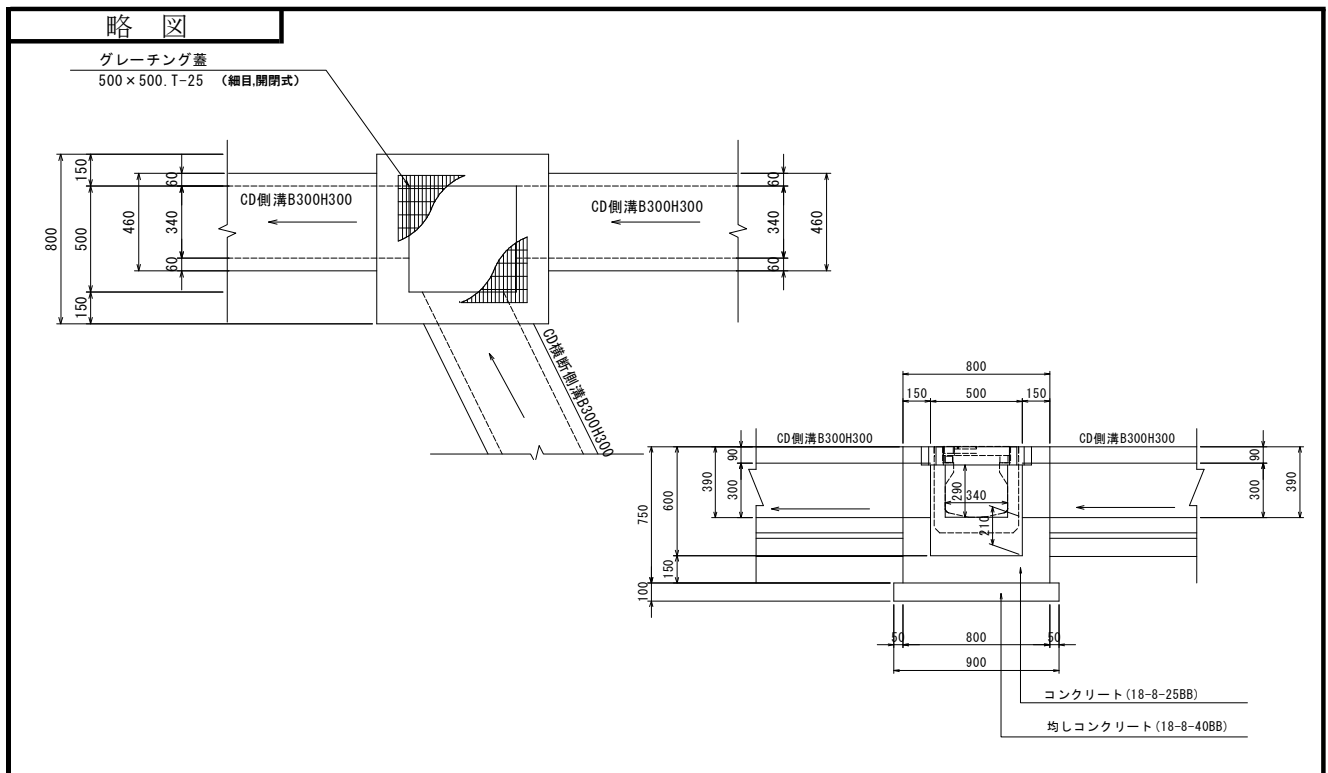
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	11 + 19.8			右	1.0	
計					1.0	

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-5型
規 格：B500L500H600

1箇所当り

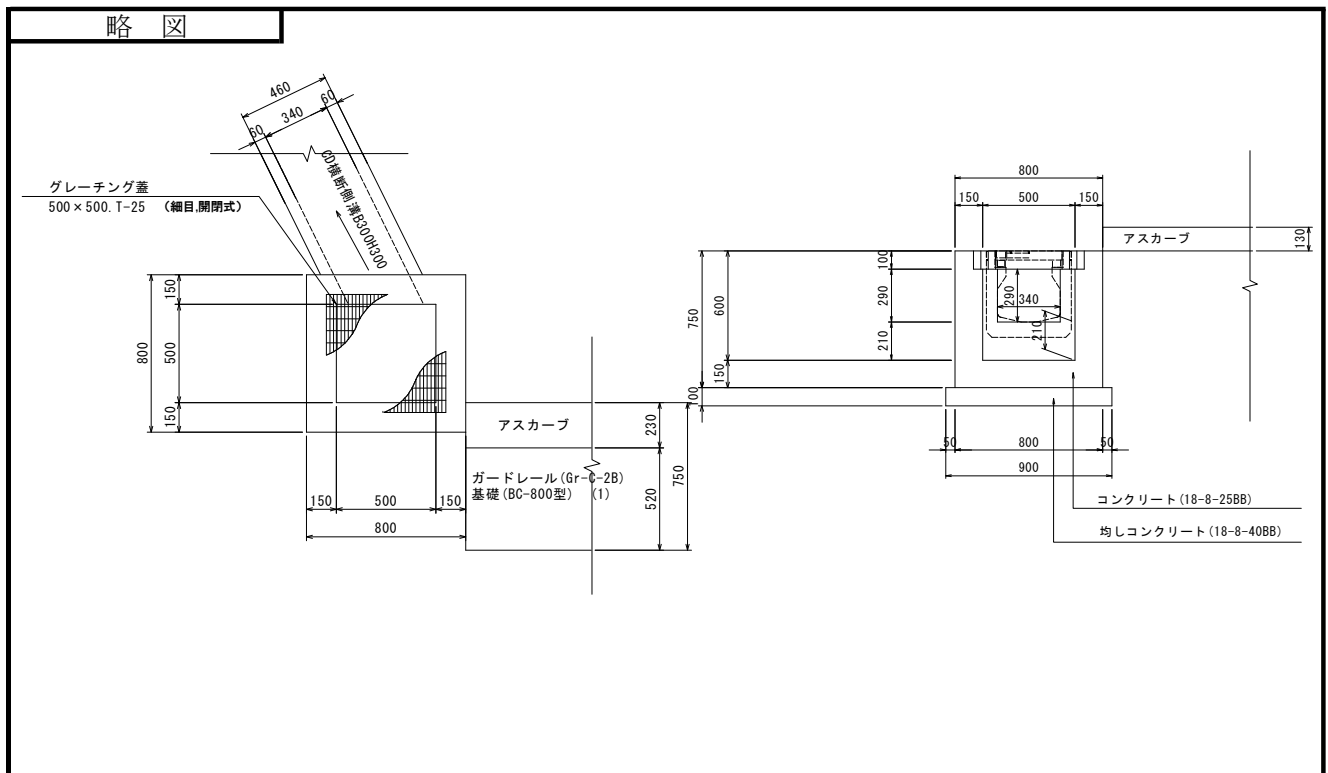


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 3 = -0.046$ 計 0.284	0.28 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 3 = 0.42$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 3 = -0.61$ 計 3.71	3.7 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋 500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-6型
規 格：B500L500H600

1箇所当り

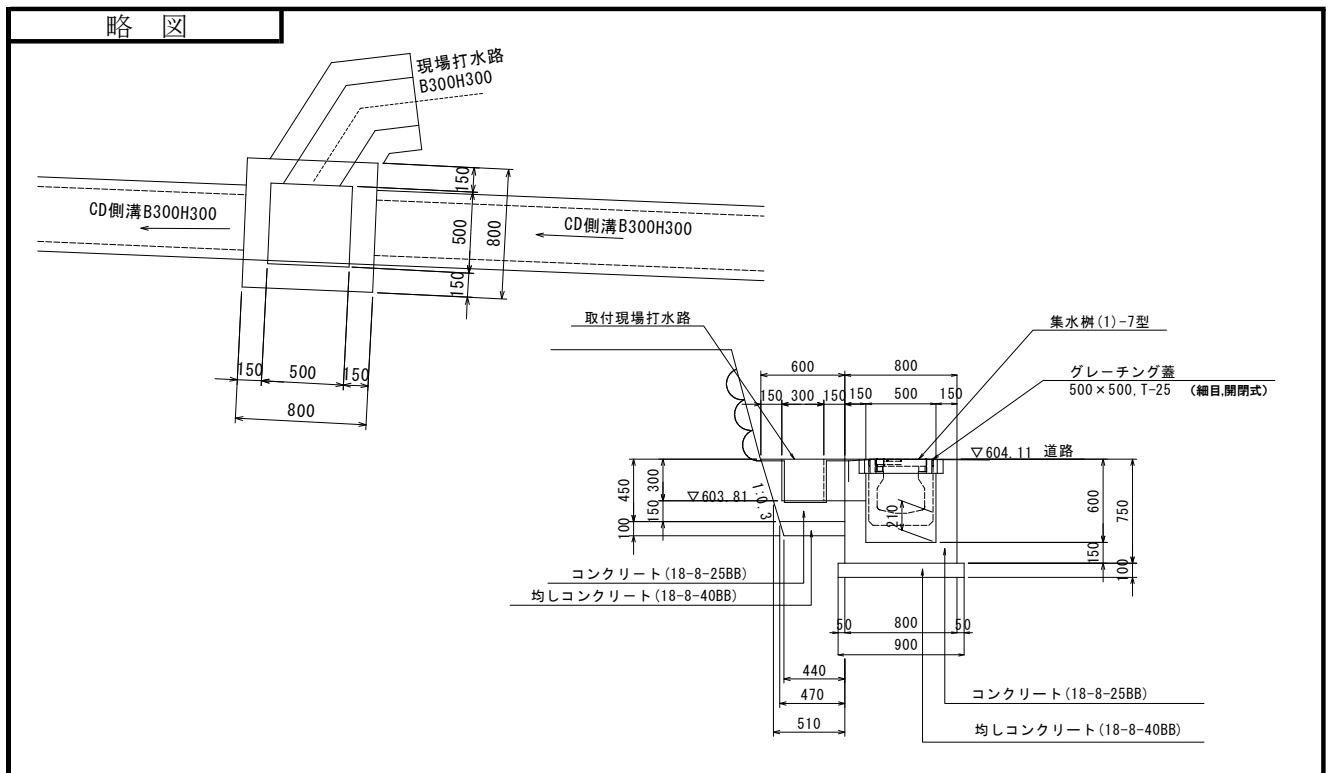


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 = -0.015$ 計 0.315	0.32 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 = 0.14$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 = -0.20$ 計 = 3.84	3.8 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋		
500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-7型
規 格：B500L500H600

1箇所当り

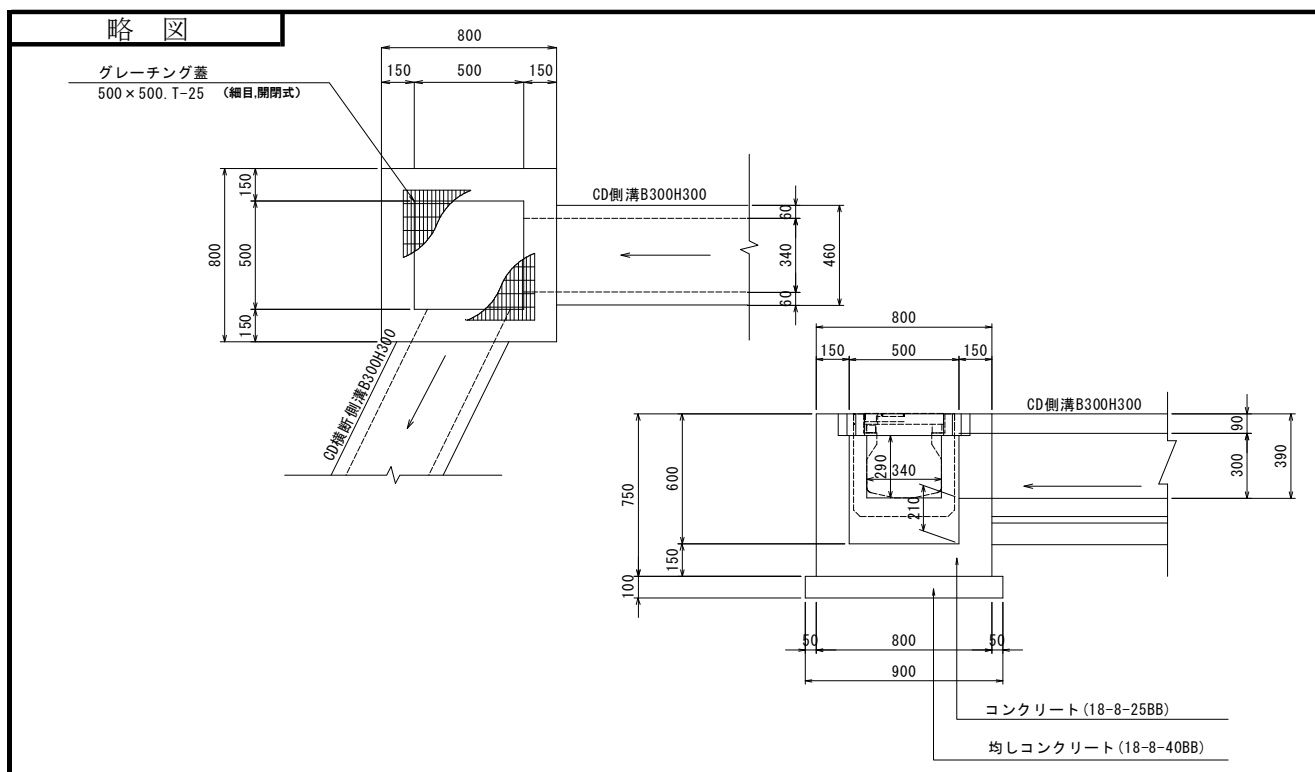


材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 = -0.031$ $-0.30 \times 0.30 \times 0.15 = -0.014$ 計 0.285	0.29 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 2 = 0.28$ $0.30 \times 2 \times 0.15 = 0.09$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 2 = -0.41$ $-0.30 \times 0.30 \times 2 = -0.18$ 計 3.68	3.7 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋		
500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

單位數量計算書

細 別：集水桷(1)-8型
規 格：B500L500H600

1箇所当り

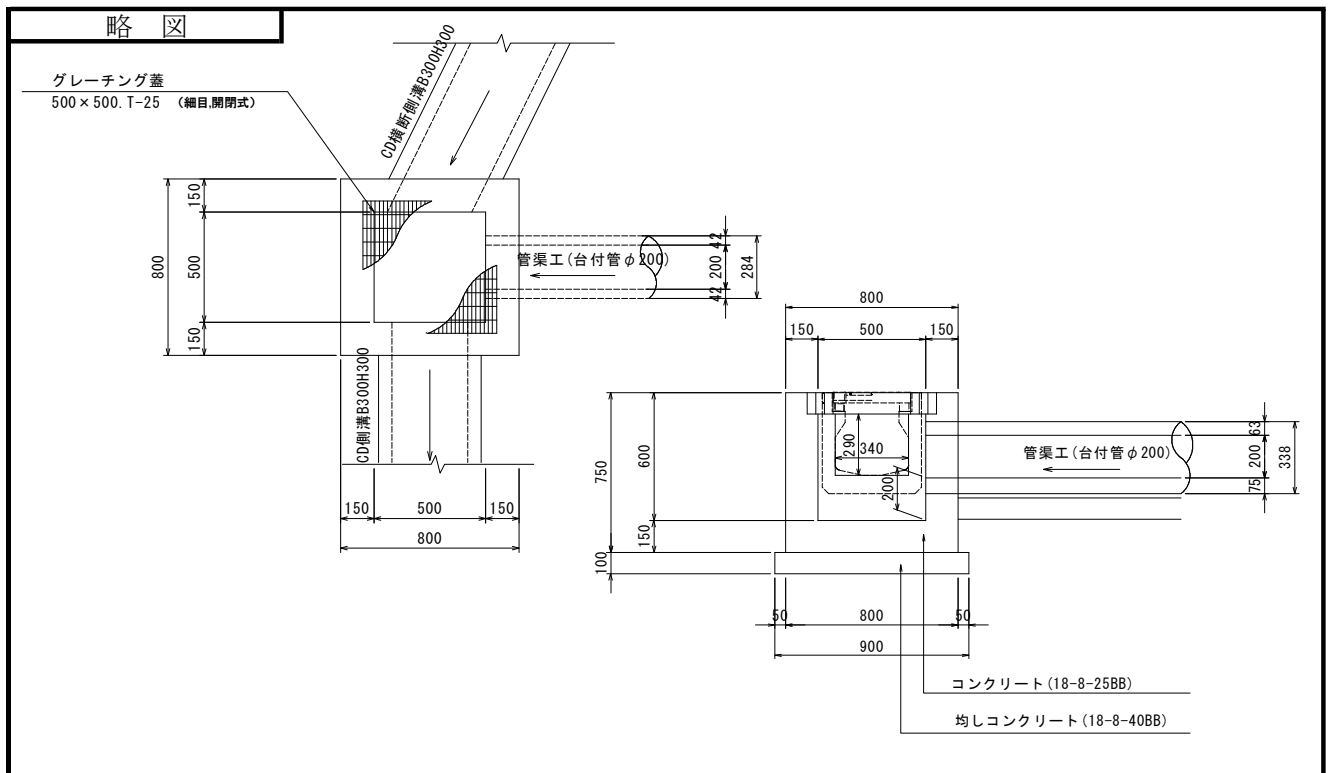


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 = -0.031$ 計 0.299	0.30 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 2 = 0.28$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 2 = -0.41$ 計 = 3.77	3.8 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋		
500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(1)-9型
 規 格：B500L500H600

1箇所当り

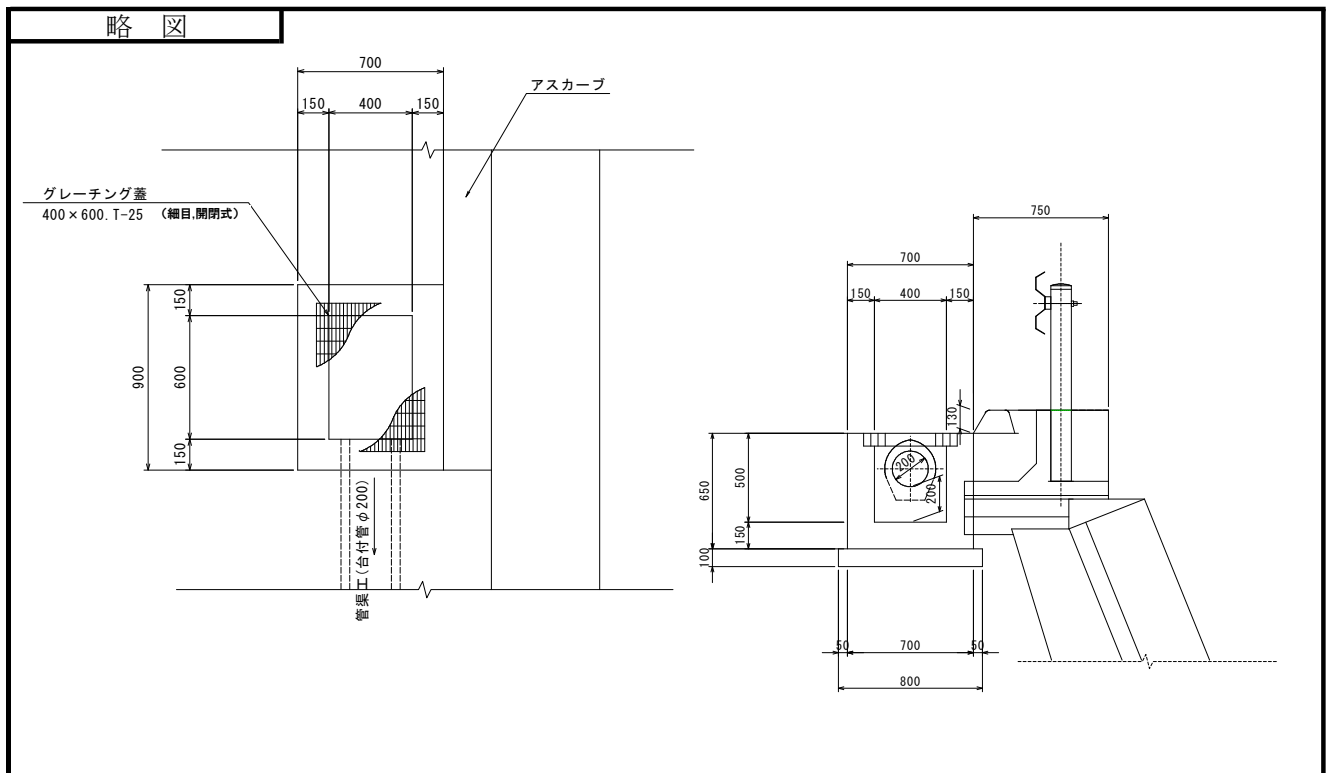


材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 = 0.480$ $-0.50 \times 0.50 \times 0.60 = -0.150$ $-0.34 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 = -0.031$ 台付管面積 $A=0.076\text{m}^2$ $-0.076 \times 0.15 = -0.011$ 計 0.288	0.29 m3
18-8-25BB 型枠	$0.80 \times 0.75 \times 4 = 2.40$ $0.50 \times 0.75 \times 4 = 1.50$ $(0.30 \times 2 + 0.34) \times 0.15 \times 2 = 0.28$ $-0.34 \times 0.30 \times 2 \times 2 = -0.41$ $-0.076 \times 2 = -0.15$ 計 3.62	3.6 m3
均しコンクリート	$0.90 \times 0.90 = 0.810$	0.81 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$0.90 \times 0.10 \times 4 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋 500×500用 T-25(細目, 開閉式)	$N = 1$	1 枚

単位数量計算書

細 別：集水桝(2)
規 格：B400L600H500

1箇所当り



材料／規格	算 式	数 量
コンクリート	$0.70 \times 0.90 \times 0.65 = 0.410$ $-0.40 \times 0.60 \times 0.50 = -0.120$ 台付管面積 $A=0.076m^2$ $-0.076 \times 0.15 = -0.011$ 計 0.279	0.28 m3
18-8-25BB 型枠	$0.70 \times 0.65 \times 2 + 0.90 \times 0.65 \times 2 = 2.08$ $0.40 \times 0.65 \times 2 + 0.60 \times 0.65 \times 2 = 1.30$ $-0.076 \times 2 = -0.15$ 計 = 3.23	3.2 m3
均しコンクリート	$0.80 \times 1.00 = 0.800$	0.80 m2
18-8-40BB, t=100 均しコン型枠	$(1.00 + 0.80) \times 2 \times 0.10 = 0.36$	0.4 m2
グレーチング蓋 500×500用 T-25(細目, 開閉式)	N = 1	1 枚

6. 舖 装 工

数量集計表

舗装工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
【NO. 0～NO. 7】					
舗装復旧			式	1	
	表層	再生密粒度アスコン13F t=4cm W<1.4	m2	155	
	上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm W<1.4	m2	155	
	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=27cm W<1.4	m2	154	
【1次施工】					
車道舗装			式	1	
	上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=7cm W>3.0	m2	654	
	下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-30) t=11cm W>3.0	m2	654	
	凍上抑制層	再生クラッシャーラン (RC-40) t=19cm W>3.0	m2	654	
【2次施工】					
車道舗装			式	1	
	表層	再生密粒度アスコン13F t=4cm W>3.0	m2	793	
	上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=7cm W<1.4	m2	154	
	下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-30) t=11cm W<1.4	m2	169	
	凍上抑制層	再生クラッシャーラン RC-40 t=19cm W<1.4	m2	169	

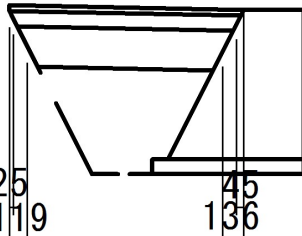
数量集計表

鋪装工

[illegible]

舗 装 工					1式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量	
【1次施工】						
車道舗装 上層路盤 粒度調整碎石 (M-30) t=7cm W>3.0	別紙計算書より	A	=	658.2	m2	654
	道路横断側溝 控除 設計図より -2.00 + -1.96		=	-4.0		
	計		654.2			
下層路盤 再生クラッシャーラン (RC-30) t=11cm W>3.0	上層路盤より	A	=	654.2	m2	654
凍上抑制層 再生クラッシャーラン (RC-40) t=19cm W>3.0	下層路盤より	A	=	654.2	m2	654
【2次施工】						
車道舗装 表層 再生密粒度アスコン (13F) t=4cm W>3.0	別紙計算書より	A	=	798.1	m2	793
	道路横断側溝 控除 設計図より -2.73 + -2.36		=	-5.1		
	計	=	793.0			
上層路盤 粒度調整碎石 (M-30) t=7cm W<1.4	別紙計算書より	A	=	139.9	m2	154
	端部加算 NO. 7+11.0~NO. 15 L=149.0m 0.1 × 149.0		=	14.9		
	道路横断側溝 控除 設計図より -0.73 + -0.40		=	-1.1		
	計		153.7			

舗 装 工				1式当り	
名 称	計	算	式	単位	数 量
下層路盤 再生クラッシャーラン (RC-30) t=11cm W<1.4	上層路盤より		A = 153.7		
	端部加算		0.1 × 149.0 = 14.9		
			計 168.6	m2	169
凍上抑制層 再生クラッシャーラン (RC-40) t=19cm W<1.4	下層路盤より		A = 168.6	m2	169
路肩舗装 表層 再生密粒度アスコン (13F) t=4cm W<1.4	別紙計算書より		= 60.1		
	道路横断側溝 控除 -0.25 + -0.12		= -0.4		
			Σ = 59.7	m2	60
路盤 再生クラッシャーラン (RC-30) t=10cm W<1.4	表層より		A = 59.7	m2	60

舗 装 工			
		1式当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量
【NO. 0～NO. 7】 舗装復旧 表層 再生密粒度アスコン (13F) t=4cm W<1.4	CD側溝延長 $0.50 \times (9.63 + 76.03 + 97.89 + 67.89)$ 舗装展開図より $+ 6.45 = 132.2$ 別紙計算書より $A = 23.0$ 計 155.2	m2	155
上層路盤 粒度調整碎石 (M-30) t=10cm W<1.4	表層より 端部控除 $(0.025 + 0.045) \times 6.77$ $= -0.5$ 計 154.7	m2	155
下層路盤 再生クラッシャーラン (RC-40) t=27m W<1.4	表層より 端部控除 $(0.119 + 0.136) \times 6.77$ $= -1.7$ 計 153.5	m2	155
縁石工 アスカーブ	延長調書より $= 94.3$	m	94
 上層路盤控除幅 25 下層路盤控除幅 119 45 136			

面積計算書

車道舗装 路盤(1次施工)						車道舗装 路盤(1次施工)					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
No 6	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 9	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+ 17.51		0.00				+ 10.40		4.00			
No 6	0.68		0.86	0.6		No 9	0.90		4.00	3.6	
+ 18.19		1.72				+ 11.30		4.00			
No 6	0.73		2.63	1.9		No 10	8.70		4.00	34.8	
+ 18.92		3.53				+		4.00			
No 7	1.08		3.63	3.9		No 10	2.75		4.00	11.0	
+		3.73				+ 2.75		4.00			KA4-2
No 7	11.00		3.73	41.0		No 10	13.47		4.00	53.9	
+ 11.00		3.72				+ 16.22		4.00			BC. 5
No 7	3.49		4.01	14.0		No 11	3.78		4.00	15.1	
+ 14.49		4.30				+		4.00			
No 7	2.18		4.46	9.7		No 11	16.28		4.00	65.1	
+ 16.67		4.61			KA4-1	+ 16.28		4.00			
No 8	3.33		4.93	16.4		No 11	3.03		4.00	12.1	
+		5.24				+ 19.31		4.00			
No 8	1.00		5.21	5.2		No 12	0.69		4.00	2.8	
+ 1.00		5.17				+		4.00			
No 8	16.08		4.59	73.8		No 12	16.78		4.00	67.1	
+ 17.08		4.00			KE4-1	+ 16.78		4.00			EC. 5
No 9	2.92		4.00	11.7		No 13	3.22		4.00	12.9	
+		4.00				+		4.00			
No 9	2.34		4.00	9.4		No 13	16.50		4.00	66.0	
+ 2.34		4.00			KE4-2	+ 16.50		4.00			
No 9	8.06		4.00	32.2		No 14	3.50		4.00	14.0	
+ 10.40		4.00				+		4.00			
小計	52.89			219.8		小計	89.60			358.4	

面 積 計 算 書

車道舗装 路盤(1次施工)						車道舗装 路盤(2次施工)					
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
No 14	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 6	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+		4.00				+ 17.51					
No 14	9.42		4.00	37.7		No 6	0.68		0.00	0.0	
+		4.00				+ 18.19					
No 15	10.58		4.00	42.3		No 6	0.73		0.00	0.0	
+		4.00				+ 18.92					
						No 7	1.08		0.00	0.0	
						+					
						No 7	11.00		0.00	0.0	
						+ 11.00					
						No 7	3.49		0.00	0.0	
						+ 14.49					
						No 7	2.18		0.00	0.0	
						+ 16.67					KA4-1
						No 8	3.33		0.00	0.0	
						+		0.00			
						No 8	1.00		0.12	0.1	
						+ 1.00		0.23			
						No 8	16.08		0.69	11.1	
						+ 17.08		1.15			KE4-1
						No 9	2.92		1.05	3.1	
						+		0.95			
						No 9	2.34		1.00	2.3	
						+ 2.34		1.05			KE4-2
						No 9	8.06		1.25	10.1	
						+ 10.40		1.45			
小計	20.00			80.0		小計	52.89			26.7	
合計	162.49			658.2							

面 積 計 算 書

車道舗装 路盤(2次施工)						車道舗装 路盤(2次施工)					
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
No 9	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 14	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+ 10.40		1.45				+ 14		0.80			
No 9	0.90		1.45	1.3		No 14	9.42		0.79	7.4	
+ 11.30		1.45				+ 9.42		0.78			
No 10	8.70		1.50	13.1		No 15	10.58		0.77	8.1	
+ 10		1.55				+ 15		0.75			
No 10	2.75		1.55	4.3							
+ 2.75		1.55			KA4-2						
No 10	13.47		1.50	20.2							
+ 16.22		1.45			BC. 5						
No 11	3.78		1.40	5.3							
+ 11		1.35									
No 11	16.28		1.10	17.9							
+ 16.28		0.84									
No 11	3.03		0.81	2.5							
+ 19.31		0.77									
No 12	0.69		0.76	0.5							
+ 12		0.75									
No 12	16.78		0.80	13.4							
+ 16.78		0.85			EC. 5						
No 13	3.22		0.85	2.7							
+ 13		0.85									
No 13	16.50		0.83	13.7							
+ 16.50		0.81									
No 14	3.50		0.81	2.8							
+ 14		0.80									
小計	89.60			97.7		小計	20.00			15.5	
						合計	162.49			139.9	

面積計算書

車道舗装 表層(2次施工)						車道舗装 表層(2次施工)					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
No 6	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 9	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+ 17.51		0.00				+ 10.40		5.45			
No 6	0.68		0.86	0.6		No 9	0.90		5.45	4.9	
+ 18.19		1.72				+ 11.30		5.45			
No 6	0.73		2.63	1.9		No 10	8.70		5.50	47.9	
+ 18.92		3.53				+		5.55			
No 7	1.08		3.63	3.9		No 10	2.75		5.55	15.3	
+		3.73				+ 2.75		5.55			KA4-2
No 7	11.00		3.73	41.0		No 10	13.47		5.50	74.1	
+ 11.00		3.72				+ 16.22		5.45			BC. 5
No 7	3.49		4.01	14.0		No 11	3.78		5.40	20.4	
+ 14.49		4.30				+		5.35			
No 7	2.18		4.46	9.7		No 11	16.28		5.10	83.0	
+ 16.67		4.61			KA4-1	+ 16.28		4.84			
No 8	3.33		4.93	16.4		No 11	3.03		4.81	14.6	
+		5.24				+ 19.31		4.77			
No 8	1.00		5.32	5.3		No 12	0.69		4.76	3.3	
+ 1.00		5.40				+		4.75			
No 8	16.08		5.28	84.9		No 12	16.78		4.80	80.5	
+ 17.08		5.15			KE4-1	+ 16.78		4.85			EC. 5
No 9	2.92		5.05	14.7		No 13	3.22		4.85	15.6	
+		4.95				+		4.85			
No 9	2.34		5.00	11.7		No 13	16.50		4.83	79.7	
+ 2.34		5.05			KE4-2	+ 16.50		4.81			
No 9	8.06		5.25	42.3		No 14	3.50		4.81	16.8	
+ 10.40		5.45				+		4.80			
小計	52.89			246.4		小計	89.60			456.1	

面 積 計 算 書

車道舗装	表層(2次施工)
------	----------

[illegible]

面積計算書

路肩舗装(右側) W<1.4						路肩舗装(右側) W<1.4					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
No 7	(m)	(m)	(m)	(m2)		No 10	(m)	(m)	(m)	(m2)	
+						+		0.50			
No 7	11.00					No 10	2.75		0.50	1.4	
+	11.00					+	2.75	0.50			AKA. 4-2
No 7	3.49		0.05	0.2		No 10	13.47		0.50	6.7	
+	14.49	0.09				+	16.22	0.50			ABC. 5
No 7	2.18		0.12	0.3		No 11	3.78		0.50	1.9	
+	16.67	0.14			AKA. 4-1	+		0.50			
No 8	3.33		0.19	0.6		No 11	16.28		0.50	8.1	
+		0.23				+	16.28	0.50			
No 8	1.00		0.24	0.2		No 11	0.00		0.38	0.0	
+	1.00	0.25				+	16.28	0.25			
No 8	16.08		0.25	4.0		No 11	3.03		0.25	0.8	
+	17.08	0.25			AKE. 4-1	+	19.31	0.25			
No 9	2.92		0.25	0.7		No 11	0.00		0.38	0.0	
+		0.25				+	19.31	0.50			
No 9	2.34		0.25	0.6		No 12	0.69		0.50	0.3	
+	2.34	0.25			AKE. 4-2	+		0.50			
No 9	8.06		0.25	2.0		No 12	16.78		0.50	8.4	
+	10.40	0.25				+	16.78	0.50			AEC. 5
No 9			0.38			No 13	3.22		0.50	1.6	
+	10.40	0.50				+		0.50			
No 9	0.90		0.50	0.5		No 13	16.50		0.50	8.3	
+	11.30	0.50				+	16.50	0.50			
No 10	8.70		0.50	4.4		No 14	3.50		0.50	1.8	
+		0.50				+		0.50			
小計	60.00			13.5		小計	80.00			39.3	

面積計算書

路肩舗装(右側) $W < 1.4$

測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
No 14 +	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
No 14 + 9.42	9.42	0.50	0.50	4.7							
No 14 + 9.42		0.50	0.38								
No 15 +	10.58	0.25	0.25	2.6							
		0.25									
小計	20.00			7.3							
合計	160.00			60.1							

面 積 計 算 書											
車道舗装(修正設計NO. 6～NO. 6+15. 2)											
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
No 5	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
+ 18. 75		0. 81									
No 6	1. 25		0. 85	1. 1							
+		0. 88									
No 6	3. 05		0. 96	2. 9							
+ 3. 05		1. 03									
No 6	0. 00		1. 35	0. 0							
+ 3. 05		1. 66									
No 6	0. 44		1. 68	0. 7							
+ 3. 49		1. 70									
No 6	0. 00		1. 50	0. 0							
+ 3. 49		1. 30									
No 6	3. 21		1. 43	4. 6							
+ 6. 70		1. 55									
No 6	2. 90		1. 67	4. 8							
+ 9. 60		1. 78									
No 6	0. 65		1. 81	1. 2							
+ 10. 25		1. 83									
No 6	0. 00		2. 03	0. 0							
+ 10. 25		2. 23									
No 6	0. 40		1. 83	0. 7							
+ 10. 65		1. 43									
No 6	4. 55		1. 53	7. 0							
+ 15. 20		1. 63									
計	16. 45			23. 0		小計					

位置および延長(箇所)調書

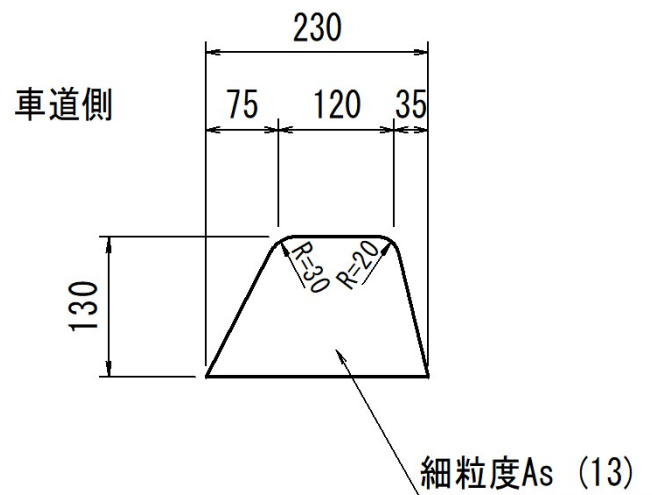
アスカーブ

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	9 + 11.6	～	11 + 16.3	右	44.7	
2	11 + 19.3	～	14 + 9.0	右	49.6	
計					94.3	
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

單位數量計算書

細 別：アスカーブ
規 格：

10.0 m当り



材料／規格	算 式	数 量
アスファルト合材	A=0.023m ²	
細粒度アスコン(13)	0.023×10.0	0.23 m ³

7. コンクリート工

数量集計表

コンクリート工

[illegible]

張コンクリート復旧			
		1式当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	ANO. 6+3. 05～ANO. 6+9. 91 L=7. 0m $A = 0.50 \times 7.00 = 3.50$ $V = 3.50 \times 0.1 = 0.35$	m3	0.4
基礎材 RC-40 t=100	$A = 3.50$	m2	3.5

8. 区画線工

数量集計表

区画線工

[illegible]

区画線設置			
			1式当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
外側線 白実線 W=15cm 加熱ペイント式	延長調書より $L = 310.2$	m	310

位置および延長(箇所)調書

外側線 白実線 W=15cm 加熱ペイント式

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	7	～	15	左	159.4	
2	7	～	15	右	150.8	
計					310.2	
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

9. 付 属 施 設 工

数量集計表

付属施設工

[illegible]

路側防護柵工				
			1式当り	
名 称	計 算	式	単位	数 量
ガードパイプ Gp-C-2B ブラウン	延長調書より	L = 96.0	m	96
ガードパイプ基礎 BC-800型(1)	延長調書より	L = 46.0	m	46
ガードパイプ基礎 BC-800型(2)	延長調書より	L = 50.0	m	50

位置および延長(箇所)調書

ガードパイプ

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	9 + 10.4	～	11 + 16.3	右	46.0	
2	11 + 19.3	～	14 + 9.4	右	50.0	
計					96.0	

ガードパイプ基礎BC-800型(1)

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	9 + 10.4	～	11 + 16.3	右	46.0	
計					46.0	

ガードパイプ基礎BC-800型(2)

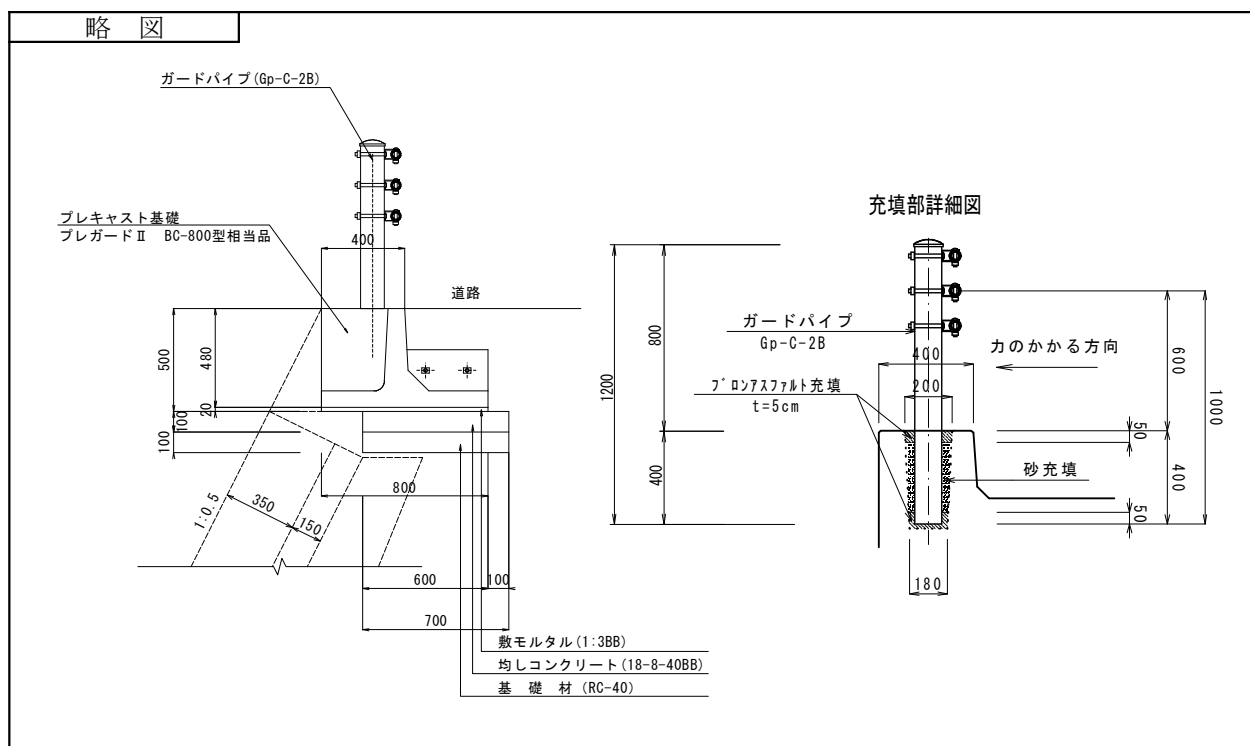
N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	11 + 19.3	～	14 + 9.4	右	50.0	
計					50.0	

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

單位數量計算書

別：ガードパイプ基礎
規格：BC-800型(1)

10.0 m 当り



材料／規格	算 式	数 量
ブロンアスファルト充填	$(3.1416 \times 0.20^2 / 4 - 3.1416 \times 0.114^2 / 4) \times 0.05 = 0.001$ $3.1416 \times 0.18^2 / 4 \times 0.07 - 3.1416 \times 0.114^2 / 4 \times 0.05 = 0.001$ $N = 10.0 / 2.0 = 5.000$ $(0.001 + 0.001) \times 5.000 = 0.010$	0.01 m3
プレキャスト基礎 C種 プレガード ⅡBC-800相当品	10 / 2 = 5.0	5 個
敷モルタル 1:3BB	$0.80 \times 0.02 \times 10.0 = 0.160$	0.16 m3
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$0.70 \times 10.0 = 7.00$	7.0 m2
均しコン型枠	$0.10 \times 10.0 = 1.00$	1.0 m2
基礎材 RC-40 t=100	$0.70 \times 10.0 = 7.00$	7.0 m2
砂充填	$(3.1416 \times 0.20^2 / 4 + 3.1416 \times 0.18^2 / 4) / 2 \times 0.30 = 0.009$ $3.1416 \times 0.114^2 / 4 \times 0.30 = 0.003$ $N = 10.0 / 2.0 = 5.000$ $(0.009 - 0.003) \times 5.000 = 0.030$	0.03 m3

単位数量計算書

細 別：ガードパイプ基礎
規 格：BC-800型(2)

10.0 m当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
アスファルト充填	$(3.1416 \times 0.20^2 / 4 - 3.1416 \times 0.114^2 / 4) \times 0.05 = 0.001$ $3.1416 \times 0.18^2 \times 0.07 / 4 - 3.1416 \times 0.114^2 / 4 \times 0.05 = 0.001$ $N = 10.0 / 2.0 = 5.000$ $(0.001 + 0.001) \times 5.000 = 0.010$	0.01 m3
プレキャスト基礎 C種 プレガードⅡ BC-800相当品	10 / 2 = 5.0	5 個
敷モルタル 1:3BB	0.80 × 0.02 × 10.0 = 0.160	0.16 m3
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	0.68 × 10.0 = 6.80	6.8 m2
均しコン型枠	0.10 × 10.0 = 1.00	1.0 m2
基礎材 RC-40 t=100	0.68 × 10.0 = 6.80	6.8 m2
砂充填	$(3.1416 \times 0.20^2 / 4 + 3.1416 \times 0.18^2 / 4) / 2 \times 0.30 = 0.009$ $3.1416 \times 0.114^2 / 4 \times 0.30 = 0.003$ $N = 10.0 / 2.0 = 5.000$ $(0.009 - 0.003) \times 5.000 = 0.030$	0.03 m3

10. 構造物撤去工

数量集計表

構造物撤去工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
【NO. 0～NO. 7】			式	1	
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物 取壊し	無筋	m3	34	
	コンクリート構造物 取壊し	有筋	m3	5	
	綯鋼板蓋撤去	B600 t3.2mm	t	0.1	
	グレーチング 蓋撤去		t	0.9	
	舗装版切断	t=4cm	m	262	
	コンクリート切 断	t ≤ 15cm	m	17	
	舗装版破碎	t=4cm	m2	160	
運搬処理工			式	1	
	コンクリート殻運搬	無筋	m3	34	
	コンクリート殻運搬	有筋	m3	5	
	アスファルト殻運搬		m3	6	
	コンクリート殻処分	無筋	m3	34	79.2t
	コンクリート殻処分	有筋	m3	5	12.05t
	アスファルト殻処分		m3	6	14.81t

数量集計表

構造物撤去工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
移設工			式	1	
	標識移設	「止まれ」 「消火栓」	基	2	※消火栓および 「消火栓」標識 の移設は、 別工事で実施
	消火栓移設		基	1	
【NO. 7～NO. 15】			式	1	
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物 取壊し	無筋	m3	22	
	コンクリート構造物 取壊し	有筋	m3	5	
	縞鋼板蓋撤去	B600 t3.2mm	t	0.6	
	グレーチング 蓋撤去		t	0.2	
	舗装版破碎	t=4cm	m2	600	
	アスカーブ 取壊し		m3	2	
運搬処理工			式	1	
	コンクリート殻運搬	無筋	m3	22	
	コンクリート殻運搬	有筋	m3	5	
	アスファルト殻運搬		m3	26	
	コンクリート殻処分	無筋	m3	22	51.23t

数量集計表

構造物撤去工

[illegible]

構造物取壊し工				1式当り
名 称	計	算	式	単位 数 量
コンクリート構造物 取壊し 無筋	延長調書、設計図より 現場打水路B250H300 延長 27.8 × 0.176			= 4.893
	現場打水路B250H210+(蓋版) 7.4 × 0.098			= 0.725
	現場打L型水路B300H300(1) 59.8 × 0.109			= 6.518
	現場打L型水路B300H300(2) 28.0 × 0.106			= 2.968
	現場打水路B300H300+(蓋版)(1) 15.8 × 0.117			= 1.849
	現場打水路B300H300+(蓋版)(2) 13.0 × 0.200			= 2.600
	現場打L型水路B300H300+(蓋版)(1) 6.0 × 0.106			= 0.636
	現場打水路B300H300(1) 13.8 × 0.113			= 1.559
	現場打水路B300H300(2) 14.0 × 0.180			= 2.520
	現場打水路B300H200+(蓋版)(1) 17.6 × 0.167			= 2.939
	現場打水路B300H200+(蓋版)(2) 19.7 × 0.100			= 1.970
	現場打水路B300H200 8.0 × 0.167			= 1.336
	現場打水路B300H250+(グレーチング蓋) 4.5 × 0.113			= 0.509
	現場打横断水路B300H300(グレーチング蓋) 6.4 × 0.192			= 1.229

構造物取壊し工				1式当り	
名 称	計	算	式	単位	数 量
コンクリート構造物 取壊し 有筋	張コンクリート (NO. 6～NO. 6+15. 2)				
	14. 1	×	0. 1		
			=	1. 410	
			Σ	=	33. 661
				m3	34
	延長調書、設計図より 現場打水路B250H210+(蓋版)				
	延長				
	7. 4	×	0. 035		
			=	0. 259	
	現場打水路B300H300+(蓋版) (1)				
鋼鋼板蓋撤去 B600 t3. 2mm	15. 8	×	0. 056		
			=	0. 885	
	現場打水路B300H300+(蓋版) (2)				
	13. 0	×	0. 059		
			=	0. 767	
	現場打L型水路B300H300+(蓋版) (1)				
	6. 0	×	0. 046		
			=	0. 276	
	現場打水路B300H200+(蓋版) (1)				
	17. 6	×	0. 044		
グレーチング蓋撤去			=	0. 774	
	現場打水路B300H200+(蓋版) (2)				
	19. 7	×	0. 044		
			=	0. 867	
	PU3型 (B300) 横断側溝 (グレーチング 蓋)				
	5. 1	×	0. 100		
			=	0. 510	
	PU3型 (B250) 横断側溝 (グレーチング 蓋)				
	4. 0	×	0. 120		
			=	0. 480	
グレーチング蓋撤去			Σ	=	4. 818
				m3	5
	延長調書、設計図より				
		t/m			
	5. 0	×	0. 016		
			=	0. 080	
				t	0. 1
	延長調書より				
	1. 5	+	4. 5	+	6. 4
			5. 1	+	4. 0
グレーチング蓋撤去			=	21. 5	
		t/m			
	21. 5	×	0. 043		
			=	0. 925	
				t	0. 9

構造物取壊し工										1式当り	
名 称		計 算 式							単位	数 量	
舗装版切断 t=4cm		設計図より (NO. 6～NO. 6+15. 2) 10. 2 + 74. 6 + 167. 3 + 9. 8 = 261. 9							m	262	
コンクリート切断 t≦15cm		(NO. 6～NO. 6+15. 2) 設計図より L = 16. 50							m	17	
舗装版破碎 t=4cm		NO. 0～NO. 7 (0. 70 + 0. 70) × 0. 48 / 2 = 0. 336 (0. 70 + 0. 70) × 0. 88 / 2 = 0. 616 (0. 50 + 0. 50) × 5. 04 / 2 = 2. 520 (0. 60 + 0. 60) × 1. 74 / 2 = 1. 044 (0. 60 + 0. 60) × 1. 69 / 2 = 1. 014 (0. 50 + 0. 60) × 3. 72 / 2 = 2. 046 (0. 70 + 0. 70) × 12. 85 / 2 = 8. 995 (0. 70 + 0. 70) × 6. 21 / 2 = 4. 347 (0. 70 + 0. 60) × 0. 36 / 2 = 0. 234 (0. 60 + 0. 60) × 13. 43 / 2 = 8. 058 (0. 70 + 0. 50) × 13. 25 / 2 = 7. 950 (0. 50 + 0. 60) × 16. 35 / 2 = 8. 993 (0. 60 + 0. 40) × 4. 17 / 2 = 2. 085 (2. 10 + 0. 90) × 5. 08 / 2 = 7. 620 (0. 60 + 0. 60) × 3. 91 / 2 = 2. 346 (0. 60 + 0. 50) × 2. 94 / 2 = 1. 617 (0. 50 + 1. 00) × 0. 48 / 2 = 0. 360 (1. 00 + 1. 00) × 2. 01 / 2 = 2. 010									

構造物取壊し工				1式当り	
名 称	計	算	式	単位	数 量
	(1.00 + 0.50) ×	0.51 / 2	= 0.383		
	(0.50 + 0.60) ×	8.06 / 2	= 4.433		
	(0.60 + 0.60) ×	1.87 / 2	= 1.122		
	(0.60 + 0.70) ×	20.00 / 2	= 13.000		
	(0.70 + 0.60) ×	20.00 / 2	= 13.000		
	(0.60 + 0.60) ×	1.44 / 2	= 0.864		
	(0.60 + 0.60) ×	27.93 / 2	= 16.758		
	(0.60 + 0.50) ×	7.28 / 2	= 4.004		
	(0.50 + 0.50) ×	3.42 / 2	= 1.710		
	(0.40 + 0.40) ×	18.60 / 2	= 7.440		
	(0.40 + 0.40) ×	20.00 / 2	= 8.000		
	(0.40 + 0.50) ×	9.34 / 2	= 4.203		
	(0.50 + 0.60) ×	2.18 / 2	= 1.199		
	(0.60 + 0.80) ×	7.28 / 2	= 5.096		
	(0.80 + 0.80) ×	2.48 / 2	= 1.984		
	(0.80 + 0.60) ×	7.34 / 2	= 5.138		
	(NO. 6～NO. 6+15. 2) 設計図より		A = 5.80		
			Σ = 156.325	m2	160

位置および延長(箇所)調書

現場打水路B250H300

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 4.9	～	1 + 12.6	左	27.8	
計					27.8	

現場打水路B250H210+(蓋版)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	1 + 12.6	～	2	左	7.4	蓋は有筋
計					7.4	

現場打L型水路B300H300(1)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 3.4	～	1 + 16.4	右	33.8	
2	2 + 4.1	～	2 + 18.2	左	13.9	
3	5 + 12.8	～	6 + 4.9	左	12.1	
計					59.8	

現場打L型水路B300H300(2)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	3 + 14.0	～	4 + 9.0	左	15.0	
2	4 + 15.0	～	5 + 8.3	左	13.0	
計					28.0	

現場打水路B300H300+(蓋版)(1)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	2 + 18.2	～	3 + 14.0	左	15.8	蓋は有筋
計					15.8	

位置および延長(箇所)調書

現場打水路B300H300+(蓋版)(2)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	1 + 16.4	～	2 + 9.4	右	13.0	蓋は有筋
計					13.0	

現場打L型水路B300H300+(蓋版)(1)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	4 + 9.0	～	4 + 15.0	左	6.0	蓋は有筋
計					6.0	

現場打水路B300H300(1)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	6 + 4.9	～	6 + 18.7	左	13.8	縞鋼板蓋B600 L=5.0m
計					13.8	

現場打水路B300H300(2)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	3 + 14.9	～	4 + 9.1	右	14.0	
計					14.0	

現場打水路B300H200+(蓋版)(1)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	2 + 9.4	～	3 + 7.0	右	17.6	蓋は有筋
計					17.6	

位置および延長(箇所)調書

現場打水路B300H200+(蓋版)(2)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	4 + 9.1	～	5 + 5.1	右	19.7	蓋は有筋
計					19.7	

現場打水路B300H200

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	3 + 7.0	～	3 + 14.9	右	8.0	グレーチング 蓋 L=1.5m
計					8.0	

現場打水路B300H250+(グレーチング 蓋)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	5 + 8.3	～	5 + 12.8	左	4.5	グレーチング 蓋 L=4.5m
計					4.5	

現場打横断水路B300H300(グレーチング 蓋)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	2 + 2.6		付近	中央	6.4	グレーチング 蓋 L=6.4m
計					6.4	

PU3型(B300)横断側溝(グレーチング 蓋)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 6.5		付近	中央	5.1	グレーチング 蓋 L=5.1m
計					5.1	

位置および延長(箇所)調書

PU3型 (B250) 横断側溝 (グレーチング 蓋)

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	6 + 17.9		付近	中央	4.0	グレーチング 蓋 L=4.0m
計					4.0	

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

運搬処理工					1式当り	
名 称	計	算	式	単位	数	量
コンクリート殻運搬 無筋	構造物取壊し工より		$V = 33.7$	m3	34	
コンクリート殻運搬 有筋	構造物取壊し工より		$V = 4.8$	m3	5	
アスファルト殻運搬	構造物取壊し工より					
	156.3×0.04		$= 6.25$	m3	6	
コンクリート殻処分 無筋	コンクリート殻運搬より		$V = 33.7$	m3	34	
	33.7×2.35	t/m3	$= 79.195$	t	79.20	
コンクリート殻処分 有筋	コンクリート殻運搬より		$V = 4.8$	m3	5	
	4.8×2.50	t/m3	$= 12.045$	t	12.05	
アスファルト殻処分	アスファルト殻運搬より		$V = 6.25$	m3	6	
	6.3×2.35	t/m3	$= 14.805$	t	14.81	

移設工				
			1式当り	
名 称	計	算 式	単位	数 量
標識移設	延長調書より	N = 2	基	2
消火栓移設	延長調書より	N = 1	基	1

位置および延長(箇所)調書

標識移設

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	0 + 7.2		付近		1	止まれ
2	2 + 9.0		付近		1	消火栓
計					2	

消火栓移設

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	2 + 8.4		付近		1	
計					1	

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
計						

構造物取壊し工					1式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量	
コンクリート構造物 取壊し 無筋	延長調書、設計図より 現場打L型水路B300H300(1)					
	延長					
	62.5	×	0.109	=	6.813	
	現場打L型水路B300H300+(蓋版)(2)					
	47.9	×	0.123	=	5.892	
	現場打水路B300H300(3)					
	36.3	×	0.180	=	6.534	
コンクリート構造物 取壊し 有筋	現場打横断水路B300H300					
	12.7	×	0.201	=	2.553	
	Σ			=	21.792	
				m3	22	
	延長調書、設計図より 現場打L型水路B300H300+(蓋版)(2)					
	延長					
コンクリート構造物 取壊し 有筋	47.9	×	0.050	=	2.395	
	現場打横断水路B300H300					
	36.3	×	0.056	=	2.033	
	PU3型(B250)横断側溝(グレーチング蓋)					
	4.2	×	0.120	=	0.504	
	Σ	=	4.932	m3	5	
縞鋼板蓋撤去 B600 t3.2mm	延長調書、設計図より					
	t/m					
	36.3	×	0.016	=	0.581	
グレーチング蓋撤去	延長調書より			L	=	4.20
	t/m					
	4.2	×	0.043	=	0.181	
			t		0.2	

構造物取壊し工			
			1式当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
舗装版破碎 t=4cm	NO. 7～NO. 7+12. 1 別紙面積計算書より 設計図より(横断側溝 控除) $-0.46 \times (4.1 + 4.7)$		
	$= 601.7$		
	$= -4.0$		
	$\Sigma = 597.7$	m2	600
アスファルト取壊し	別紙図面より $38.7 + 47.4$		
	$= 86.10$		
	86.1×0.023	= 1.98	m3 2.0

位置および延長(箇所)調書

現場打L型水路B300H300(1)

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	6 + 18.7	～	6 + 19.9	左	2.0	
2	9 + 8.7	～	11 + 6.1	左	37.3	
3	13 + 16.8	～	15	左	23.2	
計					62.5	

現場打L型水路B300H300+(蓋版)(2)

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	6 + 19.9	～	9 + 8.7	左	47.9	蓋は有筋
計					47.9	

現場打水路B300H300(3)

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	12 + 0.6	～	13 + 16.8	左	36.3	縞鋼板蓋B600 L=36.3m
計					36.3	

現場打横断水路B300H300

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	12 + 0.3		付近	中央	12.7	C3-B300 蓋は有筋
計					12.7	

PU3型(B250)横断側溝(グレーチング蓋)

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	9 + 16.9		付近	中央	4.2	グレーチング蓋 L=4.2m
計					4.2	

面積計算書

舗装版破碎 t=4cm

測点距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点距離	幅	平均幅	面積	摘要
(m)	(m)	(m)	(m2)		(m)	(m)	(m)	(m2)	
No 6 + 17.48		0.00							
No 7 +	2.52		1.815	4.6	No 12 +				
No 7 + 14.49	14.49	3.63	3.650	52.9	No 12 + 16.78	16.78	3.10	3.445	57.8
No 7 + 16.67	2.18	3.67	3.670	8.0	No 13 +	3.22	3.79	3.745	12.1
No 8 +	3.33	3.67	3.670	12.2	No 13 + 16.50	16.50	3.70	3.675	60.6
No 8 + 17.08	17.08	3.67	3.605	61.6	No 14 +	3.50	3.65	3.645	12.8
No 9 +	2.92	3.54	3.350	9.8	No 15 +	20.00	3.64	3.650	73.0
No 9 + 2.34	2.34	3.16	3.365	7.9			3.66		
No 9 + 11.30	8.96	3.57	3.675	32.9	AKE. 4-2				
No 10 +	8.70	3.78	3.720	32.4					
No 10 + 2.75	2.75	3.66	3.620	10.0					
No 10 + 16.22	13.47	3.58	3.530	47.5	AKA. 4-2				
No 11 +	3.78	3.48	3.495	13.2	ABC. 5				
No 11 + 17.20	17.20	3.51	4.650	80.0					
No 12 +	2.80	5.79	4.445	12.4					
		3.10							
小計	102.52		385.4		小計 合計	60.00 162.52		216.3 601.7	

運搬処理工					1式当り	
名 称	計	算	式	単位	数	量
コンクリート殻運搬 無筋	構造物取壊し工より		$V = 21.8$	m3	22	
コンクリート殻運搬 有筋	構造物取壊し工より		$V = 4.9$	m3	5	
アスファルト殻運搬	構造物取壊し工より	アスカープ	$597.7 \times 0.04 + 1.98 = 25.89$	m3	26	
コンクリート殻処分 無筋	コンクリート殻運搬より		$V = 21.8$	m3	22	
		t/m3	21.8×2.35	=	51.230	t
						51.23
コンクリート殻処分 有筋	コンクリート殻運搬より		$V = 4.9$	m3	5	
		t/m3	4.9×2.50	=	12.330	t
						12.33
アスファルト殻処分	アスファルト殻運搬より		$V = 25.89$	m3	26	
		t/m3	25.9×2.35	=	60.865	t
						60.87

11. 仮 設 工

数量集計表

雑工

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
土留工			式	1	
	大型土のう設置・撤去		式	1	
		1100×H1080	袋	82	
	中詰土		式	1	
		流用土	m3	89	
雨水排水管取付工			式	1	
	排水管取付工		式	1	
		雨水排水管	箇所	14	

土 留 工			
			1式当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
大型土のう設置・撤去 1100×H1080	$21 + 32 + 2 + 17 + 10 = 82$	袋	82
中詰土 流用土	$1.10 \times 1.10 \times 1.08 \times 82 = 107.2$	袋	
地山換算	$(107.2 + \quad \times 0.83 = 89.0$	m3	89

雨水排水管取付工			
			1式当り
名 称	計 算 式	単位	数 量
排水管取付工			
Φ 200	2		
Φ 100	4		
Φ 75	5		
Φ 50	3		
	Σ = 14	箇所	14

交通整理員必要日数算定表

名 称			対象数量	1日当り作業量	日 数	備 考
盛土工						
	路床盛土	平均幅員2.5m未満	4 m3	43.0 m3	0.09 日	赤Ⅰ－14－①－14
作業土工						
	床掘	土砂 上記以外(小規模)	100 m3	32.0 m3	3.12 日	赤Ⅰ－14－①－16、農林P969
	埋戻	上記以外(小規模) 土砂	30 m3	40.0 m2	0.75 日	赤Ⅰ－14－①－17
迂回道路						
	掘削	土砂 (小規模) 1箇所100m3以下(標準)	40 m3	37.0 m3	1.08 日	赤Ⅰ－14－①－6、農林P960
	路体盛土	下幅2.5m以上4.0m未満	450 m3	86.0 m3	5.23 日	赤Ⅰ－14－①－13、農林P967
	整地	敷均し(ルーズ) 標準	50 m3	760.0 m3	0.06 日	赤Ⅰ－14－①－13、農林P967
	切土法面整形	法面整形工 切土部 現場制約無し レキ質土、砂及び砂質土、粘性土	70 m2	140.0 m2	0.50 日	赤Ⅰ－14－①－20、農林P970
	盛土法面整形	法面整形工 盛土部 法面締固有リ 現場制約有り 砂及び砂質土、粘性土	150 m2	120.0 m2	1.25 日	赤Ⅰ－14－①－20、農林P970
	大型土のう設置	大型土のう工(一連) 製作・設置(バックホウ)	82 袋	36.0 袋	2.27 日	赤Ⅱ－5－⑩－4
重力式擁壁工						
	コンクリート工(本体)	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設	4 m3	8.0 m3	0.50 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(本体)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	14 m2	38.0 m2	0.36 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	0.7 m3	4.0 m3	0.17 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	1 m2	38.0 m2	0.02 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
側溝工						
	側溝工(CD-300A)	排水構造物 U型側溝 L=2000mm 1,000kg/個以下	226 m	43.0 m	5.25 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	12 m3	4.0 m3	3.00 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	45 m2	38.0 m2	1.18 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
	コンクリート蓋設置工	排水構造物 蓋版 40kg/枚以下	395 枚	200.0 枚	1.97 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	グレーチング蓋設置工	排水構造物 蓋版 40kg/枚以下	57 枚	200.0 m2	0.28 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	側溝工(CD-300B)	排水構造物 U型側溝 L=2000mm 1,000kg/個以下	8 m	43.0 m	0.18 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	0.4 m3	4.0 m2	0.10 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	1.6 m2	38.0 m2	0.04 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
	コンクリート蓋設置工	排水構造物 蓋版 40kg/枚以下	14 枚	200.0 m2	0.07 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	グレーチング蓋設置工	排水構造物 蓋版 40kg/枚以下	2 枚	200.0 枚	0.01 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	横断側溝工(CD横断-300A)	排水構造物 U型側溝 L=2000mm 1,000kg/個以下	13 m	43.0 m2	0.30 日	標準単価、赤Ⅵ－1－⑥－2
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	0.8 m3	4.0 m3	0.20 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	2.8 m2	38.0 m2	0.07 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
	埋戻コンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	5 m3	4.0 m3	1.25 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
集水樹工						
	コンクリート工(本体)	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設	1.12 m3	8.0 m3	0.14 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(本体)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	29.6 m2	38.0 m2	0.77 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	0.3 m3	4.0 m3	0.07 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	1.6 m2	38.0 m2	0.04 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P983
舗装工						
	表層	As舗装工 基層・中間層・表層(車道・路肩部) 1.4m未満 50mm以下	155 m2	250.0 m2	0.62 日	赤Ⅰ－14－①－106、農林P1114
	上層路盤	路盤工 車道・路肩部施工 上層路盤(粒度調整碎石)	155 m2	940.0 m2	0.16 日	赤Ⅰ－14－①－106、農林P1114
	下層路盤	路盤工 車道・路肩部施工 下層路盤	308 m2	940.0 m2	0.32 日	赤Ⅰ－14－①－106、農林P1114
張コンクリート復旧						
	コンクリート工	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	0.4 m3	4.0 m3	0.10 日	赤Ⅰ－14－①－54、農林P982
	基礎材	基礎碎石 敷均し厚20cmまでを対象、これを超える場合は0.7を乗じた数値(30cmを上限)	4 m2	155.0 m2	0.02 日	赤Ⅰ－14－①－22、農林P982
構造物取壊し工						
	コンクリート構造物取壊し(無筋)	構造物取壊し工 無筋構造物 機械施工	34 m3	19.0 m3	1.78 日	赤Ⅵ－1－④－2 標準単価

小 計				49.63 日	
合 計				50 日	

交通整理員必要日数算定表

	名 称	対象数量	1日当り作業量	日 数	備 考
土工(1次施工)					
	掘削	土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	550 m3	230.0 m3	2.39 日 赤Ⅰ-14-①-6、農林P960
	路体盛土	下幅2.5m以上4.0m未満	40 m3	86.0 m3	0.46 日 赤Ⅰ-14-①-13、農林P967
	路床盛土	平均幅員2.5m以上4.0m未満	260 m3	78.0 m3	3.33 日 赤Ⅰ-14-①-14、農林P968
	埋戻	上記以外(小規模) 土砂	10 m3	40.0 m2	0.25 日 赤Ⅰ-14-①-17
	盛土法面整形	法面整形工 盛土部 法面締固有リ 現場制約有り 砂及び砂質土、粘性土	60 m2	120.0 m2	0.50 日 赤Ⅰ-14-①-20、農林P970
土工(2次施工)					
	掘削	土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	190 m3	230.0 m3	0.82 日 赤Ⅰ-14-①-6、農林P960
	掘削(迂回道路撤去)	土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	490 m3	230.0 m3	2.13 日 赤Ⅰ-14-①-6、農林P960
	路体盛土	下幅2.5m未満	50 m3	50.0 m3	1.00 日 赤Ⅰ-14-①-13
	路床盛土	平均幅員2.5m未満	70 m3	43.0 m3	1.62 日 赤Ⅰ-14-①-14
	路肩盛土	下幅2.5m未満	5 m3	50.0 m3	0.10 日 赤Ⅰ-14-①-13
	床掘	土砂 平均施工幅1m以上2m未満 土留無し 障害無し	120 m3	150.0 m3	0.80 日 赤Ⅰ-14-①-16、農林P969
	埋戻	最大埋戻幅1m未満	80 m3	33.0 m3	2.42 日 赤Ⅰ-14-①-17
	盛土法面整形	法面整形工 盛土部 法面締固有リ 現場制約有り 砂及び砂質土、粘性土	30 m2	120.0 m2	0.25 日 赤Ⅰ-14-①-20、農林P970
法面工					
	種子散布	種子散布工	80 m2	1100.0 m2	0.07 日 赤Ⅰ-14-②-11
擁壁工					
	ブロック積(A)	コンクリートブロック積	156 m2	13.0 m2	12.00 日 赤Ⅰ-14-①-23
	ブロック積(B)	コンクリートブロック積	59 m2	13.0 m2	4.53 日 赤Ⅰ-14-①-23
	裏込砕石	胴込・裏込材(砕石) 間知・平・連節・緑化ブロック	56 m3	20.0 m3	2.80 日 赤Ⅰ-14-①-23
	天端コンクリート(A)	天端コンクリート	8.1 m3	3.4 m3	2.38 日 赤Ⅰ-14-①-23
	天端コンクリート(B)	天端コンクリート	2.1 m3	3.4 m2	0.61 日 赤Ⅰ-14-①-23
	基礎工(A)	現場打基礎コンクリート 基礎砕石有り	20.3 m3	3.7 m3	5.48 日 赤Ⅰ-14-①-23
	基礎工(B)	現場打基礎コンクリート 基礎砕石有り	6.2 m3	3.7 m2	1.67 日 赤Ⅰ-14-①-23
側溝工					
	側溝工(CD-300A)	排水構造物 U型側溝 L=2000mm 1,000kg/個以下	166 m	43.0 m2	3.86 日 標準単価、赤Ⅵ-1-⑥-2
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	10 m3	4.0 m3	2.50 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	33.2 m2	38.0 m2	0.87 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P983
	コンクリート蓋設置工	排水構造物 蓋版 40kg/枚以下	290 枚	200.0 枚	1.45 日 標準単価、赤Ⅵ-1-⑥-2
	グレーチング蓋設置工	排水構造物 蓋版 40kg/枚以下	42 枚	200.0 枚	0.21 日 標準単価、赤Ⅵ-1-⑥-2
	横断側溝工(CD横断-300A)	排水構造物 U型側溝 L=2000mm 1,000kg/個以下	10 m	43.0 m	0.23 日 標準単価、赤Ⅵ-1-⑥-2
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	0.6 m3	4.0 m3	0.15 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	2 m2	38.0 m2	0.05 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P983
	埋戻コンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	8 m3	4.0 m3	2.00 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P982
	管渠工(台付管Φ200)	鉄筋コンクリート台付管設置 単体 φ200 φ250 φ300	1 m	50.0 m	0.02 日 赤Ⅰ-14-①-30
集水樹工					
	コンクリート工(本体)	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設	1.8 m3	8.0 m3	0.22 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P982
	型枠(本体)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	21.8 m2	38.0 m2	0.57 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P983
	均しコンクリート	コンクリート工 無筋・鉄筋構造物 人力打設	4.9 m3	4.0 m3	1.22 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P982
	型枠(均しコンクリート)	型枠工 型枠の製作・設置・撤去 鉄筋・無筋構造物	2.4 m2	38.0 m2	0.06 日 赤Ⅰ-14-①-54、農林P983
車道舗装(1次施工)					
	上層路盤	路盤工 車道・路肩部施工 上層路盤(粒度調整砕石)	654 m2	940.0 m2	0.69 日 赤Ⅰ-14-①-106、農林P1114
	下層路盤	路盤工 車道・路肩部施工 下層路盤	654 m2	940.0 m2	0.69 日 赤Ⅰ-14-①-106、農林P1114
	凍上抑制層	路盤工 車道・路肩部施工 下層路盤	654 m2	940.0 m2	0.69 日 赤Ⅰ-14-①-106、農林P1114
車道舗装(2次施工)					

交通整理員必要日数算定表

[illegible]

小 計				109.77 日	
合 計				110 日	



廃プラ

現場 → (有)丸武産業

高山市丹生川町町方3480-1

L=5.3km

📍

🚗

🚚

🚶

🚲

✈️

✖️

おすすめ... 10分 33分 1時間...

📍

〒506-0833 岐阜県高山市西洞町 6 3-2

↕️

📍

〒506-2123 岐阜県高山市丹生川町町方 3

+

目的地を追加

🕒

すぐに出発

オプション

📱

モバイル デバイスにルートを送信

🔗

リンクをコピー

🚗

国道158号 経由

10 分

最速ルート (通常より少なめの交通量)

5.3 km

⚠️ このルートには制限のある道路または私道を通る箇所があります。

詳細 プレビュー

🚗

県道462号 経由

13 分

7.1 km

📢

New! ルートを続行するには、スマートフォンの通知をタップして経路を検索します

✖️

あ

🔍 経路沿いを検索...

🛢️ ガソリン

🔌 EV 充電ステーション

🗺️

📶

レイヤ

Google Maps

木くず

現場 → (株)佐合木材

高山市松倉町2343-1

L=8.1km

📍

🚗

🚚

🚶

🚲

✈️

✖️

おすすめ... 15分 1時間...

📍

〒506-0833 岐阜県高山市西洞町 6 3-2

↕️

📍

佐合木材 高山事業所、〒506-0034 岐阜県

+

目的地を追加

🕒

すぐに出発

オプション

📱

モバイル デバイスにルートを送信

🔗

リンクをコピー

🚗

山王トンネル 経由

15 分

現時点の最速ルート (複数の通行止めを迂回)

8.9 km

詳細 プレビュー

🚗

国道158号 経由

18 分

(複数の通行止めを迂回)

8.1 km

📢

New! ルートを続行するには、スマートフォンの通知をタップして経路を検索します

✖️

あ

🔍 経路沿いを検索...

🛢️ ガソリン

🔌 EV 充電ステーション

🗺️

📶

レイヤ

Google Maps

流用土運搬

市有地 → 現場

高山市冬頭町608

L=4.5km

※他工事の建設発生土を流用する

V=460m3(地山換算)

おすすめ 14分 42分 57分

〒506-0001 岐阜県高山市冬頭町608

〒506-0833 岐阜県高山市西洞町63-2

目的地を追加

すぐに出発

オプション

モバイル デバイスにルートを送信

リンクをコピー

県道460号 経由 14分 4.5km

県道460号と県道458号 経由 13分 4.9km

県道458号 経由 12分 5.5km

「〒506-0833 岐阜県高山市西洞町63-2」周辺のスポット

レストラン ホテル ガソリンスタンド 駐車場 もっと見る

New! ルートを航行するには、スマートフォンの通知をタップして経路を検索します

経路沿いを検索...

ガソリン EV充電スタンド ホテル 神社 ながせ食品

Google Maps

流用土処分

市有地 → ひだ改良土センター 残土受入地

高山市国府町村山字新田792-2

L=4.3km

※仮置き土量 V=990m3(地山換算)

V=990m3-460m3-90m3(大型土のう)=440m3

おすすめ 7分 29分 58分

〒506-0001 岐阜県高山市冬頭町608

ひだ改良土センター、〒509-4124 岐阜県

目的地を追加

すぐに出発

オプション

モバイル デバイスにルートを送信

リンクをコピー

市道4625名張上切線 経由 7分 4.3km

市道4625名張上切線 経由 8分 4.5km

「ひだ改良土センター」周辺のスポット

レストラン ホテル ガソリンスタンド 駐車場 もっと見る

New! ルートを航行するには、スマートフォンの通知をタップして経路を検索します

経路沿いを検索...

ガソリン EV充電スタンド ホテル

Google Maps

敷鉄板
高山市役所 → 現場
高山市花岡町2丁目18

L=2.0km

-
- おすすめ... 7分 32分 29分 —
- 高山市役所、〒506-0009 岐阜県高山市
- 〒506-0833 岐阜県高山市西洞町131
- + 目的地を追加

🕒 すぐに出発 ▼ オプション

📱 モバイルデバイスにルートを送信 ∞ リンクをコピー

🚗 国道158号 経由 7分
交通状況に基づいた現時点の最速ルート 2.0 km
[詳細](#) [プレビュー](#)

🚗 国道158号 経由 7分
 2.0 km

🚗 県道460号と国道158号 経由 9分
 2.1 km

「〒506-0833 岐阜県高山市西洞町131」周辺のスポット

New! ルートを続行するには、スマートフォンの通知をタップして経路を検索します

[illegible]

市道西洞宗猷寺 2 号線道路改良工事

①フレックス工期 工期日数・余裕期間算定

契約日～ 完成期限日	契約日	令和8年9月8日	A =	466 日
	完成期限日	令和9年12月17日		
工 期 日 数	起工日	令和8年9月28日	B =	446 日
	竣工日	令和9年12月17日		
余 裕 期 間			A - B =	20 日

②冬季補正率算定

現場管理費率の補正（冬期補正） 最高 2 % まで
令和8年度

冬期施工期間	開始日	令和8年12月1日	C =	121 日
	竣工日	令和9年3月31日		
令和9年度				
冬期施工期間	開始日	令和9年12月1日	D =	27 日
	竣工日	令和9年12月27日		
冬 期 施 工 期 間			C + D =	148 日

冬期率 = 12月1日～3月31日までの工事期間 (C+D) / 工期 (B)
冬期率 = 148 / 446 = 0.33

補正係数（赤本Ⅰ-2-②-29より）

積雪寒冷地域の区分	補正係数	該 当
1級地	1.80	
2級地	1.60	
3級地	1.40	
4級地	1.20	

補正值 (%) = 冬期率 × 補正係数

補 正 値	=	0.33	×	1.20	=	0.40 %
-------	---	------	---	------	---	--------