

令和 8 年度
北 部 地 域 幹 線 道 路 整 備 工 事

数 量 計 算 書

令和 8 年 9 月

長 泉 町 役 場
工 事 管 理 課

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工						
	掘削工					
		掘削	土砂	m ³	6,800	C01
	路体盛土工					
		路体盛土	購入土	m ³	11,600	B01
	路床盛土工					
		路床盛土	購入土	m ³	3,500	B02
	法面整形工					
		法面整形（切土部）	土砂	m ²	1,220	S01
		法面整形（盛土部）	締固め有	m ²	2,610	S02
	残土処理工					
		土砂等運搬 ①	粘性土	m ³	9,210	
		土砂等運搬 ②	礫質土	m ³	640	
地盤改良工						
	固結工					
		中層混合処理-A	パワーブレンダー	m ³		
		中層混合処理-B	パワーブレンダー	m ³		
法面工						
	法面保護工					
		防草シート設置	改質アスファルト系	m ²	3,146	
擁壁工						
	作業土工					
		床掘り①	粘性土	m ³	2,400	
		床掘り②	礫質土	m ³	790	
		埋戻し①	流用土	m ³	140	
		埋戻し②	購入土	m ³	710	

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		基面整正		m ²	60	
	1号補強土壁工					
		補強土壁壁面 材組立・設置	コンクリートスキン t=14cm	m ²	522	
		補強材取付		m	5,985	
		笠コンクリート		m	94	
		補強土壁基礎		m	105	
		地下排水		式	1	
	2号補強土壁工					
		補強土壁壁面 材組立・設置	コンクリートスキン t=14cm	m ²		
		補強材取付		m		
		笠コンクリート		m		
		補強土壁基礎		m		
		地下排水		式		
	補強土盛土工					
		まき出し・敷 均し、締固め		m ³	2,600	
	基礎工					
		砕石基礎	RC-40	m ³		
カルバート工						
	作業土工					
		床掘り	土砂	m ³		
		埋戻し	購入土	m ³		
		基面整正		m ²		
	プレキャスト カルバート工					
		プレキャスト ボックス	B5200xH4100	m		
		砕石基礎	RC-40	m ³		
	プレキャスト 擁壁工					
		プレキャストL 型擁壁	H=3500～3800	m		
	翼壁工					
		ウイング1型	(下流側)	箇所		

工 種	種 別	細 別	規 格	単位		摘 要
		ウイング2型	(上流側)	箇所		
護岸工						
	コンクリートブロック工 (護岸ブロック積 ①)					
		コンクリート ブロック基礎		m		
		コンクリート ブロック積	RM-2 n=1:0.5 H≤5000	m ²		
		裏込材	RC-40	m ³		
		天端コンク リート		m		
	コンクリートブロック工 (護岸ブロック積 ②)					
		コンクリート ブロック基礎		m		
		コンクリート ブロック積	RM-2 n=1:0.5 H≤5000	m ²		
		裏込材	RC-40	m ³		
		天端コンク リート		m		
		小口止コンク リート		箇所		
	擁壁工					
		重力式擁壁 ①	n'=1:0.3 (平均 H=2.10m)	m ³		
		重力式擁壁 ②	n'=1:0.3 (平均 H=2.10m)	m ³		
	底張工					
		底張コンク リート ①	t=300	m ²		
		底張コンク リート ②	t=300	m ²		
	復旧工					
		重力式擁壁 (復旧)	n'=1:0.5 (平均 H=1.40m)	m ³		
	護岸工					
		護岸コンク リート		m ³		
排水構造物工						
	作業土工					
		床掘り	土砂	m ³	190	
		埋戻し	流用土	m ³	160	
		基面整正		m ²	130	
	側溝工					

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		プレキャストU型側溝1-1型	PU1-B300-H300	m		
		プレキャストU型側溝1-2型	PU1-B300-H300	m	180	
		プレキャストU型側溝3型	B500xH500	m		
		側溝蓋	B500用	m		
		管渠型側溝1型	φ 300	m	456	
		管渠型側溝2型	φ 300	m	57	
		管渠型側溝3型	φ 400	m	41	
		管渠型側溝4型	φ 500	m	129	
		自由勾配側溝1型	B400xH700	m		
		自由勾配側溝2型	B300xH	m		
	暗渠工					
		横断暗渠1型	φ 300	m	14	
		横断暗渠2型	φ 500	m		
		横断暗渠3型	φ 500	m		
	函渠工					
		横断函渠1型	B600xH600	m		
		横断函渠2型	B400xH400	m		
	管渠工					
		横断管渠1型	φ 600	m		
		横断管渠2型	φ 600	m		
		管渠	VU φ 400	m		
	法面排水工					
		小段排水	W1.0×t0.1	m	197	張りCoのみ
		縦排水	BF-300x200	m	11	
	集水桝工					
		現場打ち集水桝1型	B700xW700xH1000	箇所		
		現場打ち集水桝2型	B1000xW800xH2000	箇所		
		現場打ち集水桝3型	B800xW800xH2300	箇所		
		現場打ち集水桝4型	B800xW800xH1850	箇所		

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		現場打ち集水 桝5型	B500xW500xH500	箇所		
		現場打ち集水 桝6型	B500xW500xH600	箇所		
		現場打ち集水 桝7型	B500xW500xH600	箇所		
		現場打ち集水 桝8型	B600xW600xH700	箇所		
		現場打ち集水 桝9型	B800xW800xH950	箇所		
		現場打ち集水 桝10型	B800xW800xH900	箇所		
		現場打ち集水 桝11型	B800xW800xH900	箇所		
		現場打ち集水 桝12型	B700xW700xH650	箇所		
		現場打ち集水 桝13型	B500xW500xH550	箇所	1	
		現場打ち集水 桝14型	B500xW500xH550	箇所	1	
		プレキャスト 接続桝1型	φ 300, φ 500 H1200	箇所		
		プレキャスト 接続桝2型	B300xH800	箇所		
		プレキャスト 接続桝3型	φ 500 H1200	箇所		
		プレキャスト 接続桝4型	φ 300 H480	箇所	1	
		プレキャスト 接続桝5型	φ 400, φ 500 H1200	箇所	1	
		プレキャスト 接続桝6型	φ 300, φ 400 H1000	箇所	1	
		プレキャスト 管理桝1型	φ 300, H798	箇所	15	
		プレキャスト 管理桝2型	φ 300, H480	箇所	2	
		プレキャスト 管理桝3型	φ 400, H1000	箇所	1	
		プレキャスト 管理桝4型	φ 500, H1200	箇所	5	
	地下排水工					
		地下排水		式		
舗装工						
	アスファルト舗 装工(車道舗装)					
		下層路盤	再生下層路盤材 t=15cm	m ²	2,700	
		上層路盤	粒度調整砕石(M30) t=10cm	m ²	2,700	
		上層路盤	再生瀝青安定処理材 (M30) t=5cm	m ²	2,700	
		表層	再生密粒度アスコン(13) t=5cm	m ²		

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	透水性舗装工 (歩道舗装)					
		フィルター層	砂 t=10cm	m ²		
		路盤	再生下層路盤材 t=10cm	m ²		
		表層	透水性アスコン t=3cm	m ²		
縁石工						
	縁石工					
		縁石A-1型	A種：一般用	m	711	
		縁石A-2型	A種：乗入車椅子用	m	4	
		縁石A-3型	A種：切下車椅子用	m	1	
		縁石A-4型	A種：乗入車両用	m		
		縁石A-5型	A種：切下車両用	m		
		縁石B-1型	A種：一般用	m		
		縁石B-2型	A種：乗入車椅子用	m		
防護柵工						
	路側防護柵工					
		ガードパイプ1型	Gp-C-2B	m	148	
		ガードパイプ2型	Gp-C-3E	m	256	
	防止柵工					
		転落防止柵	土中建込用	m	174	
	防護柵基礎工					
		プレキャスト防護柵基礎1型	H900xB1050	m	90	
		プレキャスト防護柵基礎2型	H900xB1050	m	58	
区画線工						
	区画線工					
		熔融式区画線	実線(白) W=15cm t=1.5mm	m		
		熔融式区画線	実線(白) W=45cm t=1.5mm	m		
		熔融式区画線	破線(白) W=15cm t=1.5mm	m		

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		熔融式区画線	ゼブラ(白) W=45cm t=1.5mm	m		
		熔融式区画線	矢印・文字・記号(白) W=15cm換算 t=1.5mm	m		
取付道路工						
	取付道路工					
		取付道路	(L=7.5m)	式	1	
民地乗入工						
	民地乗入工					
		民地乗入	(L=13.5m)	式		
構造物撤去工						
	防護柵撤去工					
		防護柵撤去(ガードレール)	Gr-C-2B	m		
		防護柵撤去(ガードパイプ)	Gr-C-45	m		
		防護柵撤去(転落防止柵)		m		
		防護柵撤去(フェンス)		m		
	構造物取壊し工					
		コンクリート構造物切断	無筋構造物	m	27	
		コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m ³	53	
		コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m ³	1	
		舗装版切断	アスファルト, t≤15cm	m	6	
		舗装版破砕	アスファルト, t≤15cm	m ²		
		舗装版破砕	コンクリート, t≤15cm	m ²	297	
	運搬処理工					
		殻運搬	コンクリート殻(無筋)	m ³	83	
		殻運搬	コンクリート殻(鉄筋)	m ³	1	
		殻運搬	アスファルト殻	m ³		
		殻処分	コンクリート殻(無筋)	m ³	83	
		殻処分	コンクリート殻(鉄筋)	m ³	1	
		殻処分	アスファルト殻	m ³		
仮設工						

[illegible]

道 路 土 工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
掘削工			
掘削 (土砂)	別紙平均計算書より $V = 6,761.9 \text{ m}^3$	m3	6,800
路体盛土工			
路体盛土 (購入土)	別紙平均計算書より $V = 11,554.9 \text{ m}^3$	m3	11,600
路床盛土工			
路床盛土 (購入土)	別紙平均計算書より $V = 3,530.9 \text{ m}^3$	m3	3,500
法面整形工			
法面整形(切土部)	別紙平均計算書より $A = 1,223.5 \text{ m}^2$	m2	1,220
法面整形(盛土部)	別紙平均計算書より $A = 2,613.5 \text{ m}^2$	m2	2,610

道 路 土 工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
残土処理工			
土砂等運搬 ① (粘性土)	別紙各工種平均計算書より ・道路土工 (粘性・掘削) $V = 6,761.9 \text{ m}^3$ ・擁壁工 (粘性・床掘) $V = 2,435.9 \text{ m}^3$ ・カルバート工 (粘性・床掘) $V = \text{ } \text{m}^3$ ・排水構造物積工 (粘性・床掘) $V = 187.2 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 9,385.0 \text{ m}^3$ ・排水構造物積工 (流用・埋戻) $V = 157.7 \text{ m}^3$ ・土量変化率 $C=0.9$ より 残土 $= 9,385.0 - (157.7 \div 0.9)$ 残土 $= 9209.7 \text{ m}^3$	m3	9,210
土砂等運搬 ② (礫質土)	別紙各工種平均計算書より ・擁壁工 (礫質・床掘) $V = 794.4 \text{ m}^3$ ・擁壁工 (流用・埋戻) $V = 139.9 \text{ m}^3$ ・土量変化率 $C=0.9$ より 残土 $= 794.4 - (139.9 \div 0.9)$ 残土 $= 639.0 \text{ m}^3$	m3	640

計 算 書						(計算書第 号)					
掘削(土砂) (C01)											
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要
	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
					BP						
					KA. 1-1						
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	22.40	448.00							
NO. 6 + 0.000		44.8									
NO. 6 + 12.067	12.067	53.7	49.25	594.30	KE. 1-1						
NO. 7 + 0.000	7.933		49.30	391.10							
NO. 7 + 14.288	14.288	44.9	36.60	522.94	KE. 1-2						
NO. 8 + 0.000	5.712	28.3									
NO. 8 + 0.000	20.000	26.3	35.35	707.00							
NO. 9 + 0.000	14.288	44.4									
NO. 9 + 14.288	5.712	60.7	70.10	400.41	KA. 1-2						
NO. 10 + 0.000	20.000	79.5									
NO. 11 + 0.000		32.6	56.05	1121.00							
小 計	L =	120.000	V =	5091.52		小 計					
合 計	ΣL =	120.000	ΣV =	5091.52		合 計					

計 算 書						(計算書第	号)				
掘削(土砂) (C01)											
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要
NO. 11 + 0.000	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 12 + 0.000	20.000	32.6	33.35	667.00							
NO. 13 + 0.000	20.000	34.1	21.55	431.00							
NO. 13 + 0.000	8.424	9.0	7.05	59.39	KA. 2-1						
NO. 13 + 8.424	11.576	5.1	3.40	39.36							
NO. 14 + 0.000	20.000	1.7	0.85	17.00							
NO. 15 + 0.000	4.424	0.0	0.00	0.00	KE. 2-1						
NO. 15 + 4.424	15.576	0.0	0.20	3.12							
NO. 16 + 0.000	7.238	0.4	0.65	4.70							
NO. 16 + 7.238	12.762	0.9	0.45	5.74	KE. 2-2						
NO. 17 + 0.000	20.000	0.0	0.05	1.00							
NO. 18 + 0.000	3.238	0.1	0.15	0.49							
NO. 18 + 3.238	6.723	0.2	0.10	0.67	KA. 2-2						
NO. 18 + 9.961	10.039	0.0	0.20	2.01		KA. 3-1					
NO. 19 + 0.000	20.000	0.4	0.20	4.00							
NO. 20 + 0.000	5.228	0.0	0.00	0.00	KA. 3-1						
NO. 20 + 5.228		0.0									
小 計	L =	185.228	V =	1235.48		小 計					
合 計	ΣL =	305.228	ΣV =	6327.00		合 計					

計 算 書						(計算書第	号)				
掘削(土砂) (C01)											
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要
NO. 20 + 5.228	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	KA. 3-1		(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 21 + 0.000	14.772	0.0	0.00	0.00							
NO. 22 + 0.000	20.000	0.0	1.50	30.00							
NO. 22 + 0.000	8.788	3.0	4.85	42.62	KE. 3-2						
NO. 22 + 8.788	11.212	6.7	10.20	114.36							
NO. 23 + 0.000	20.000	13.7	12.40	248.00							
NO. 24 + 0.000		11.1									
小 計	L = 74.772		V = 434.98			小 計					
合 計	ΣL = 380.000		ΣV = 6761.98			合 計					

計						算書						(計算書第	号)
路体盛土(購入土) (B01)						路床盛土(購入土) (B02)							
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要		
	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	BP		(m)	(m2)	(m2)	(m3)	BP		
					KA. 1-1						KA. 1-1		
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	4.80	96.00			
NO. 6 + 0.000	12.067	0.0	0.00	0.00		NO. 6 + 0.000	12.067	9.6	10.80	130.32			
NO. 6 + 12.067	7.933	0.0	0.00	0.00	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	7.933	12.0	12.25	97.18	KE. 1-1		
NO. 7 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00		NO. 7 + 0.000	14.288	12.5	12.05	172.17			
NO. 7 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	5.712	11.6	11.75	67.12	KE. 1-2		
NO. 8 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 8 + 0.000	20.000	11.9	12.05	241.00			
NO. 9 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00		NO. 9 + 0.000	14.288	12.2	12.45	177.89			
NO. 9 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KA. 1-2	NO. 9 + 14.288	5.712	12.7	16.05	91.68	KA. 1-2		
NO. 10 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 10 + 0.000	20.000	19.4	13.45	269.00			
NO. 11 + 0.000		0.0				NO. 11 + 0.000		7.5					
小 計	L =	120.000	V =	0.00		小 計	L =	120.000	V =	1342.35			
合 計	ΣL =	120.000	ΣV =	0.00		合 計	ΣL =	120.000	ΣV =	1342.35			

計						算書						(計算書第	号)
路体盛土(購入土) (B01)						路床盛土(購入土) (B02)							
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要		
NO. 11 + 0.000	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		NO. 11 + 0.000	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			
NO. 12 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 12 + 0.000	20.000	7.5	7.50	150.00			
NO. 13 + 0.000	20.000	0.0	1.15	23.00		NO. 13 + 0.000	20.000	7.5	7.55	151.00			
NO. 13 + 0.000	8.424	2.3	7.20	60.65		NO. 13 + 0.000	8.424	7.6	7.75	65.29			
NO. 13 + 8.424	11.576	12.1	21.40	247.73	KA. 2-1	NO. 13 + 8.424	11.576	7.9	7.95	92.03	KA. 2-1		
NO. 14 + 0.000	20.000	30.7	54.40	1088.00		NO. 14 + 0.000	20.000	8.0	8.30	166.00			
NO. 15 + 0.000	4.424	78.1	81.15	359.01		NO. 15 + 0.000	4.424	8.6	8.65	38.27			
NO. 15 + 4.424	15.576	84.2	92.95	1447.79	KE. 2-1	NO. 15 + 4.424	15.576	8.7	8.70	135.51	KE. 2-1		
NO. 16 + 0.000	7.238	101.7	94.45	683.63		NO. 16 + 0.000	7.238	8.7	8.70	62.97			
NO. 16 + 7.238	12.762	87.2	77.95	994.80	KE. 2-2	NO. 16 + 7.238	12.762	8.7	8.65	110.39	KE. 2-2		
NO. 17 + 0.000	20.000	68.7	75.25	1505.00		NO. 17 + 0.000	20.000	8.6	8.65	173.00			
NO. 18 + 0.000	3.238	81.8	83.95	271.83		NO. 18 + 0.000	3.238	8.7	8.70	28.17			
NO. 18 + 3.238	6.723	86.1	84.05	565.07	KA. 2-2	NO. 18 + 3.238	6.723	8.7	8.70	58.49	KA. 2-2		
NO. 18 + 9.961	10.039	82.0	82.60	829.22	KA. 3-1	NO. 18 + 9.961	10.039	8.7	8.75	87.84	KA. 3-1		
NO. 19 + 0.000	20.000	83.2	80.00	1600.00		NO. 19 + 0.000	20.000	8.8	8.95	179.00			
NO. 20 + 0.000	5.228	76.8	74.90	391.58		NO. 20 + 0.000	5.228	9.1	9.15	47.84			
NO. 20 + 5.228		73.0			KA. 3-1	NO. 20 + 5.228		9.2			KA. 3-1		
小 計	L =	185.228	V =	10067.31		小 計	L =	185.228	V =	1545.79			
合 計	ΣL =	305.228	ΣV =	10067.31		合 計	ΣL =	305.228	ΣV =	2888.15			

計						算書第(号)					
路体盛土(購入土) (B01)						路床盛土(購入土) (B02)					
測点	距離	断面	平均断面	立積	摘要	測点	距離	断面	平均断面	立積	摘要
NO. 20 + 5.228	(m) 14.772	(m2) 73.0	(m2) 58.80	(m3) 868.59	KA. 3-1	NO. 20 + 5.228	(m) 14.772	(m2) 9.2	(m2) 9.10	(m3) 134.43	KA. 3-1
NO. 21 + 0.000	20.000	44.6	26.20	524.00		NO. 21 + 0.000	20.000	9.0	8.80	176.00	
NO. 22 + 0.000	8.788	7.8	6.00	52.73		NO. 22 + 0.000	8.788	8.6	8.60	75.58	
NO. 22 + 8.788	11.212	4.2	2.70	30.27		NO. 22 + 8.788	11.212	8.6	8.45	94.74	
NO. 23 + 0.000	20.000	1.2	0.60	12.00	KE. 3-2	NO. 23 + 0.000	20.000	8.3	8.10	162.00	KE. 3-2
NO. 24 + 0.000		0.0				NO. 24 + 0.000		7.9			
小計	L = 74.772		V = 1487.59			小計	L = 74.772		V = 642.75		
合計	ΣL = 380.000		ΣV = 11554.90			合計	ΣL = 380.000		ΣV = 3530.90		

計						算書						(計算書第	号)
法面整形(切土部) (S01)						法面整形(盛土部) (S02)							
測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要		
	(m)	(m)	(m)	(m2)	BP		(m)	(m)	(m)	(m2)	BP		
					KA. 1-1								
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	1.95	39.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00			
NO. 6 + 0.000	12.067	3.9	4.65	56.11		NO. 6 + 0.000	12.067	0.0	0.00	0.00			
NO. 6 + 12.067	7.933	5.4	5.75	45.61	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	7.933	0.0	0.00	0.00	KE. 1-1		
NO. 7 + 0.000	14.288	6.1	5.40	77.16		NO. 7 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00			
NO. 7 + 14.288	5.712	4.7	4.45	25.42	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KE. 1-2		
NO. 8 + 0.000	20.000	4.2	8.00	160.00		NO. 8 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00			
NO. 9 + 0.000	14.288	11.8	14.25	203.60		NO. 9 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00			
NO. 9 + 14.288	5.712	16.7	17.05	97.39	KA. 1-2	NO. 9 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KA. 1-2		
NO. 10 + 0.000	20.000	17.4	10.00	200.00		NO. 10 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00			
NO. 11 + 0.000		2.6				NO. 11 + 0.000		0.0					
小 計	L =	120.000	A =	904.29		小 計	L =	120.000	A =	0.00			
合 計	ΣL =	120.000	ΣA =	904.29		合 計	ΣL =	120.000	ΣA =	0.00			

計						算						書						(計算書第	号)
法面整形(切土部) (S01)						法面整形(盛土部) (S02)													
測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要		
NO. 11 + 0.000	(m) 20.000	(m) 2.6	(m) 3.25	(m2) 65.00	KA. 2-1	NO. 11 + 0.000	(m) 20.000	(m) 0.0	(m) 0.00	(m2) 0.00	KA. 2-1	NO. 11 + 0.000	(m) 20.000	(m) 0.0	(m) 0.00	(m2) 0.00	KA. 2-1		
NO. 12 + 0.000	20.000	3.9	4.65	93.00		NO. 12 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 12 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00			
NO. 13 + 0.000	8.424	5.4	3.10	26.11		NO. 13 + 0.000	8.424	0.0	5.40	45.49		NO. 13 + 0.000	8.424	0.0	5.40	45.49			
NO. 13 + 8.424	11.576	0.8	0.75	8.68		NO. 13 + 8.424	11.576	10.8	11.00	127.34		NO. 13 + 8.424	11.576	10.8	11.00	127.34			
NO. 14 + 0.000	20.000	0.7	0.35	7.00		NO. 14 + 0.000	20.000	11.2	12.85	257.00		NO. 14 + 0.000	20.000	11.2	12.85	257.00			
NO. 15 + 0.000	4.424	0.0	0.00	0.00	KE. 2-1	NO. 15 + 0.000	4.424	14.5	15.20	67.24	KE. 2-1	NO. 15 + 0.000	4.424	14.5	15.20	67.24	KE. 2-1		
NO. 15 + 4.424	15.576	0.0	0.00	0.00		NO. 15 + 4.424	15.576	15.9	18.25	284.26		NO. 15 + 4.424	15.576	15.9	18.25	284.26			
NO. 16 + 0.000	7.238	0.0	0.00	0.00	KE. 2-2	NO. 16 + 0.000	7.238	20.6	20.90	151.27	KE. 2-2	NO. 16 + 0.000	7.238	20.6	20.90	151.27	KE. 2-2		
NO. 16 + 7.238	12.762	0.0	0.00	0.00		NO. 16 + 7.238	12.762	21.2	18.20	232.27		NO. 16 + 7.238	12.762	21.2	18.20	232.27			
NO. 17 + 0.000	20.000	0.0	0.60	12.00	KA. 2-2	NO. 17 + 0.000	20.000	15.2	16.05	321.00	KA. 2-2	NO. 17 + 0.000	20.000	15.2	16.05	321.00	KA. 2-2		
NO. 18 + 0.000	3.238	1.2	1.00	3.24		NO. 18 + 0.000	3.238	16.9	17.00	55.05		NO. 18 + 0.000	3.238	16.9	17.00	55.05			
NO. 18 + 3.238	6.723	0.8	0.40	2.69		NO. 18 + 3.238	6.723	17.1	17.40	116.98		NO. 18 + 3.238	6.723	17.1	17.40	116.98			
NO. 18 + 9.961	10.039	0.0	0.35	3.51	KA. 3-1	NO. 18 + 9.961	10.039	17.7	17.75	178.19	KA. 3-1	NO. 18 + 9.961	10.039	17.7	17.75	178.19	KA. 3-1		
NO. 19 + 0.000	20.000	0.7	0.35	7.00	KA. 3-1	NO. 19 + 0.000	20.000	17.8	17.05	341.00	KA. 3-1	NO. 19 + 0.000	20.000	17.8	17.05	341.00	KA. 3-1		
NO. 20 + 0.000	5.228	0.0	0.00	0.00		NO. 20 + 0.000	5.228	16.3	16.20	84.69		NO. 20 + 0.000	5.228	16.3	16.20	84.69			
NO. 20 + 5.228		0.0				NO. 20 + 5.228		16.1				NO. 20 + 5.228		16.1					
小 計	L =	185.228	A =	228.23		小 計	L =	185.228	A =	2261.79		小 計	L =	185.228	A =	2261.79			
合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	1132.52		合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	2261.79		合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	2261.79			

[illegible]

法 面 工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
法面保護工 防草シート 改質アスファルト系	別紙平均計算書 より $A = 3,176.19.96$ $= 3,176 \text{ m}^2$	m2	3,176

計 算 書						(計算書第 号)					
法面工(モルタル吹付け) (N01)						法面工(防草シート) (N02)					
測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)	BP		(m)	(m)	(m)	(m2)	BP
					KA. 1-1						KA. 1-1
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00	
NO. 6 + 0.000	12.067	0.0	0.00	0.00		NO. 6 + 0.000	12.067	0.0	0.00	0.00	
NO. 6 + 12.067	7.933	0.0	0.00	0.00	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	7.933	0.0	0.00	0.00	KE. 1-1
NO. 7 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00		NO. 7 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00	
NO. 7 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KE. 1-2
NO. 8 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 8 + 0.000	20.000	0.0	3.60	72.00	
NO. 9 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00		NO. 9 + 0.000	14.288	7.2	10.15	145.02	
NO. 9 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KA. 1-2	NO. 9 + 14.288	5.712	13.1	13.60	77.68	KA. 1-2
NO. 10 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 10 + 0.000	20.000	14.1	7.05	141.00	
NO. 11 + 0.000		0.0				NO. 11 + 0.000		0.0			
小 計	L =	120.000	A =	0.00		小 計	L =	120.000	A =	435.71	
合 計	ΣL =	120.000	ΣA =	0.00		合 計	ΣL =	120.000	ΣA =	435.71	

計						算						書						(計算書第	号)
法面工(モルタル吹付け) (N01)						法面工(防草シート) (N02)													
測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要		
NO. 11 + 0.000	(m)	(m)	(m)	(m2)	KA. 2-1	NO. 11 + 0.000	(m)	(m)	(m)	(m2)	KA. 2-1	NO. 11 + 0.000	(m)	(m)	(m)	(m2)	KA. 2-1		
NO. 12 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 12 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 12 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		0.00	
NO. 13 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 13 + 0.000	20.000	0.0	2.70	54.00		NO. 13 + 0.000	20.000	0.0	2.70	54.00		54.00	
NO. 13 + 8.424	8.424	0.0	0.00	0.00		NO. 13 + 8.424	8.424	5.4	8.50	71.60		NO. 13 + 8.424	8.424	5.4	8.50	71.60		71.60	
NO. 14 + 0.000	11.576	0.0	0.00	0.00		NO. 14 + 0.000	11.576	11.6	11.70	135.44		NO. 14 + 0.000	11.576	11.6	11.70	135.44		135.44	
NO. 15 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00	KE. 2-1	NO. 15 + 0.000	20.000	11.8	13.15	263.00	KE. 2-1	NO. 15 + 0.000	20.000	11.8	13.15	263.00	KE. 2-1		
NO. 15 + 4.424	4.424	0.0	0.00	0.00		NO. 15 + 4.424	4.424	14.5	15.20	67.24		NO. 15 + 4.424	4.424	14.5	15.20	67.24		67.24	
NO. 16 + 0.000	15.576	0.0	0.00	0.00		NO. 16 + 0.000	15.576	15.9	18.25	284.26		NO. 16 + 0.000	15.576	15.9	18.25	284.26		284.26	
NO. 16 + 7.238	7.238	0.0	0.00	0.00		NO. 16 + 7.238	7.238	20.6	20.90	151.27		NO. 16 + 7.238	7.238	20.6	20.90	151.27		151.27	
NO. 17 + 0.000	12.762	0.0	0.00	0.00		NO. 17 + 0.000	12.762	21.2	18.20	232.27		NO. 17 + 0.000	12.762	21.2	18.20	232.27		232.27	
NO. 18 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00	KA. 2-2	NO. 18 + 0.000	20.000	15.2	16.65	333.00	KA. 2-2	NO. 18 + 0.000	20.000	15.2	16.65	333.00	KA. 2-2		
NO. 18 + 3.238	3.238	0.0	0.00	0.00		NO. 18 + 3.238	3.238	18.1	18.00	58.28		NO. 18 + 3.238	3.238	18.1	18.00	58.28		58.28	
NO. 18 + 9.961	6.723	0.0	0.00	0.00		NO. 18 + 9.961	6.723	17.9	17.80	119.67		NO. 18 + 9.961	6.723	17.9	17.80	119.67		119.67	
NO. 19 + 0.000	10.039	0.0	0.00	0.00		NO. 19 + 0.000	10.039	17.7	18.10	181.71		NO. 19 + 0.000	10.039	17.7	18.10	181.71		181.71	
NO. 20 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 20 + 0.000	20.000	18.5	17.40	348.00		NO. 20 + 0.000	20.000	18.5	17.40	348.00		348.00	
NO. 20 + 5.228	5.228	0.0	0.00	0.00	KA. 3-1	NO. 20 + 5.228	5.228	16.3	16.20	84.69	KA. 3-1	NO. 20 + 5.228	5.228	16.3	16.20	84.69	KA. 3-1		
								16.1											
小 計	L =	185.228	A =	0.00		小 計	L =	185.228	A =	2384.45		小 計	L =	185.228	A =	2384.45			
合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	0.00		合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	2820.15		合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	2820.15			

計						算書第()号					
法面工(モルタル吹付け) (N01)						法面工(防草シート) (N02)					
測点	距離	法長	平均法長	面積	摘要	測点	距離	法長	平均法長	面積	摘要
NO. 20 + 5.228	(m) 14.772	(m) 0.0	(m) 0.00	(m2) 0.00	KA. 3-1	NO. 20 + 5.228	(m) 14.772	(m) 16.1	(m) 14.00	(m2) 206.81	KA. 3-1
NO. 21 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 21 + 0.000	20.000	11.9	7.00	140.00	
NO. 22 + 0.000	8.788	0.0	0.00	0.00		NO. 22 + 0.000	8.788	2.1	1.05	9.23	
NO. 22 + 8.788	11.212	0.0	0.00	0.00	KE. 3-2	NO. 22 + 8.788	11.212	0.0	0.00	0.00	KE. 3-2
NO. 23 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00		NO. 23 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00	
NO. 24 + 0.000		0.0				NO. 24 + 0.000		0.0			
小計	L = 74.772	A = 0.00				小計	L = 74.772	A = 356.04			
合計	ΣL = 380.000	ΣA = 0.00				合計	ΣL = 380.000	ΣA = 3176.19			

擁 壁 工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
作業土工			
床掘り① (粘性土)	別紙平均計算書より $V = 2,435.9 \text{ m}^3$	m3	2,400
床掘り② (礫質土)	別紙平均計算書より $V = 794.4 \text{ m}^3$	m3	790
埋戻し① (流用土)	別紙平均計算書より $V = 139.9 \text{ m}^3$	m3	140
埋戻し② (購入土)	別紙平均計算書より $V = 705.7 \text{ m}^3$	m3	710
基面整正	別紙平均計算書より $A = 64.3 \text{ m}^2$	m2	60
	※ 残土処理は、道路土工にて計上		
1号補強土壁工			
補強土壁 壁面材組立・設置	別紙数量計算書より $A = 522.07 \text{ m}^2$	m2	522
補強材取付	別紙数量計算書より $L = 5,985.0 \text{ m}$	m	5,985
笠コンクリート	別紙数量計算書より $L = 93.9 \text{ m}$	m	94
補強土壁基礎	別紙数量計算書より $L = 104.9 \text{ m}$	m	105
地下排水	別紙数量計算書より $N = 1.0 \text{ 式}$	式	1
補強土盛土工			
まき出し・敷均し、 締固め	別紙平均計算書より $V = 2,564.6 \text{ m}^3$	m3	2,600

計						算書						(計算書第	号)
床堀り①(粘性土) (YC1)						床堀り②(礫質土) (YC2)							
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要		
	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			(m)	(m2)	(m2)	(m3)			
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	20.75	415.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	3.40	68.00			
NO. 6 + 0.000	12.067	41.5	46.15	556.89		NO. 6 + 0.000	12.067	6.8	8.00	96.54			
NO. 6 + 12.067	7.933	50.8	46.50	368.88	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	7.933	9.2	8.75	69.41	KE. 1-1		
NO. 7 + 0.000	14.288	42.2	37.45	535.09		NO. 7 + 0.000	14.288	8.3	8.25	117.88			
NO. 7 + 14.288	5.712	32.7	30.70	175.36	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	5.712	8.2	7.75	44.27	KE. 1-2		
NO. 8 + 0.000	20.000	28.7	17.20	344.00		NO. 8 + 0.000	20.000	7.3	10.60	212.00			
NO. 9 + 0.000	14.288	5.7	2.85	40.72		NO. 9 + 0.000	14.288	13.9	11.30	161.45			
NO. 9 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KA. 1-2	NO. 9 + 14.288	5.712	8.7	4.35	24.85	KA. 1-2		
NO. 10 + 0.000		0.0				NO. 10 + 0.000		0.0					
小 計	L =	100.000	V =	2435.94		小 計	L =	100.000	V =	794.40			
合 計	ΣL =	100.000	ΣV =	2435.94		合 計	ΣL =	100.000	ΣV =	794.40			

計						算書						(計算書第	号)
埋戻し①(流用土) (YR1)						埋戻し②(購入土) (YR2)							
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要		
	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			(m)	(m2)	(m2)	(m3)			
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.40	8.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	3.70	74.00			
NO. 6 + 0.000		0.8				NO. 6 + 0.000		7.4					
NO. 6 + 12.067	12.067	1.0	0.90	10.86	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	12.067	13.4	10.40	125.50	KE. 1-1		
NO. 7 + 0.000	7.933	1.0	1.00	7.93		NO. 7 + 0.000	7.933	12.0	12.70	100.75			
NO. 7 + 14.288	14.288	1.3	1.15	16.43	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	14.288	12.0	12.00	171.46	KE. 1-2		
NO. 8 + 0.000	5.712	0.9	1.10	6.28		NO. 8 + 0.000	5.712	11.0	11.50	65.69			
NO. 9 + 0.000	20.000	3.7	2.30	46.00		NO. 9 + 0.000	20.000	3.4	7.20	144.00			
NO. 9 + 14.288	14.288	1.8	2.75	39.29	KA. 1-2	NO. 9 + 14.288	14.288	0.0	1.70	24.29	KA. 1-2		
NO. 10 + 0.000	5.712	0.0	0.90	5.14		NO. 10 + 0.000	5.712	0.0	0.00	0.00			
小 計	L =	100.000	V =	139.93		小 計	L =	100.000	V =	705.69			
合 計	ΣL =	100.000	ΣV =	139.93		合 計	ΣL =	100.000	ΣV =	705.69			

計						算						書		(計算書第	号)
基面整正 (YT1)															
測 点	距 離	幅 員	平均幅員	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要				
	(m)	(m)	(m)	(m2)											
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.40	8.00											
NO. 6 + 0.000		12.067				0.8									
NO. 6 + 12.067	7.933	0.8	0.80	9.65	KE. 1-1										
NO. 7 + 0.000	14.288	0.8	0.80	6.35											
NO. 7 + 14.288	5.712	0.8	0.80	11.43	KE. 1-2										
NO. 8 + 0.000	20.000	0.8	0.80	4.57											
NO. 9 + 0.000	14.288	0.8	0.70	14.00											
NO. 9 + 0.000		0.6													
NO. 9 + 14.288	5.712	0.6	0.60	8.57	KA. 1-2										
NO. 10 + 0.000		0.6	0.30	1.71											
		0.0													
小 計	L =	100.000	A =	64.28		小 計									
合 計	ΣL =	100.000	ΣA =	64.28		合 計									

計						算書						(計算書第	号)
補強土盛土 (YHK)						碎石基礎 (YK1)							
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要		
	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			(m)	(m2)	(m2)	(m3)			
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	20.15	403.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00			
NO. 6 + 0.000	12.067	40.3	42.85	517.07		NO. 6 + 0.000	12.067	0.0	0.00	0.00			
NO. 6 + 12.067	7.933	45.4	44.85	355.80	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	7.933	0.0	0.00	0.00	KE. 1-1		
NO. 7 + 0.000	14.288	44.3	38.85	555.09		NO. 7 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00			
NO. 7 + 14.288	5.712	33.4	29.40	167.93	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KE. 1-2		
NO. 8 + 0.000	20.000	25.4	20.10	402.00		NO. 8 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00			
NO. 9 + 0.000	14.288	14.8	10.30	147.17		NO. 9 + 0.000	14.288	0.0	0.00	0.00			
NO. 9 + 14.288	5.712	5.8	2.90	16.56	KA. 1-2	NO. 9 + 14.288	5.712	0.0	0.00	0.00	KA. 1-2		
NO. 10 + 0.000		0.0				NO. 10 + 0.000		0.0					
小 計	L =	100.000	V =	2564.62		小 計	L =	100.000	V =	0.00			
合 計	ΣL =	100.000	ΣV =	2564.62		合 計	ΣL =	100.000	ΣV =	0.00			

補強土壁

壁面材（コンクリートスキン t=14cm）

名 称	部材名称	密 度 取付 本数	寸 法 幅×高さ	枚 数	1枚当り 面積	面 積	備考
A4	(標準)	4	1.500 × 1.500	116	2.250	261.000	
A04	(標準)	4	1.500 × 1.500	8	2.250	18.000	穴開け φ 250
AR4	(標準・右端)	4	1.350 × 1.500		2.025		
BP4	(標準・天端)	4	1.500 × 1.480	23	2.220	51.060	
BOP4	(標準・天端)	4	1.500 × 1.480	1	2.220	2.220	穴開け φ 250
BLP4	(標準・左端・天端)	4	1.350 × 1.480	1	1.998	1.998	
C2	(1/2・下端)	2	1.500 × 0.750	27	1.125	30.375	
DP2	(1/2・天端)	2	1.500 × 0.730	22	1.095	24.090	
DLP2	(1/2・左端・天端)	2	1.350 × 0.730	3	0.986	2.958	
DRP2	(1/2・右端・天端)	2	1.350 × 0.730		0.986		
MAL4	(標準・自在・左)	4	0.926 × 1.500	3	1.389	4.167	θ =126° 15' 49"
MBLP4	(標準・自在・左・天端)	4	0.926 × 1.480	1	1.370	1.370	θ =126° 15' 49"
MCL2	(1/2・自在・左・下端)	2	0.926 × 0.750	1	0.695	0.695	θ =126° 15' 49"
MAR4	(標準・自在・右)	4	0.926 × 1.500	4	1.389	5.556	θ =126° 15' 49"
MDRP2	(1/2・自在・右・天端)	2	0.926 × 0.730	1	0.676	0.676	θ =126° 15' 49"
MAL4	(標準・自在・左)	4	0.857 × 1.500	4	1.286	5.144	θ =174° 22' 1"
MDLP2	(1/2・自在・左・天端)	2	0.857 × 0.730	1	0.626	0.626	θ =174° 22' 1"
MAR4	(標準・自在・右)	4	0.857 × 1.500	3	1.286	3.858	θ =174° 22' 1"
MBRP4	(標準・自在・右・天端)	4	0.857 × 1.480	1	1.268	1.268	θ =174° 22' 1"
MCR2	(1/2・自在・右・下端)	2	0.857 × 0.750	1	0.643	0.643	θ =174° 22' 1"
MAL4	(標準・自在・左)	4	0.853 × 1.500		1.280		θ =177° 32' 45"
MBLP4	(標準・自在・左・天端)	4	0.853 × 1.480		1.262		θ =177° 32' 45"
MCL2	(1/2・自在・左・下端)	2	0.853 × 0.750		0.640		θ =177° 32' 45"
MAR4	(標準・自在・右)	4	0.853 × 1.500		1.280		θ =177° 32' 45"
MDRP2	(1/2・自在・右・天端)	2	0.853 × 0.730		0.623		θ =177° 32' 45"
MAL4	(標準・自在・左)	4	0.847 × 1.500	4	1.271	5.084	θ =182° 24' 24"
MDLP2	(1/2・自在・左・天端)	2	0.847 × 0.730		0.618		θ =182° 24' 24"
MAR4	(標準・自在・右)	4	0.847 × 1.500	3	1.271	3.813	θ =182° 24' 24"
小 計				228 枚		424.601 m ²	

補強土壁

壁面材（コンクリートスキン t=14cm）

名 称	部材名称	密 度 取付 本数	寸 法 幅×高さ	枚 数	1枚当り 面積	面 積	備考
MBRP4	(標準・自在・右・天端)	4	0.847 × 1.480	1	1.254	1.254	$\theta = 182^{\circ} 24' 24''$
MCR2	(1/2・自在・右・下端)	2	0.847 × 0.750	1	0.635	0.635	$\theta = 182^{\circ} 24' 24''$
MAL4	(標準・自在・左)	4	0.837 × 1.500	3	1.256	3.768	$\theta = 189^{\circ} 58' 6''$
MDLP2	(1/2・自在・左・天端)	2	0.837 × 0.730	1	0.611	0.611	$\theta = 189^{\circ} 58' 6''$
MAR4	(標準・自在・右)	4	0.837 × 1.500	2	1.256	2.512	$\theta = 189^{\circ} 58' 6''$
MBRP4	(標準・自在・右・天端)	4	0.837 × 1.480	1	1.239	1.239	$\theta = 189^{\circ} 58' 6''$
MCR2	(1/2・自在・右・下端)	2	0.837 × 0.750	1	0.628	0.628	$\theta = 189^{\circ} 58' 6''$
MAL4	(標準・自在・左)	4	0.779 × 1.500	3	1.169	3.507	$\theta = 230^{\circ} 31' 14''$
MBLP4	(標準・自在・左・天端)	4	0.779 × 1.480	1	1.153	1.153	$\theta = 230^{\circ} 31' 14''$
MCL2	(1/2・自在・左・下端)	2	0.779 × 0.750	1	0.584	0.584	$\theta = 230^{\circ} 31' 14''$
MAR4	(標準・自在・右)	4	0.779 × 1.500	4	1.169	4.676	$\theta = 230^{\circ} 31' 14''$
MDRP2	(1/2・自在・右・天端)	2	0.779 × 0.730	1	0.569	0.569	$\theta = 230^{\circ} 31' 14''$
KA2(180°)	(標準・コーナー)	2	0.299 × 1.500	3	0.449	1.347	S型コーナー
KC1(180°)	(1/2・下端・コーナー)	1	0.299 × 0.750	1	0.224	0.224	S型コーナー
KD1(180°)	(1/2・天端・コーナー)	1	0.299 × 0.730	1	0.218	0.218	S型コーナー
KA2(180°)	(標準・コーナー)	2	0.302 × 1.500	4	0.453	1.812	S型コーナー
KB2(180°)	(標準・天端・コーナー)	2	0.302 × 1.480	1	0.447	0.447	S型コーナー
KC1(180°)	(1/2・下端・コーナー)	1	0.302 × 0.750	1	0.227	0.227	S型コーナー
KD1(180°)	(1/2・天端・コーナー)	1	0.302 × 0.730	1	0.220	0.220	S型コーナー
KA2(180°)	(標準・コーナー)	2	0.303 × 1.500	3	0.455	1.365	S型コーナー
KB2(180°)	(標準・天端・コーナー)	2	0.303 × 1.480	1	0.448	0.448	S型コーナー
KC1(180°)	(1/2・下端・コーナー)	1	0.303 × 0.750	1	0.227	0.227	S型コーナー
KD1(180°)	(1/2・天端・コーナー)	1	0.303 × 0.730		0.221		S型コーナー
KA2(180°)	(標準・コーナー)	2	0.304 × 1.500	5	0.456	2.280	S型コーナー
KB2(180°)	(標準・天端・コーナー)	2	0.304 × 1.480	1	0.450	0.450	S型コーナー
KC1(180°)	(1/2・下端・コーナー)	1	0.304 × 0.750	1	0.228	0.228	S型コーナー
KD1(180°)	(1/2・天端・コーナー)	1	0.304 × 0.730		0.222		S型コーナー
ALE4(1.090)	(乱尺・標準・左端)	4	1.090 × 1.500	4	1.635	6.540	フルサイズ 異形スキン
DLEP2(1.090)	(乱尺・1/2・左端・天端)	2	1.090 × 0.730	1	0.796	0.796	ハーフサイズ 異形スキン
ALE4(1.060)	(乱尺・標準・左端)	4	1.060 × 1.500	8	1.590	12.720	フルサイズ 異形スキン
小 計				57 枚	50.685 m ²		

補強土壁

壁面材（コンクリートスキン t=14cm）

名 称	部材名称	密 度 取付 本数	寸 法 幅×高さ	枚 数	1枚当り 面積	面 積	備考
BLEP4(1.060)	(乱尺・標準・左端・天端)	4	1.060 × 1.480	1	1.569	1.569	フルサイズ 異形スキン
CLE2(1.060)	(乱尺・1/2・左端・下端)	2	1.060 × 0.750	1	0.795	0.795	ハーフサイズ 異形スキン
DLEP2(1.060)	(乱尺・1/2・左端・天端)	2	1.060 × 0.730	1	0.774	0.774	ハーフサイズ 異形スキン
ALE4(0.960)	(乱尺・標準・左端)	4	0.960 × 1.500	3	1.440	4.320	フルサイズ 異形スキン
BLEP4(0.960)	(乱尺・標準・左端・天端)	4	0.960 × 1.480	1	1.421	1.421	フルサイズ 異形スキン
ALE4(0.890)	(乱尺・標準・左端)	4	0.890 × 1.500		1.335		フルサイズ 異形スキン
BLEP4(0.890)	(乱尺・標準・左端・天端)	4	0.890 × 1.480		1.317		フルサイズ 異形スキン
CLE2(0.890)	(乱尺・1/2・左端・下端)	2	0.890 × 0.750		0.668		ハーフサイズ 異形スキン
ALE4(0.870)	(乱尺・標準・左端)	4	0.870 × 1.500	1	1.305	1.305	フルサイズ 異形スキン
BLEP4(0.870)	(乱尺・標準・左端・天端)	4	0.870 × 1.480	1	1.288	1.288	フルサイズ 異形スキン
CLE2(0.870)	(乱尺・1/2・左端・下端)	2	0.870 × 0.750	1	0.653	0.653	ハーフサイズ 異形スキン
ARE4(1.090)	(乱尺・標準・右端)	4	1.090 × 1.500	4	1.635	6.540	フルサイズ 異形スキン
BREP4(1.090)	(乱尺・標準・右端・天端)	4	1.090 × 1.480	1	1.613	1.613	フルサイズ 異形スキン
ARE4(1.070)	(乱尺・標準・右端)	4	1.070 × 1.500	6	1.605	9.630	フルサイズ 異形スキン
BREP4(1.070)	(乱尺・標準・右端・天端)	4	1.070 × 1.480		1.584		フルサイズ 異形スキン
CRE2(1.070)	(乱尺・1/2・右端・下端)	2	1.070 × 0.750	1	0.803	0.803	ハーフサイズ 異形スキン
DREP2(1.070)	(乱尺・1/2・右端・天端)	2	1.070 × 0.730	1	0.781	0.781	ハーフサイズ 異形スキン
ARE4(1.060)	(乱尺・標準・右端)	4	1.060 × 1.500	3	1.590	4.770	フルサイズ 異形スキン
BREP4(1.060)	(乱尺・標準・右端・天端)	4	1.060 × 1.480	1	1.569	1.569	フルサイズ 異形スキン
ARE4(0.950)	(乱尺・標準・右端)	4	0.950 × 1.500	4	1.425	5.700	フルサイズ 異形スキン
DREP2(0.950)	(乱尺・1/2・右端・天端)	2	0.950 × 0.730	1	0.694	0.694	ハーフサイズ 異形スキン
ARE4(0.860)	(乱尺・標準・右端)	4	0.860 × 1.500	1	1.290	1.290	フルサイズ 異形スキン
CRE2(0.860)	(乱尺・1/2・右端・下端)	2	0.860 × 0.750	1	0.645	0.645	ハーフサイズ 異形スキン
DREP2(0.860)	(乱尺・1/2・右端・天端)	2	0.860 × 0.730	1	0.628	0.628	ハーフサイズ 異形スキン
ARE2(0.650)	(乱尺・標準・右端)	2	0.650 × 1.500		0.975		フルサイズ 異形スキン
CRE1(0.650)	(乱尺・1/2・右端・下端)	1	0.650 × 0.750		0.488		ハーフサイズ 異形スキン
DREP1(0.650)	(乱尺・1/2・右端・天端)	1	0.650 × 0.730		0.475		ハーフサイズ 異形スキン
小 計				35 枚		46.788 m ²	
合 計				320 枚		522.074 m ²	
		最高壁高：Hmax=7.480m			延長：L=104.931m		

補強材(ストリップ)

厚さ (t) × 幅 (b) × 長さ (L)	本 数 (本)	延 長 (m)	摘 要
SS材 4.0 × 80 × 6.50	216	1404.00	
SS材 4.0 × 80 × 6.00	156	936.00	
SS材 4.0 × 80 × 5.50	246	1353.00	
SS材 4.0 × 80 × 5.00	235	1175.00	
SS材 4.0 × 80 × 4.50	122	549.00	
SS材 4.0 × 80 × 4.00	142	568.00	
合 計	1117	5985.00	

その他(副資材)

名 称	寸 法	数 量	摘 要
ボルトナット	M12×40	2234 本	
水平目地材	20×85×600	456 枚	
透水防砂材	4t×420×L	447 m	透水防砂材内訳より
ガセットプレート		36 枚	

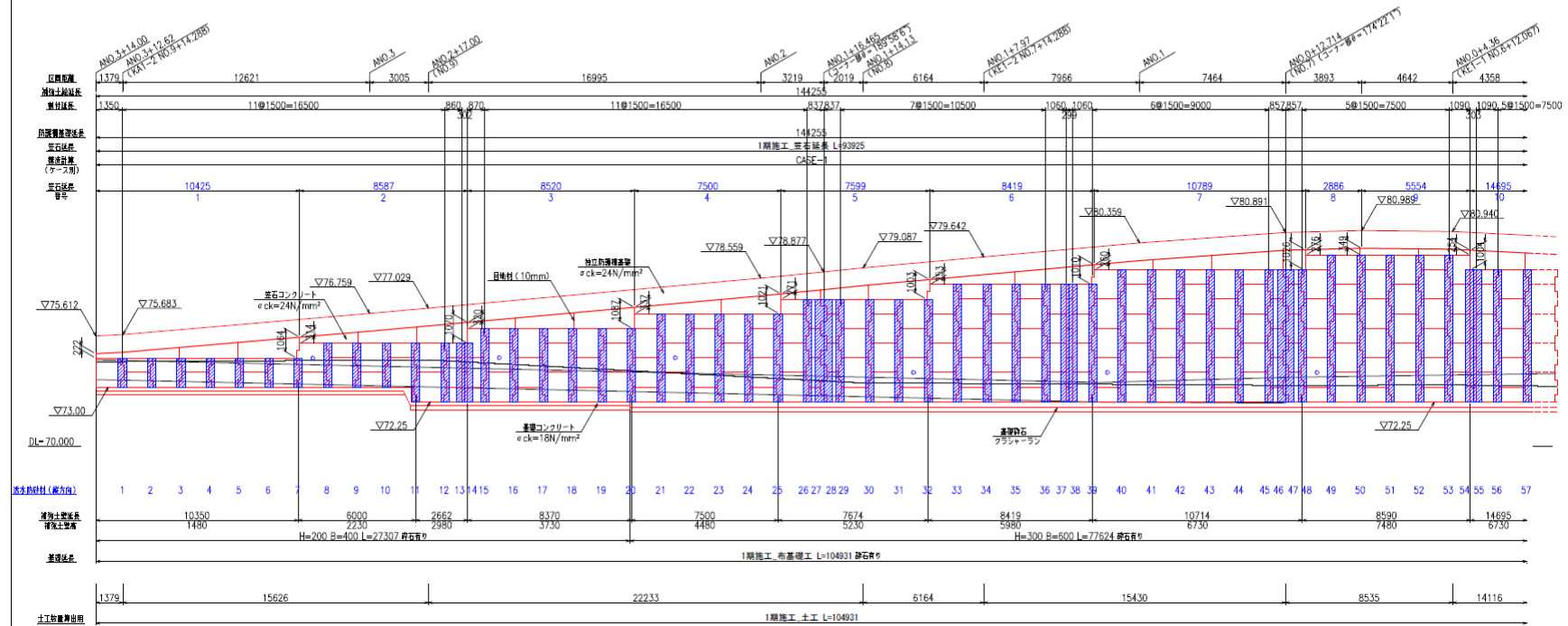
透水防砂材

番号	高さ	摘要
1	1.48	
2	1.48	
3	1.48	
4	1.48	
5	1.48	
6	1.48	
7	1.48	
8	2.23	
9	2.23	
10	2.23	
11	2.98	
12	2.98	
13	2.98	
14	2.98	
15	3.73	
16	3.73	
17	3.73	
18	3.73	
19	3.73	
20	3.73	
21	4.48	
22	4.48	
23	4.48	
24	4.48	
25	4.48	
26	5.23	
27	5.23	
28	5.23	
小計	89.44	

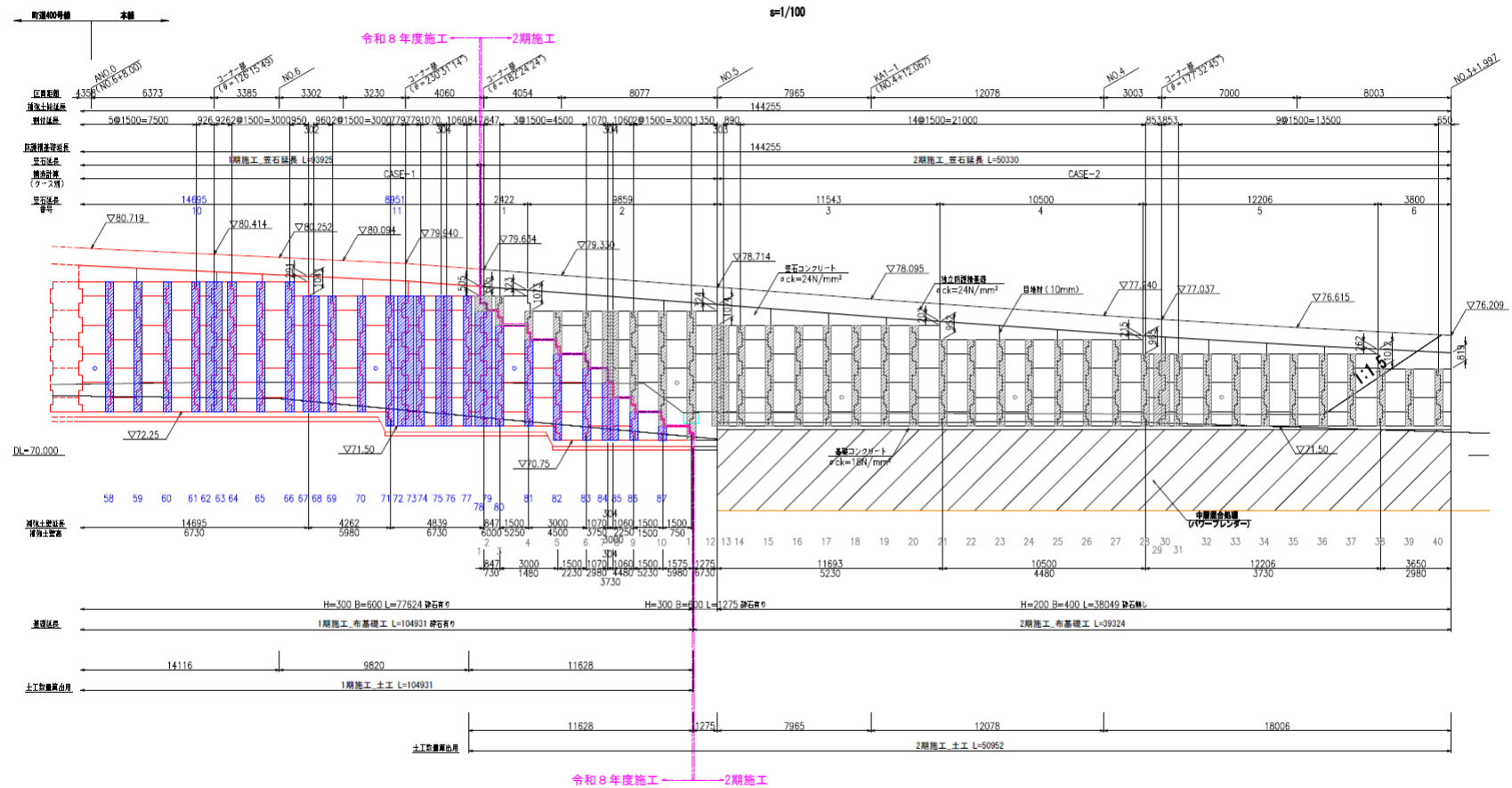
番号	高さ	摘要
29	5.23	
30	5.23	
31	5.23	
32	5.23	
33	5.98	
34	5.98	
35	5.98	
36	5.98	
37	5.98	
38	5.98	
39	5.98	
40	6.73	
41	6.73	
42	6.73	
43	6.73	
44	6.73	
45	6.73	
46	6.73	
47	6.73	
48	6.73	
49	7.48	
50	7.48	
51	7.48	
52	7.48	
53	7.48	
54	6.73	
55	6.73	
56	6.73	
小計	180.94	

番号	高さ	摘要
57	6.73	
58	6.73	
59	6.73	
60	6.73	
61	6.73	
62	6.73	
63	6.73	
64	6.73	
65	6.73	
66	6.73	
67	5.98	
68	5.98	
69	5.98	
70	5.98	
71	6.73	
72	6.73	
73	6.73	
74	6.73	
75	6.73	
76	6.73	
77	6.73	
78	6.00	
79	6.00	
80	5.25	
81	4.50	
82	4.50	
83	3.75	
84	3.00	
小計	171.33	

正面展開図 $s=1/100$



正面展開図

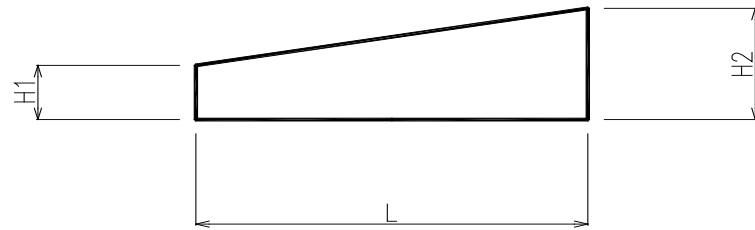


笠石コンクリート

数量集計表

[illegible]

TYPE別の各寸法



番号	L (m)	H1 (m)	H2 (m)	目地 (箇所)	摘 要
1	10.425	0.222	1.064	3	
2	8.587	0.314	1.070	3	
3	8.520	0.320	1.087	3	
4	7.500	0.337	1.021	2	
5	7.599	0.271	1.003	3	
6	8.419	0.253	1.010	3	
7	10.789	0.260	1.026	4	
8	2.886	0.276	0.349	1	
9	5.554	0.349	0.254	2	
10	14.695	1.004	0.291	5	
11	8.951	1.041	0.323	3	
12					
13					
14					
15					
16					
合 計	93.925			32	

※ 各番号については、数量根拠参照。

※ 笠石コンクリート工 総延長 ; L=144.255m

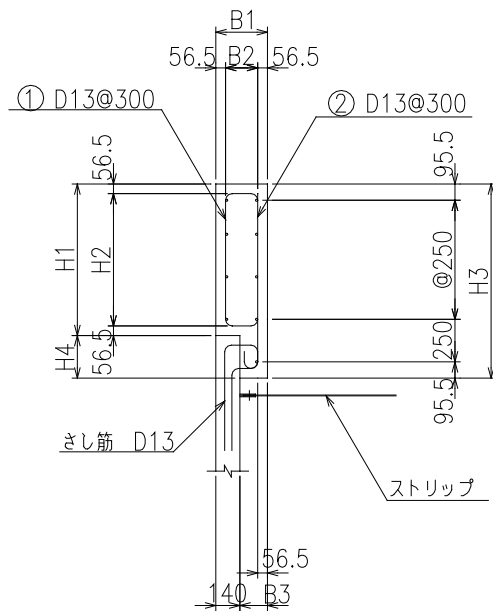
※ 笠石コンクリート工 目地材；48箇所

TYPE別の各面積

番号	面 積 (m ²)	控除面積	全面積 (m ²)	摘 要
1	6.703	-----	6.703	
2	5.942	-----	5.942	
3	5.994	-----	5.994	
4	5.093	-----	5.093	
5	4.841	-----	4.841	
6	5.317	-----	5.317	
7	6.937	-----	6.937	
8	0.902	-----	0.902	
9	1.675	-----	1.675	
10	9.515	-----	9.515	
11	6.919	-----	6.919	
12				
13				
14				
15				
16				
合 計	59.838		59.838	

$$\text{平均 } H = \frac{59.838}{93.925} = 0.637\text{m (加重平均高)}$$

3. 0m当たり鉄筋量



$$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$$

$$H1 = 0.637 \text{ m} \quad (\text{平均高})$$

$$H2 = 0.524 \text{ m}$$

$$H3 = 0.887 \text{ m}$$

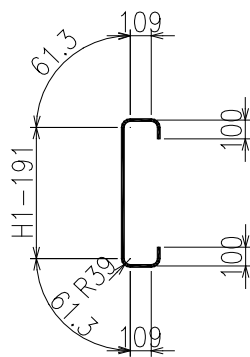
$$H4 = 0.250 \text{ m}$$

$$L1 = 2.850 \text{ m}$$

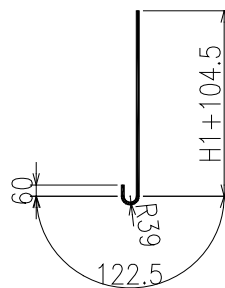
$$B1 = 0.300 \text{ m}$$

$$B2 = 0.187 \text{ m}$$

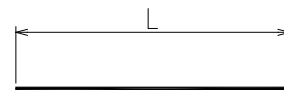
$$B3 = 0.160 \text{ m}$$



$$\textcircled{1} \text{ D13} \times (H1+350)$$



$$\textcircled{2} \text{ D13} \times (H1+287)$$



$$\textcircled{3} \text{ D13} \times L$$

鉄筋の長さ (1本あたり)

$$C_1 = 0.446 + 0.109 \times 2 + 0.0613 \times 2 + 0.100 \times 2 = 0.987 \text{ m}$$

$$C_2 = 0.7415 + 0.1225 + 0.060 = 0.924 \text{ m}$$

$$C_3 = 2.850 \text{ m}$$

3. 0m当たり (1本あたりの長さ×D13単位重量×本数)

$$C_1 = 0.987 \times 0.995 \times 11 = 10.80$$

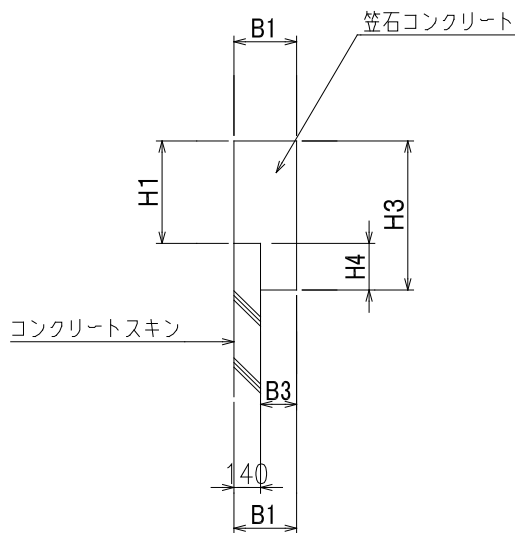
$$C_2 = 0.924 \times 0.995 \times 11 = 10.11$$

$$C_3 = 2.850 \times 0.995 \times 7 = 19.85$$

$$\Sigma A = \underline{\underline{40.76 \text{ kg}}}$$

笠石コンクリート・型枠・目地・鉄筋・足場工(全体当たり)

断面図



$$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$$

延長	93.925	m
目地	10	mm
目地箇所	32	ヶ所
端部妻型	2	ヶ所

$$H1 = 0.637 \text{ m}$$

$$H3 = 0.887 \text{ m}$$

$$H4 = 0.250 \text{ m}$$

$$B1 = 0.300 \text{ m}$$

$$B3 = 0.160 \text{ m}$$

1) コンクリート体積

$$V = (0.637 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160) \times 93.925 = \underline{\underline{21.706 \text{ m}^3}}$$

2) 型枠面積 (A₁妻型・A₂前面・A₃背面)

$$A_1 = (0.637 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160) \times 2 = 0.462 \text{ m}^2$$

$$A_2 = 0.637 \times 93.925 = 59.830 \text{ m}^2$$

$$A_3 = 0.887 \times 93.925 = 83.311 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \underline{\underline{143.603 \text{ m}^2}}$$

3) 目地材 (t=10mm)

$$A = (0.637 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160) \times 32 = \underline{\underline{7.395 \text{ m}^2}}$$

4) 鉄筋 (D=13)

$$W = 40.76 \times 93.925 / 3.000 = \underline{\underline{1276.13 \text{ kg}}}$$

5) 足場工 (設置延長のみ算出)

$$L = \underline{\underline{93.925 \text{ m}}}$$

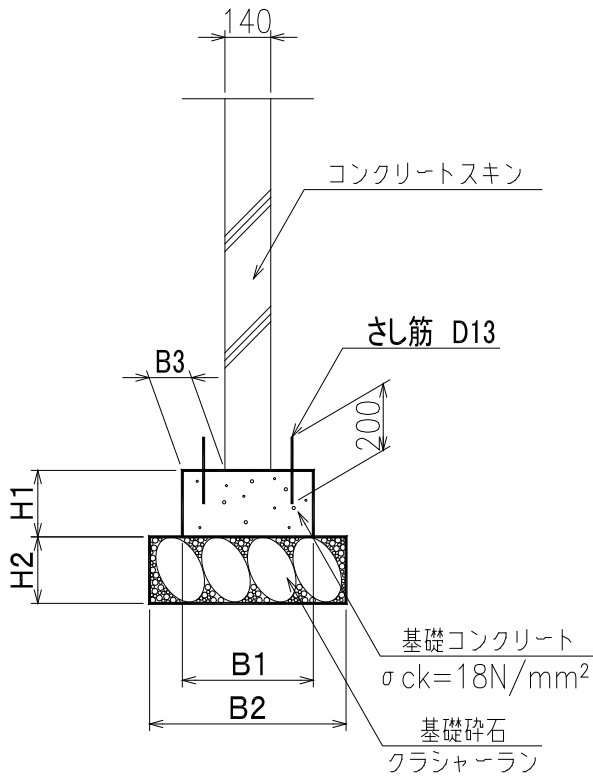
補強土壁基礎

数量集計表

[illegible]

補強土壁基礎（基礎碎石有り）

モ デ ル 図



基礎幅	B1=	0.400	m
基礎高	H1=	0.200	m
碎石幅	B2=	0.600	m
碎石高	H2=	0.200	m
基礎延長	L=	27.307	m
前面幅	B3=	0.130	m
鉄筋間隔	@=	0.750	m
端部妻型	n=	1	ヶ所

1) コンクリート体積

$$V = 0.400 \times 0.200 \times 27.307 = \underline{\underline{2.185 \text{ m}^3}}$$

2) 型枠面積 (A₁妻型・A₂前面・A₃背面)

$$\begin{aligned} A_1 &= 0.400 \times 0.200 \times 1 = 0.080 \text{ m}^2 \\ A_2 &= 0.200 \times 27.307 = 5.461 \text{ m}^2 \\ A_3 &= 0.200 \times 27.307 = 5.461 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= \underline{\underline{11.002 \text{ m}^2}} \end{aligned}$$

3) 基礎材

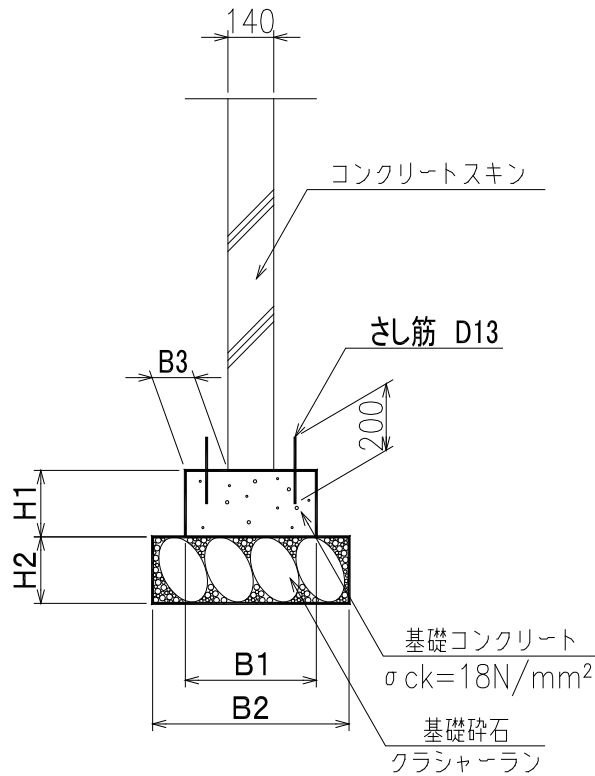
$$V = 0.600 \times 0.200 \times 27.307 = \underline{\underline{3.277 \text{ m}^3}}$$

4) 鉄筋 (D=13)

$$\begin{aligned} n &= 27.307 \div 0.750 = 36.4 \div 37 \text{ 本} \\ &= 37 \times 2 = 74 \text{ 本} \\ W &= 74 \times 0.995 \times 0.20 = \underline{\underline{14.73 \text{ kg}}} \end{aligned}$$

補強土壁基礎（基礎碎石有り）

モデル図



基礎幅	B1=	0.600	m
基礎高	H1=	0.300	m
碎石幅	B2=	0.800	m
碎石高	H2=	0.200	m
基礎延長	L=	77.624	m
前面幅	B3=	0.230	m
鉄筋間隔	@=	0.750	m
端部妻型	n=	2	ヶ所

1) コンクリート体積

$$V = 0.600 \times 0.300 \times 77.624 = \underline{\underline{13.972 \text{ m}^3}}$$

2) 型枠面積 (A₁妻型・A₂前面・A₃背面)

$$\begin{aligned} A_1 &= 0.600 \times 0.300 \times 2 = 0.360 \text{ m}^2 \\ A_2 &= 0.300 \times 77.624 = 23.287 \text{ m}^2 \\ A_3 &= 0.300 \times 77.624 = 23.287 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= \underline{\underline{46.934 \text{ m}^2}} \end{aligned}$$

3) 基礎材

$$V = 0.800 \times 0.200 \times 77.624 = \underline{\underline{12.420 \text{ m}^3}}$$

4) 鉄筋 (D=13)

$$\begin{aligned} n &= 77.624 \div 0.750 = 103.5 \div 104 \text{ 本} \\ &104 \times 2 = 208 \text{ 本} \\ W &= 208 \times 0.995 \times 0.20 = \underline{\underline{41.39 \text{ kg}}} \end{aligned}$$

延長当たり数量(標準部総括)

1) 延 長

① L 1 =	=	27.307	m
② L 2 =	=	77.624	m
③ L 3 =	=		m
ΣL	=	<u>104.931</u>	<u>m</u>

2) コンクリート体積

① V 1 =	=	2.185	m ³
② V 2 =	=	13.972	m ³
③ V 3 =	=		m ³
ΣV	=	<u>16.157</u>	<u>m³</u>

3) 型枠面積

① A 1 =	=	11.002	m ²
② A 2 =	=	46.934	m ²
③ A 3 =	=		m ²
ΣA	=	<u>57.936</u>	<u>m²</u>

4) 基礎材

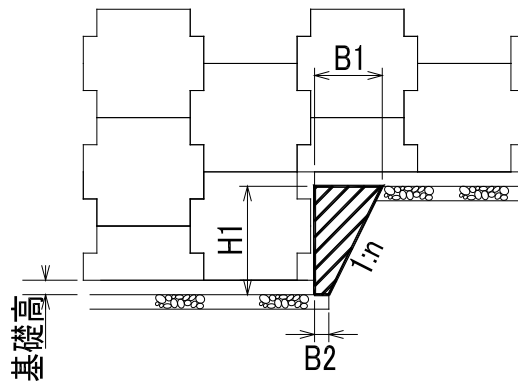
① V 1 =	=	3.277	m ³
② V 2 =	=	12.420	m ³
③ V 3 =	=		m ³
ΣV	=	<u>15.697</u>	<u>m³</u>

5) 鉄筋 (D 13)

① W 1 =	=	14.73	kg
② W 2 =	=	41.39	kg
③ W 3 =	=		kg
ΣW	=	<u>56.12</u>	<u>kg</u>

段差部; 1カ所当たり

モデル図



項目	H1	B1	B2	個所数
V ₁	0.750	0.475	0.100	1
V ₂	0.750	0.475	0.100	2

項目	n	基礎幅
V ₁	0.5	0.400
V ₂	0.5	0.600

1) コンクリート体積

$$\begin{aligned}
 V_1 &= \frac{1}{2} \times (0.475 + 0.100) \times 0.750 \\
 &\quad \times 0.400 = \underline{\underline{0.086 \text{ m}^3}} \\
 V_2 &= \frac{1}{2} \times (0.475 + 0.100) \times 0.750 \\
 &\quad \times 0.600 = \underline{\underline{0.129 \text{ m}^3}}
 \end{aligned}$$

2) 型枠面積

$$\begin{aligned}
 A_1 &= \frac{1}{2} \times (0.475 + 0.100) \times 0.750 \\
 &\quad \times 2 + 0.400 \times 0.750 = \underline{\underline{0.731 \text{ m}^2}} \\
 A_2 &= \frac{1}{2} \times (0.475 + 0.100) \times 0.750 \\
 &\quad \times 2 + 0.600 \times 0.750 = \underline{\underline{0.881 \text{ m}^2}}
 \end{aligned}$$

全体当たり数量

1) コンクリート体積

標準部	V 1 =					=	16.157	m ³
段差部	V 2 =							
	V ₁	0.086	×	1	箇所	=	0.086	m ³
	V ₂	0.129	×	2	箇所	=	0.258	m ³
	Σ V					=	<u>16.501</u>	<u>m³</u>

2) 型枠面積

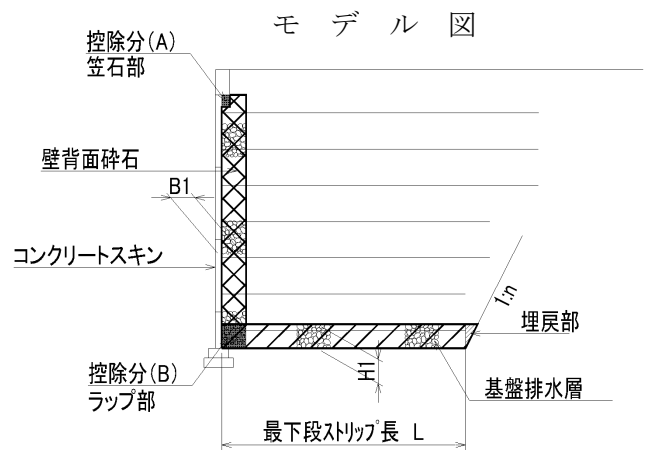
標準部	A 1 =					=	57.936	m ²
段差部	A 2 =							
	A ₁	0.731	×	1	箇所	=	0.731	m ²
	A ₂	0.881	×	2	箇所	=	1.762	m ²
	Σ A					=	<u>60.429</u>	<u>m²</u>

地下排水

数量集計表

[illegible]

基盤排水層・壁背面砕石



項目	L	B 1	H 1	n
1	4.000	0.500	0.640	0.600
2	4.000	0.500	0.640	
3	4.500	0.500	0.640	0.600
4	5.000	0.500	0.640	0.600
5	5.500	0.500	0.640	0.600

項目	埋戻部	設置延長	控除 (A)	控除 (B)
1	0.123	42.556	0.04	0.32
2	0	0.000	0.04	0.32
3	0.123	14.181	0.04	0.32
4	0.123	39.604	0.04	0.32
5	0.123	8.590	0.04	0.32

※控除A；笠石コンクリートラップ分

※控除B；基盤排水層ラップ分

1) 基盤排水層 (床付け幅×設置高+埋戻部－控除B) ×設置延長

$$V_1 = (4.000 \times 0.640 + 0.123 - 0.320) \times 42.556 = 100.560 \text{ m}^3$$
$$V_2 = (4.000 \times 0.640 + 0 - 0.320) \times 0.000 = 0.000 \text{ m}^3$$
$$V_3 = (4.500 \times 0.640 + 0.123 - 0.320) \times 14.181 = 38.048 \text{ m}^3$$
$$V_4 = (5.000 \times 0.640 + 0.123 - 0.320) \times 39.604 = 118.931 \text{ m}^3$$
$$V_5 = (5.500 \times 0.640 + 0.123 - 0.320) \times 8.590 = 28.545 \text{ m}^3$$
$$\Sigma V = 286.084 \text{ m}^3$$

2) 壁背面砕石 (壁面積×設置幅)－(設置延長×控除A)

$$V_1 = 522.074 \times 0.500 = 261.037 \text{ m}^3$$
$$\text{笠石控除 } V_2 = - 93.925 \times 0.04 = -3.757 \text{ m}^3$$
$$\Sigma V = 257.280 \text{ m}^3$$

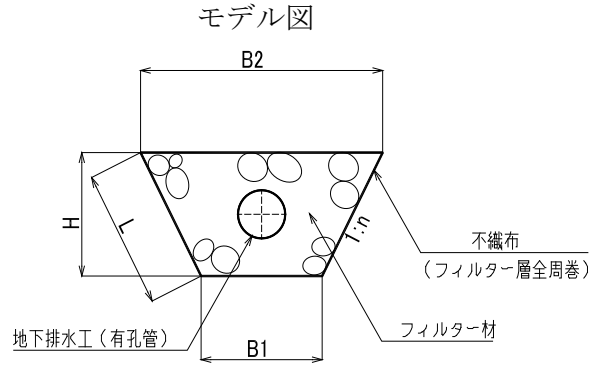
ここで、 壁面積＝ 522.074 m²
笠石コンクリート延長＝ 93.925 m

吸出防止材

1) 吸出防止材 (敷設長+埋戻部)

$$\begin{aligned} A_1 &= (4.00 + 0.64 \times 0.60) \times 42.556 \\ &= 186.566 \quad \text{m}^2 \\ A_2 &= (4.00 + 0.64 \times 0.00) \times 0.000 \\ &= 0.000 \quad \text{m}^2 \\ A_3 &= (4.50 + 0.64 \times 0.60) \times 14.181 \\ &= 69.260 \quad \text{m}^2 \\ A_4 &= (5.00 + 0.64 \times 0.60) \times 39.604 \\ &= 213.228 \quad \text{m}^2 \\ A_5 &= (5.50 + 0.64 \times 0.60) \times 8.590 \\ &= 50.544 \quad \text{m}^2 \\ \Sigma A &= \underline{\underline{519.598 \quad \text{m}^2}} \end{aligned}$$

排水管



B1=	0.500	
n=	0.5	
B2=	1.000	
H=	0.500	
L=	0.559	
φ=	0.200	管径
A=	0.031	排水管断面

1) 排水管 (有孔管) φ 200

L1= (横断管)

= 49.300 m

L2= (縦断管)

= 106.530 m

Σ L= 155.830 m

2) フィルター材 (C-40)

$$V = \left(\frac{1}{2} \times (0.500 + 1.000) \times 0.500 \right) \times 155.83$$

$$= \left(\frac{0.031}{2} \right) \times 155.83 = \underline{\underline{53.606 \text{ m}^3}}$$

3) 不織布 (ラップは0.20m計上)

$$A = (0.500 + 1.000 + 0.559 \times 2 + 0.200) \times 155.83$$

$$= \underline{\underline{439.129 \text{ m}^2}}$$

4) 暗渠排水材 (斜率 ; 1 : 0.6 = 1.166)

L1= 2.50 × 1.166 + = 2.92 m

L2= 4.10 × 1.166 + = 4.78 m

L3= 5.00 × 1.166 + = 5.83 m

L4= 6.20 × 1.166 + 1.00 = 8.23 m

L5= 7.00 × 1.166 + 1.00 = 9.16 m

L6= 7.70 × 1.166 + 1.00 = 9.98 m

L7= 7.20 × 1.166 + 1.00 = 9.40 m

L8= 6.20 × 1.166 + 1.00 = 8.23 m

L9= 6.60 × 1.166 + 1.00 = 8.70 m

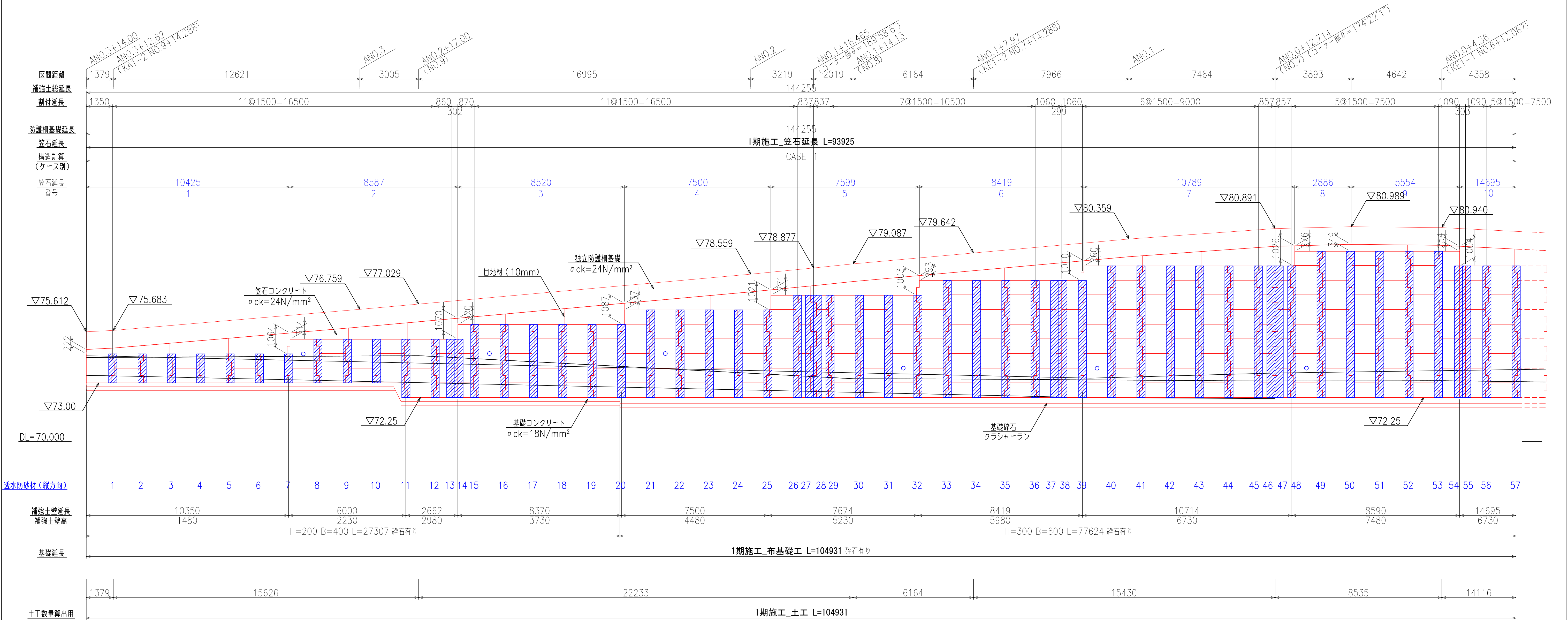
L10= 6.90 × 1.166 + 1.00 = 9.05 m

L11= 0.00 × 1.166 = 0.00 m

Σ L= 76.28 m

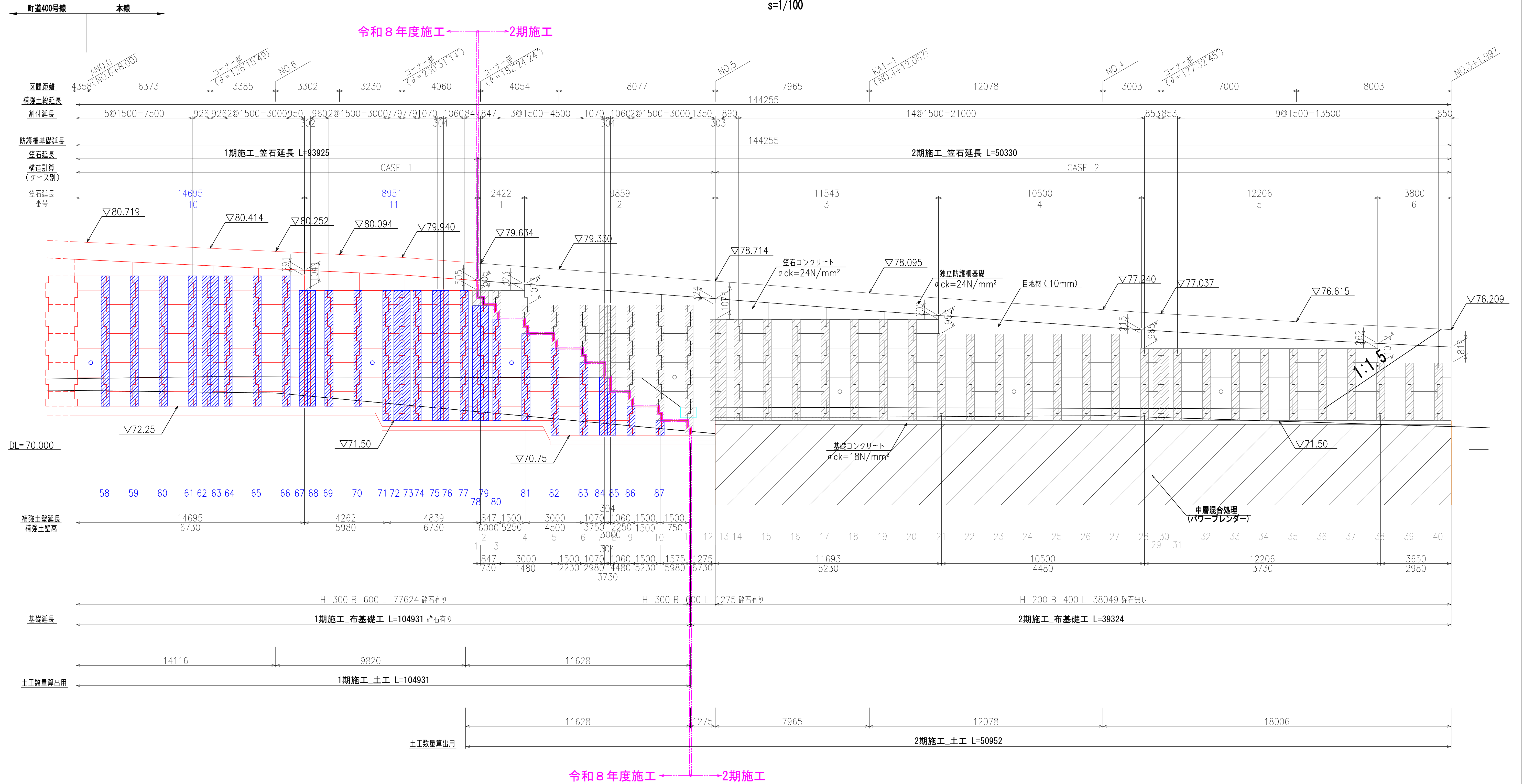
数量根拠図(1)

正面展開図 s=1/100



正面展開図

令和8年度施工 ← 2期施工



排水構造物工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
作業土工			
床掘り (土砂)	別紙平均計算書より $V = 187.2 \text{ m}^3$	m3	190
埋戻し (流用土)	別紙平均計算書より $V = 157.7 \text{ m}^3$	m3	160
基面整正 (土砂)	別紙平均計算書より $A = 134.9 \text{ m}^2$	m2	130
	※ 残土処理は、道路土工にて計上		
側溝工			
プレキャストU型 側溝1-1型 (PU1-B300-H300)			
プレキャストU型 側溝1-2型 (PU1-B300-H300)	別紙延長調書より $L = 180.3 \text{ m}$	m	180
プレキャストU型 側溝3型 (B500xH500)			
側溝蓋 (B500用)			
管渠型側溝1型 ($\phi 300$)	別紙延長調書より $L = 455.6 \text{ m}$	m	456
管渠型側溝2型 ($\phi 300$)	別紙延長調書より $L = 56.6 \text{ m}$	m	57

排水構造物工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
管渠型側溝3型 (φ 400)	別紙延長調書より L = 41.4 m	m	41
管渠型側溝4型 (φ 500)	別紙延長調書より L = 129.0 m	m	129
自由勾配側溝1型 (B400xH700)			
自由勾配側溝2型 (B300xH)			
暗渠工			
横断暗渠1型 (φ 300)	別紙延長調書より L = 14.4 m	m	14
横断暗渠2型 (φ 500)			
横断暗渠3型 (φ 500)			
函渠工			
横断函渠1型 (B600xH600)			
横断函渠2型 (B400xH400)			
管渠工			
横断管渠1型 (φ 600)			

排水構造物工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
横断管渠2型 (φ 600)			
管 渠 (VU φ 400)			
法面排水工			
小段排水 (BF-300x200)	別紙延長調書より L = 197.1 m	m	197
縦排水 (BF-300x200)	別紙延長調書より L = 11.3 m	m	11
集水桝工			
現場打ち集水桝1型 (B700xW700xH1000)			
現場打ち集水桝2型 (B1000xW800xH2000)			
現場打ち集水桝3型 (B800xW800xH2300)			
現場打ち集水桝4型 (B800xW800xH1850)			
現場打ち集水桝5型 (B500xW500xH500)			
現場打ち集水桝6型 (B500xW500xH600)			
現場打ち集水桝7型 (B500xW500xH600)			

排水構造物工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
現場打ち集水桝8型 (B600xW600xH700)			
現場打ち集水桝9型 (B800xW800xH950)			
現場打ち集水桝10型 (B800xW800xH900)			
現場打ち集水桝11型 (B800xW800xH900)			
現場打ち集水桝12型 (B700xW700xH650)			
現場打ち集水桝13型 (B500xW500xH550)	別紙箇所調書より N = 1.0 箇所	箇所	1
現場打ち集水桝14型 (B500xW500xH550)	別紙箇所調書より N = 1.0 箇所	箇所	1
プレキャスト接続桝1型 (φ 300, φ 500 H1200)			
プレキャスト接続桝2型 (B300xH800)			
プレキャスト接続桝3型 (φ 500 H1200)			
プレキャスト接続桝4型 (φ 300 H480)	別紙箇所調書より N = 1.0 箇所	箇所	1
プレキャスト接続桝5型 (φ 400, φ 500 H1200)	別紙箇所調書より N = 1.0 箇所	箇所	1
プレキャスト接続桝6型 (φ 300, φ 400 H1000)	別紙箇所調書より N = 1.0 箇所	箇所	1

排水構造物工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
プレキャスト管理枡1型 (φ 300,H798)	別紙箇所調書より N = 15.0 箇所	箇所	15
プレキャスト管理枡2型 (φ 300,H480)	別紙箇所調書より N = 2.0 箇所	箇所	2
プレキャスト管理枡3型 (φ 400,H1000)	別紙箇所調書より N = 1.0 箇所	箇所	1
プレキャスト管理枡4型 (φ 500,H1200)	別紙箇所調書より N = 5.0 箇所	箇所	5
地下排水工			
地下排水			

計						算書						(計算書第	号)
床掘り(土砂) (WC1)						埋戻し(流用土) (WR1)							
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要		
	(m)	(m2)	(m2)	(m3)			(m)	(m2)	(m2)	(m3)			
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.15	3.00		NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.15	3.00			
NO. 6 + 0.000		0.3				NO. 6 + 0.000		0.3					
NO. 6 + 12.067	12.067	0.3	0.30	3.62	KE. 1-1	NO. 6 + 12.067	12.067	0.3	0.30	3.62	KE. 1-1		
NO. 7 + 0.000	7.933	0.3	0.30	2.38		NO. 7 + 0.000	7.933	0.3	0.30	2.38			
NO. 7 + 14.288	14.288	0.3	0.30	4.29	KE. 1-2	NO. 7 + 14.288	14.288	0.3	0.30	4.29	KE. 1-2		
NO. 8 + 0.000	5.712	0.3	0.30	1.71		NO. 8 + 0.000	5.712	0.3	0.30	1.71			
NO. 9 + 0.000	20.000	0.3	0.30	6.00		NO. 9 + 0.000	20.000	0.3	0.30	6.00			
NO. 9 + 14.288	14.288	0.8	0.55	7.86		NO. 9 + 14.288	14.288	0.8	0.55	7.86			
NO. 10 + 0.000	20.000	2.2	1.50	8.57		NO. 10 + 0.000	20.000	1.4	1.10	6.28			
NO. 11 + 0.000		0.9	1.55	31.00		NO. 11 + 0.000		0.6	1.00	20.00			
小 計	L =	120.000	V =	68.43		小 計	L =	120.000	V =	55.14			
合 計	ΣL =	120.000	ΣV =	68.43		合 計	ΣL =	120.000	ΣV =	55.14			

計 算 書						(計算書第 号)					
床掘り(土砂) (WC1)						埋戻し(流用土) (WR1)					
測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要
NO. 11 + 0.000	(m)	(m2)	(m2)	(m3)		NO. 11 + 0.000	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 12 + 0.000	20.000	0.9	0.90	18.00		NO. 12 + 0.000	20.000	0.6	0.65	13.00	
NO. 13 + 0.000	20.000	0.9	1.05	21.00		NO. 13 + 0.000	20.000	0.7	0.75	15.00	
NO. 13 + 0.000	8.424	1.2	1.05	8.85		NO. 13 + 0.000	8.424	0.8	0.75	6.32	
NO. 13 + 8.424	11.576	0.9	0.85	9.84	KA. 2-1	NO. 13 + 8.424	11.576	0.7	0.65	7.52	KA. 2-1
NO. 14 + 0.000	20.000	0.8	0.55	11.00		NO. 14 + 0.000	20.000	0.6	0.45	9.00	
NO. 15 + 0.000	4.424	0.3	0.35	1.55		NO. 15 + 0.000	4.424	0.3	0.30	1.33	
NO. 15 + 4.424	15.576	0.4	0.50	7.79	KE. 2-1	NO. 15 + 4.424	15.576	0.3	0.35	5.45	KE. 2-1
NO. 16 + 0.000	7.238	0.6	0.60	4.34		NO. 16 + 0.000	7.238	0.4	0.40	2.90	
NO. 16 + 7.238	12.762	0.6	0.30	3.83	KE. 2-2	NO. 16 + 7.238	12.762	0.4	0.40	5.10	KE. 2-2
NO. 17 + 0.000	20.000	0.0	0.05	1.00		NO. 17 + 0.000	20.000	0.4	0.40	8.00	
NO. 18 + 0.000	3.238	0.1	0.15	0.49		NO. 18 + 0.000	3.238	0.4	0.40	1.30	
NO. 18 + 3.238	6.723	0.2	0.35	2.35	KA. 2-2	NO. 18 + 3.238	6.723	0.4	0.40	2.69	KA. 2-2
NO. 18 + 9.961	10.039	0.5	0.50	5.02	KA. 3-1	NO. 18 + 9.961	10.039	0.4	0.35	3.51	KA. 3-1
NO. 19 + 0.000	20.000	0.5	0.45	9.00		NO. 19 + 0.000	20.000	0.3	0.30	6.00	
NO. 20 + 0.000	5.228	0.4	0.35	1.83		NO. 20 + 0.000	5.228	0.3	0.35	1.83	
NO. 20 + 5.228		0.3			KA. 3-1	NO. 20 + 5.228		0.4			KA. 3-1
小 計	L =	185.228	V =	105.89		小 計	L =	185.228	V =	88.95	
合 計	ΣL =	305.228	ΣV =	174.32		合 計	ΣL =	305.228	ΣV =	144.09	

[illegible]

計 算 書						(計算書第 号)					
基面整正 (WT1)											
測 点	距 離	幅 員	平均幅員	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)							
NO. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00							
NO. 6 + 0.000		0.0									
NO. 6 + 12.067	12.067	0.0	0.00	0.00	KE. 1-1						
NO. 7 + 0.000	7.933	0.0	0.00	0.00							
NO. 7 + 14.288	14.288	0.0	0.40	5.72	KE. 1-2						
NO. 8 + 0.000	5.712	0.8	0.80	4.57							
NO. 9 + 0.000	20.000	0.8	0.40	8.00							
NO. 9 + 0.000	14.288	0.0	0.40	5.72	KA. 1-2						
NO. 9 + 14.288	5.712	0.8	0.80	4.57							
NO. 10 + 0.000	20.000	0.8	0.40	8.00							
NO. 11 + 0.000		0.0									
小 計	L =	120.000	A =	36.58		小 計					
合 計	ΣL =	120.000	ΣA =	36.58		合 計					

計 算 書						(計算書第 号)					
基面整正 (WT1)											
測 点	距 離	幅 員	平均幅員	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要
NO. 11	(m)	(m)	(m)	(m2)							
+ 0.000	20.000	0.0	0.25	5.00							
NO. 12		0.5	0.75	15.00							
+ 0.000	20.000										
NO. 13		1.0	0.75	6.32							
+ 0.000	8.424										
NO. 13		0.5	0.50	5.79	KA. 2-1						
+ 8.424	11.576										
NO. 14		0.5	0.50	10.00							
+ 0.000	20.000										
NO. 15		0.5	0.50	2.21							
+ 0.000	4.424										
NO. 15		0.5	0.50	7.79	KE. 2-1						
+ 4.424	15.576										
NO. 16		0.5	0.50	3.62							
+ 0.000	7.238										
NO. 16		0.5	0.50	6.38	KE. 2-2						
+ 7.238	12.762										
NO. 17		0.5	0.50	10.00							
+ 0.000	20.000										
NO. 18		0.5	0.50	1.62							
+ 0.000	3.238										
NO. 18		0.5	0.50	3.36	KA. 2-2						
+ 3.238	6.723										
NO. 18		0.5	0.50	5.02	KA. 3-1						
+ 9.961	10.039										
NO. 19		0.5	0.50	10.00							
+ 0.000	20.000										
NO. 20		0.5	0.50	2.61							
+ 0.000	5.228										
NO. 20		0.5			KA. 3-1						
+ 5.228											
小 計	L =	185.228	A =	94.72		小 計					
合 計	ΣL =	305.228	ΣA =	131.30		合 計					

計 算 書						(計算書第	号)				
基面整正 （ WT1 ）											
測 点	距 離	幅 員	平均幅員	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平均法長	面 積	摘 要
NO. 20 + 5.228	(m)	(m)	(m)	(m2)	KA. 3-1						
	14.772	0.5	0.25	3.69							
NO. 21 + 0.000		0.0									
	20.000		0.00	0.00							
NO. 22 + 0.000	8.788	0.0	0.00	0.00	KE. 3-2						
NO. 22 + 8.788	11.212	0.0	0.00	0.00							
NO. 23 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.00							
NO. 24 + 0.000											
小 計	L =	74.772	A =	3.69		小 計					
合 計	ΣL =	380.000	ΣA =	134.99		合 計					

管 渠 型 側 溝 1 型					
(φ 300)				延 長 調 書	(単位 : m)
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 0 + 9.20	NO. 0 + 18.40		
	左	NO. 1 + 15.50	NO. 2 + 17.65		
	左	NO. 2 + 8.35	NO. 3 + 2.00		
	左	NO. 9 + 8.00	NO. 10 + 7.65	19.65	
	左	NO. 10 + 8.35	NO. 11 + 17.65	29.30	
	左	NO. 11 + 18.35	NO. 13 + 7.65	29.30	
	左	NO. 13 + 8.35	NO. 14 + 17.65	28.85	
	左	NO. 14 + 18.35	NO. 16 + 7.65	28.15	
	左	NO. 16 + 8.35	NO. 17 + 17.65	28.65	
	左	NO. 17 + 18.35	NO. 19 + 7.65	29.60	
	左	NO. 19 + 8.35	NO. 20 + 17.65	31.05	
	左	NO. 20 + 18.35	NO. 22 + 7.65	31.40	
	左	NO. 22 + 8.35	NO. 23 + 14.65	27.45	
	右	NO. 0 + 10.10	NO. 1 + 7.35		
	右	NO. 14 + 15.50	NO. 15 + 11.65	16.70	
	右	NO. 15 + 12.35	NO. 16 + 7.65	15.90	
	右	NO. 16 + 8.35	NO. 17 + 17.65	29.90	
	右	NO. 17 + 18.35	NO. 19 + 7.65	29.00	
	右	NO. 19 + 8.35	NO. 20 + 17.65	27.65	
	右	NO. 20 + 18.35	NO. 22 + 7.65	27.35	
	右	NO. 22 + 8.35	NO. 23 + 15.15	25.70	
小		計		455.60	m
合		計		455.6	m

管 渠 型 側 溝 2 型 (φ 300) 延 長 調 書 (単位 : m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 3 + 2.00	NO. 4 + 7.65		
	左	NO. 4 + 8.35	NO. 5 + 16.15		
	左	NO. 6 + 11.00	NO. 7 + 7.65	17.05	
	左	NO. 7 + 8.35	NO. 8 + 17.65	29.80	
	左	NO. 8 + 18.35	NO. 9 + 8.00	9.70	
小 計				56.55 m	
合 計				56.6 m	

管 渠 型 側 溝 3 型 (φ 400)延長調書 (単位 : m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	右	NO. 12 + 12.65	NO. 13 + 7.65	15.00	
	右	NO. 13 + 8.35	NO. 14 + 14.50	26.40	
小 計				41.40 m	
合 計				41.4 m	

管 渠 型 側 溝 4 型 (φ 500)				延 長 調 書	(単位 : m)
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	右	NO. 1 + 8.65	NO. 2 + 17.65		
	右	NO. 2 + 18.35	NO. 4 + 7.65		
	右	NO. 4 + 8.35	NO. 4 + 17.05		
	右	NO. 5 + 9.50	NO. 5 + 17.65		
	右	NO. 5 + 18.35	NO. 7 + 7.65	28.70	
	右	NO. 7 + 8.35	NO. 8 + 17.65	28.80	
	右	NO. 8 + 18.35	NO. 10 + 7.65	29.20	
	右	NO. 10 + 8.35	NO. 11 + 17.65	29.30	
	右	NO. 11 + 18.35	NO. 12 + 11.35	13.00	
	小 計				129.00
合 計				129.0	m

プレキャストU型側溝1-2型 (PU1-B300-H300)						延長調書		(単位：m)
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要			
		自	至					
	左	NO. 12 + 18.20	NO. 14 + 19.35					
	左	NO. 15 + 0.65	NO. 15 + 9.00					
	右	NO. 12 + 18.60	NO. 15 + 11.50	56.85				
	右	NO. 15 + 12.50	NO. 21 + 13.00	123.40				
小		計		180.25	m			
合		計		180.3	m			

横 断 暗 渠 1 型 (φ 300) 延 長 調 書 (単位 : m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 5 + 16.85	NO. 6 + 11.00	14.40	
小 計				14.40 m	
合 計				14.4 m	

小 段 排 水 延 長 調 書 (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 12 + 16.40	NO. 15 + 4.00	45.10	張りCoのみ
	左	NO. 15 + 4.00	NO. 22 + 6.25	152.00	張りCoのみ
小 計				197.10 m	
合 計				197.1 m	

縦 排 水 延 長 調 書 (BF-300x200) (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 12 + 12.00	NO. 12 + 16.00	11.27	
	左	NO. 12 + 16.00	NO. 12 + 17.80		
	左	NO. 12 + 17.80	NO. 13 + 0.90		
小 計				11.27 m	
合 計				11.3 m	

(単位：箇所)

[illegible]

プレキャスト管理柵1型 (φ300) 箇所調書 (単位：箇所)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 2 + 18.00			
	左	NO. 10 + 8.00		1.00	
	左	NO. 11 + 18.00		1.00	
	左	NO. 13 + 8.00		1.00	
	左	NO. 14 + 18.00		1.00	
	左	NO. 16 + 8.00		1.00	
	左	NO. 17 + 18.00		1.00	
	左	NO. 19 + 8.00		1.00	
	左	NO. 20 + 18.00		1.00	
	左	NO. 22 + 8.00		1.00	
	右	NO. 15 + 12.00		1.00	
	右	NO. 16 + 8.00		1.00	
	右	NO. 17 + 18.00		1.00	
	右	NO. 19 + 8.00		1.00	
	右	NO. 20 + 18.00		1.00	
	右	NO. 22 + 8.00		1.00	
小	計			15.00	箇所
合	計			15.0	箇所

プレキャスト管理柵2型 (φ300) 箇所調書 (単位：箇所)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 4 + 8.00			
	左	NO. 5 + 16.50			
	左	NO. 7 + 8.00		1.00	
	左	NO. 8 + 18.00		1.00	
小 計				2.00	箇所
合 計				2.0	箇所

プレキャスト管理柵3型 (φ400) 箇所調書 (単位：箇所)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	右	NO. 13 + 8.00		1.00	
小 計				1.00	箇所
合 計				1.0	箇所

プレキャスト管理柵4型 (φ500) 箇所調書 (単位：箇所)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	右	NO. 2 + 18.00			
	右	NO. 4 + 8.00			
	右	NO. 5 + 18.00		1.00	
	右	NO. 7 + 8.00		1.00	
	右	NO. 8 + 18.00		1.00	
	右	NO. 10 + 8.00		1.00	
	右	NO. 11 + 18.00		1.00	
小 計				5.00	箇所
合 計				5.0	箇所

舗 装 工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
アスファルト舗装工 (車道舗装)			
下層路盤 (再生下層路盤材 t=15cm)	舗装工平面図より $A = 1076.27$ $+ 263.52 + 496.06 + 275.81 + 351.53$ $+ 199.10 + 41.60$ $= 2,703.9 \text{ m}^2$	m2	2,700
上層路盤 (粒度調整碎石(M30) t=10cm)	下層路盤と同面積 $A = 2,703.9 \text{ m}^2$	m2	2,700
上層路盤 (再生瀝青安定処理材(30) t=5cm)	下層路盤と同面積 $A = 2,703.9 \text{ m}^2$	m2	2,700
表層 (再生密粒度アスコン (13) t=5cm)			
(町道舗装)			
下層路盤 (再生下層路盤材 t=15cm)	舗装工平面図より $A = 86.8 + 407.41 + 92.60$ $= 586.8 \text{ m}^2$	m2	587
上層路盤 (粒度調整碎石(M30) t=10cm)	下層路盤と同面積 $A = 586.8 \text{ m}^2$	m2	587
表層 (再生密粒度アスコン (13) t=5cm)	下層路盤と同面積 $A = 586.8 \text{ m}^2$	m2	587

縁 石 工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
縁石工			
縁石A-1型 (A種:一般用)	別紙延長調書より L = 711.4 m	m	711
縁石A-2型 (A種:乗入車椅子用)	別紙延長調書より L = 3.9 m	m	4
縁石A-3型 (A種:切下車椅子用)	別紙延長調書より L = 0.6 m	m	1
縁石A-4型 (A種:乗入車両用)			
縁石A-5型 (A種:切下車両用)			
縁石B-1型 (A種:一般用)			
縁石B-2型 (A種:乗入車椅子用)			

縁石 A - 1 型 (A 種 H150) 一般用 延長調書 (単位 : m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 0 + 9.31	NO. 0 + 12.97		
	左	NO. 0 + 19.60	NO. 2 + 11.40		
	左	NO. 3 + 2.60	NO. 5 + 16.16		
	左	NO. 6 + 11.00	NO. 23 + 18.54	353.24	
	右	NO. 0 + 11.72	NO. 0 + 13.49		
	右	NO. 0 + 18.60	NO. 4 + 17.74		0.0
	右	NO. 5 + 16.50	NO. 23 + 14.55	358.19	
小 計				711.43 m	
合 計				711.4 m	

縁 石 A - 2 型 (A 種 H50) 乗入車椅子用					
延 長 調 書 (単位 : m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 0 + 13.46	NO. 0 + 17.61		
	右	NO. 0 + 10.18	NO. 0 + 11.40		
	右	NO. 0 + 13.96	NO. 0 + 18.00		0.0
	右	NO. 23 + 15.15	NO. 23 + 17.15	3.94	
小 計				3.94 m	
合 計				3.9 m	

縁 石 A - 3 型 (A種 H150～50)切下車椅子用				延 長 調 書 (単位：m)	
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 0 + 12.97	NO. 0 + 13.46		
	左	NO. 0 + 17.61	NO. 0 + 18.40		0.0
	右	NO. 0 + 10.18	NO. 0 + 10.18		
	右	NO. 0 + 11.40	NO. 0 + 11.72		
	右	NO. 0 + 13.49	NO. 0 + 13.96		
	右	NO. 0 + 18.00	NO. 0 + 18.60		
	右	NO. 4 + 17.74	NO. 4 + 18.34		0.0
	右	NO. 5 + 9.47	NO. 5 + 10.07		
	右	NO. 23 + 14.55	NO. 23 + 15.15	0.60	0.6
	小 計				0.60
合 計				0.6	m

防 護 柵 工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
路側防護柵工			
ガードパイプ1型 Gp-C-2B(Co建込用)	別紙延長調書より L = 148.0 m	m	148
ガードパイプ2型 Gp-C-3E(土中建込用)	別紙延長調書より L = 256.0 m	m	256
防止柵工			
転落防止柵 (土中建込用)	別紙延長調書より L = 173.8 m	m	174
防護柵基礎工			
プレキャスト防護柵 基礎1型 (H900xB1050)	別紙延長調書より L = 89.9 m	m	90
プレキャスト防護柵 基礎2型 (H900xB1050)	別紙延長調書より L = 58.1 m	m	58

ガ ー ド パ イ プ 1 型 (Gp-C-2B) 延 長 調 書 (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 3 + 2.00	NO. 5 + 16.00		
	左	NO. 6 + 11.00	NO. 9 + 8.00	58.10	
	左	NO. 0 - 12.20	NO. 3 + 14.00	89.90	町道400号線
小 計				148.00 m	
合 計				148.0 m	

ガ ー ド パ イ プ 2 型 (Gp-C-3E) 延 長 調 書 (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 9 + 8.00	NO. 22 + 6.00	256.00	
小 計				256.00 m	
合 計				256.0 m	

転落防止柵延長調書 (土中建込用) (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	右	NO. 12 + 17.90	NO. 21 + 13.00	173.80	
小 計				173.80 m	
合 計				173.8 m	

プレキャスト防護柵基礎1型 延長調書					
(単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 3 + 2.00	NO. 5 + 16.00		
	左	NO. 0 - 12.20	NO. 3 + 14.00	89.90	町道400号線
小 計				89.90 m	
合 計				89.9 m	

プレキャスト防護柵基礎2型 延長調書 (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 6 + 11.00	NO. 9 + 8.00	58.10	
小 計				58.10 m	
合 計				58.1 m	

取 付 道 路 工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
取付道路工 取付道路 (町道400号線)	※ L = 82.0 m	式	1

取付道路(町道400号線)			
1式当り			
工 種 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
擁壁工			
重力式擁壁 (n'=1:0.3) [平均 H=0.83m]	擁壁工構造図より V = 1.5 m ³ ※型枠、目地材、水抜きパイプ 等含む。	m ³	2
ブロック積工			
コンクリートブロック 基礎	ブロック積工構造図より L = 43.7 m	m	44
コンクリートブロック積	ブロック積工構造図より A = 119.9 m ²	m ²	120
裏込材 (RC-40)	ブロック積工構造図より V = 42.0 m ³	m ³	42
排水構造物工			
プレキャストU型 側溝2型 (PU3-B300-H300)	取付道路工詳細図より L = 90.4 + 4.0 = 94.4 m	m	94
プレキャストU型 側溝4型 (B600xH1000)	取付道路工詳細図より L = 51.1 m	m	51
横断函渠2型 (B400xH400)	取付道路工詳細図より L = 8.4 m	m	8
現場打ち集水枠15型 (B800xW800xH2400)	取付道路工詳細図より N = 1.0 箇所	箇所	1
現場打ち集水枠16型 (B900xW900xH1250)	取付道路工詳細図より N = 1.0 箇所	箇所	1

取 付 道 路 (町 道 4 0 0 号 線)			
1 式 当 り			
工 種 ・ 細 別	算 式	単 位	数 量
舗装工 (町道舗装)			
下層路盤 (再生下層路盤材 t=15cm)	舗装工平面図より A = 586.8 m2	m2	587
上層路盤 (粒度調整碎石(M30) t=10cm)	下層路盤と同面積 A = 586.8 m2	m2	587
表層 (再生密粒度アスコン (13) t=5cm)	下層路盤と同面積 A = 586.8 m2	m2	587
区画線工			
溶融式区画線 (実線(白) W=15cm t=1.5mm)	区画線工平面図より L = 171.5 m	m	170

プレキャストU型側溝2型 (PU3-B300-H300)				延 長 調 書		(単位：m)
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要	
		自	至			
	左	NO. 0 - 11.60	NO. 3 + 14.90	90.40	町道400号線	
	左	NO. 3 + 14.50	NO. 3 + 15.60	4.00	〃	
	小 計				94.40	m
合 計				94.4	m	

プレキャストU型側溝4型 (B600xH1000)				延 長 調 書 (単位：m)	
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 1 + 2.00	NO. 3 + 13.90	51.00	町道400号線
	小 計				51.00
合 計				51.0	m

横 断 函 渠 2 型 (B400xH400) 延 長 調 書 (単位：m)					
名 称	左・右	測 点		数 量	摘 要
		自	至		
	左	NO. 3 + 15.25	NO. 4 + 4.50	8.42	町道400号線
小 計				8.42 m	
合 計				8.4 m	

構 造 物 撤 去 工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
防護柵撤去工			
防護柵撤去 (ガードレール)			
防護柵撤去 (ガードパイプ)			
防護柵撤去 (転落防止柵)			
防護柵撤去 (フェンス)			
構造物取壊し工			
Co構造物切断 (無筋構造物)	構造物撤去工平面図より $L = 26.60$ $= 26.6 \text{ m}$	m	27
Co構造物取壊し (無筋構造物)	構造物撤去工平面図、及び断面図より $V = 23.41 + 29.31 + 0.76$ $= 53.4 \text{ m}^3$	m ³	53
Co構造物取壊し (鉄筋構造物)	構造物撤去工平面図、及び断面図より $V = 0.56 + 0.27$ $= 0.8 \text{ m}^3$	m ³	1
舗装版切断 (アスファルト $t \leq 15\text{cm}$)	構造物撤去工平面図より $L = 6.40$ $= 6.4 \text{ m}$	m	6

構 造 物 撤 去 工			
			1 式当り
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
舗装版破碎 (アスファルト $t \leq 15\text{cm}$)			
舗装版破碎 (コンクリート $t \leq 15\text{cm}$)	構造物撤去工平面図より $A = 30.60 + 266.45$ $= 297.1 \text{ m}^2$	m2	297
運搬処理工			
殻運搬 (コンクリート殻(無筋))	前頁計算より $V = 53.48 + 297.05 \times 0.10$ $= 83.1 \text{ m}^3$	m3	83
殻運搬 (コンクリート殻(鉄筋))	前頁計算より $V = 0.8 \text{ m}^3$	m3	1
殻運搬 (アスファルト殻)			
殻処分 (コンクリート殻(無筋))	前頁計算より $V = 83.1 \text{ m}^3$	m3	83
殻処分 (コンクリート殻(鉄筋))	上記計算より $V = 0.8 \text{ m}^3$	m3	1
殻処分 (アスファルト殻)			

仮 設 道 路 工			
1 式当り			
種 別 ・ 細 別	算 式	単位	数 量
掘削工			
掘削（土砂）	別紙平均計算書より V = 1,153.00 m3	m3	1,200
路体盛土工			
路体盛土 （購入土）	別紙平均計算書より V = 1,030.00 m3	m3	1,000
残土処理工			
土砂等運搬 ① （粘性土）	別紙平均計算書より V = 1,153.00 m3	m3	1,200
敷鉄板設置・撤去	仮設平面図より $6.0 \times 1.5 \times 91 = 819 \text{m}^2$	m2	819

切土部

測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	適 用
No.6	20	4.5			
			6.45	129.00	
No.7	20	8.4			
			9.55	191.00	
No.8	20	10.7			
			10.80	216.00	
No.9	20	10.9			
			11.05	221.00	
No.10	20	11.2			
			10.15	203.00	
No.11	20	9.1			
			6.90	138.00	
No.12	20	4.7			
			2.75	55.00	
No.13		0.8			
計	L=	140	V=	1153.00	

盛土部

測点	距離	断面	平均断面	立積	適用
No.6	20	3.8			
			5.65	113.00	
No.7	20	7.5			
			8.65	173.00	
No.8	20	9.8			
			9.90	198.00	
No.9	20	10.0			
			10.15	203.00	
No.10	20	10.3			
			9.25	185.00	
No.11	20	8.2			
			6.00	120.00	
No.12	20	3.8			
			1.90	38.00	
No.13		0.0			
計	L=	140	V=	1030.00	