東海岸1号線道路築造工事(第4工区)

本線道路

数量計算書

1. 数量総括表（1）

本線

費　目	工　種	種　　別	細　　別	規　　格	単位	合計数量	設計数量	摘　要
本工事費								
	道路土工							
		掘削工						
			オープンカット	砂質土	m3	1,118.0	1100	
			床掘	砂質土	m3	131.7	130	
			埋戻	W1＜1.0m	m3	101.8	100	
			基面整正		m2	166.5	166	
		盛土工						
			路体盛土	W＜2.5m	m3	0.0	0	
			路体盛土	W≧4.0m	m3	0.0	0	
			盛土	W≧4.0m	m3	346.0	350	
			路床盛土	W＜2.5m	m3	0.0	0	
			路床盛土	2.5m≦W＜4.0m	m3	0.0	0	
			路床盛土	W≧4.0m	m3	592.0	600	
		残土等処分						
			残土処分	残土	m3	647.8	650	
	排水構造物工							
		側溝工						
			U型側溝	B300-H300	m	284.5	285	
			横断用側溝	B300-H300	m	48.0	48	
			1号自由勾配側溝	B300-H600～700	m	0.0	0	
			2号自由勾配側溝	B300-H800～1100	m	0.0	0	
		管渠工						
			ヒューム管	P1-RC1-D300	m	48.4	48	
			重圧管	φ600	m	0.0	0	

1. 数量総括表（2）

本線

費　目	工　種	種　別	細　別	規　格	単位	数　量	設計数量	摘　要
		集水桝工						
			1号集水桝	G1-B500-L500-H800	基	0	0	T-25
			2号集水桝	G1-B600-L1100-H1100	基	0	0	〃
			3号集水桝	G1-B600-L1100-H1400	基	0	0	〃
			4号集水桝	G1-B500-L500-H1100	基	0	0	〃
			7号集水桝	G1-B500-L500-H1200	基	1	1	〃
			8号集水桝	G1-B500-L500-H1150	基	1	1	〃
			9号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	1	〃
			10号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	1	〃
			B-1号集水桝	B600-600-H1750	基	1	1	〃
			B-2号集水桝	B600-600-H1550	基	3	3	〃
	防護柵設置工							
		メッシュフェンス(曲忍付)		H2200	m	0.0	0	
		門扉		H2000W4000直忍付	組	0.0	0	
	舗装工							
		車道舗装						
			表層	密粒度As(13)　t=5cm	m2	0.00	0	W＞3.0m
			基層	粗粒度As(20)　t=5cm	m2	0.00	0	W＞3.0m
			上層路盤	粒調砕石(M-40)　t=15cm	m2	0.00	0	W＞3.0m
			下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40)　t=35cm	m2	0.00	0	
		歩道舗装						
			表層	細粒度As(20)　t=3cm	m2	0.00	0	W≧1.4m
			下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-30)　t=10cm	m2	0.00	0	
		乗り入舗装						
			表層	密粒度As(13)　t=5cm	m2	0.0	0	
			上層路盤	粒調砕石(M-40)　t=10cm	m2	0.0	0	
			下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40)　t=15cm	m2	0.0	0	
		張コンクリート						
			コンクリート		m2	0.0	0	
			型枠	小型	m2	0.0	0	

1. 数量総括表（3）

本線

費　目	工　種	種　　別	細　　別	規　　格	単位	数　量	設計数量	摘　要
	区画線工							
		区画線設置						
			車道外側線	白色、実線 W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	溶剤型ペイント式 ・自走（加熱式）
			〃	白色、破線 W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃
			車道中央線	白色、実線 W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃
			ドットライン	白色、破線 W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃
			ゼブラ帯	白色、ゼブラ W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃
			ゼブラ帯	白色、ゼブラ W=45cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃
			停止線	白色、ゼブラ W=45cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃
	道路付属物工							
		路側工						
			歩車道境界ブロック	H-200	m	107.0	107	
			歩車道境界ブロック 乗り入れ用	H-200	m	48.0	48	
			歩車道境界ブロック	歩道巻込み部	m	16.0	16	
			地先境界ブロック	150×150×600	m	137.2	137	
			地先境界コンクリート	B200×H300	m	32.00	32	

2. 道路土工集計表

本線

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
掘削工					
	オープンカット	砂質土	m3	1,118.0	
	床掘	砂質土	m3	131.7	
	埋戻	W1＜1.0m	m3	101.8	
	基面整正		m2	166.5	
盛土工					
	路体盛土	W＜2.5m	m3	0.0	
	〃	W≧4.0m	m3	0.0	
	盛土	W≧4.0m	m3	346.0	
	路床盛土	W＜2.5m	m3	0.0	
	〃	2.5m≦W＜4.0m	m3	0.0	
	〃	W≧4.0m	m3	592.0	
残土等処分					
	残土処分	残土	m3	647.8	

道路土工数量計算表

	オープンカット 砂質土 (m3)	床掘 砂質土 (m3)	埋戻 W1＜1.0m (m3)	基面整正 (m2)	路床盛土 W＜2.5m (m3)	路床盛土 2.5m≦W＜4.0m (m3)	路床盛土 W≧4.0m (m3)	路体盛土 W＜2.5m (m3)	路体盛土 W≧4.0m (m3)	盛土 W≧4.0m (m3)	ボックスカルバート 床掘 砂質土 (m3)	ボックスカルバート 埋戻 幅4.0m以上 (m3)	ボックスカルバート 基面整正 (m2)
道路土工数量算定表	1,118.0	67.000	46.000	158.00	0.0	0.0	592.0	0.0	0.0	346.0	2,219.0	1,499.0	0.0
端部数量調書(1)	0.0												
横断管(重圧管) φ600		0.000		0.00	0.0								
1号集水桝		0.000	0.000	0.00									
2号集水桝		0.000	0.000	0.00									
3号集水桝		0.000	0.000	0.00									
4号集水桝		0.000	0.000	0.00									
7号集水桝		16.353	14.757	1.00									
8号集水桝		2.469	1.877	1.00									
9号集水桝		2.560	2.028	0.81									
10号集水桝		2.631	2.085	0.81									
B-2号集水桝H=1.55		10.589	9.144	1.21									
B-2号集水桝H=1.55		10.589	9.144	1.21									
B-2号集水桝H=1.55		10.589	9.144	1.21									
B-1号集水桝H=1.75		8.967	7.667	1.21									
合計	1,118.0	131.747	101.846	166.46	0.0	0.0	592.0	0.0	0.0	346.0	2,219.0	1,499.0	0.0

残土等処分

掘削	床掘	床掘(ボックス)									
1,118.0	+ 131.747	+ 2,219.0							=	3,468.747	m3	m3
埋戻W1<1.0m	路床盛土W<2.5m	路床盛土2.5m≦W<4.0m	路床盛土W≧4.0m	路体盛土W<2.5m	路体盛土W≧4.0m	盛土	埋め戻し(ボックス)				
101.846	+ 0.0	+ 0.0	+ 592.0	+ 0.0	+ 0.0	+ 346.0	+ 1499.0		=	2,538.846	m3	m3
3,468.747	− 2,538.846	×1/0.9							=	647.807	m3	m3

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：オープンカット
規　　格：砂質土　　NO.0～NO.18

測　点	距 離(m)	掘　削			表土剥ぎ取り厚さ20cm			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	幅(m)	平均幅(m)	面積(m2)	
No.0	—	0.0	—	—				
No.1	0.000	6.4	3.20	0.0				
No.2	0.000	3.4	4.90	0.0				
EC-1	0.000	3.6	3.50	0.0				
No.3	0.000	4.8	4.20	0.0				
No.4	0.000	4.8	4.80	0.0				
No.5	0.000	3.1	3.95	0.0				
No.6	0.000	6.4	4.75	0.0				
No.7	0.000	0.0	3.20	0.0				
No.8	0.000	7.8	3.90	0.0				
No.9	0.000	9.0	8.40	0.0				
No.10	20.000	0.0	4.50	90.0				
No.11	20.000	0.0	0.00	0.0				
No.12	20.000	3.4	1.70	34.0				
No.13	20.000	4.4	3.90	78.0				
No.14	20.000	1.1	2.75	55.0				
No.15	20.000	7.8	4.45	89.0				
No.16	20.000	10.3	9.05	181.0				
No.17	20.000	17.0	13.65	273.0				
No.18	20.000	14.8	15.90	318.0				
合　　計	180.000			1,118.0				

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：床掘
規　　格：砂質土　　NO.0～NO.18

測　点	距 離(m)	左側			右側			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No.0	—	0.0	—	—	0.5	—	—	
No.1	0.000	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
No.2	0.000	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
EC-1	0.000	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
No.3	0.000	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
No.4	0.000	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
No.5	0.000	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
No.6	0.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.35	0.0	
No.7	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	0.0	
No.8	0.000	0.2	0.10	0.0	0.5	0.25	0.0	
No.9	0.000	0.2	0.20	0.0	1.4	0.95	0.0	
No.10	20.000	0.0	0.10	2.0	0.0	0.70	14.0	
No.11	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.12	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.13	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.14	20.000	0.1	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0	
No.15	20.000	0.2	0.15	3.0	0.5	0.25	5.0	
No.16	20.000	0.2	0.20	4.0	0.5	0.50	10.0	
No.17	20.000	0.2	0.20	4.0	0.5	0.50	10.0	
No.18	20.000	0.2	0.20	4.0	0.5	0.50	10.0	
合　計	180.000			18.0			49.0	67.0
								左右合計

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：埋戻
規　　格：W1＜1.0m　　NO.0～NO.18

測　点	距 離(m)	左側			右側			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No.0	—	0.0	—	—	0.3	—	—	
No.1	0.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	0.0	
No.2	0.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.25	0.0	
EC-1	0.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.25	0.0	
No.3	0.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	0.0	
No.4	0.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	0.0	
No.5	0.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	0.0	
No.6	0.000	0.0	0.00	0.0	0.1	0.20	0.0	
No.7	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	0.0	
No.8	0.000	0.1	0.05	0.0	0.3	0.15	0.0	
No.9	0.000	0.2	0.15	0.0	0.9	0.60	0.0	
No.10	20.000	0.0	0.10	2.0	0.0	0.45	9.0	
No.11	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.12	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.13	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.14	20.000	0.1	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0	
No.15	20.000	0.2	0.15	3.0	0.2	0.10	2.0	
No.16	20.000	0.2	0.20	4.0	0.3	0.25	5.0	
No.17	20.000	0.2	0.20	4.0	0.3	0.30	6.0	
No.18	20.000	0.2	0.20	4.0	0.3	0.30	6.0	
合　　計	180.000			18.0			28.0	46.0
								左右合計

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：基面整正
規　　格：　　NO.0～NO.18

測　点	距 離(m)	左側			右側			摘　要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
No.0	—	0.0	—	—	1.2	—	—	
No.1	0.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
No.2	0.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
EC-1	0.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
No.3	0.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
No.4	0.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
No.5	0.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	0.0	
No.6	0.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.75	0.0	
No.7	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.15	0.0	
No.8	0.000	0.6	0.30	0.0	1.2	0.60	0.0	
No.9	0.000	0.6	0.60	0.0	1.4	1.30	0.0	
No.10	20.000	0.0	0.30	6.0	0.0	0.70	14.0	〃
No.11	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.12	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.13	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No.14	20.000	0.6	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0	
No.15	20.000	0.6	0.60	12.0	1.2	0.60	12.0	〃
No.16	20.000	0.6	0.60	12.0	1.2	1.20	24.0	〃
No.17	20.000	0.6	0.60	12.0	1.2	1.20	24.0	〃
No.18	20.000	0.6	0.60	12.0	1.2	1.20	24.0	〃
合　計	180.000			60.0			98.0	158.0
								左右合計

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：盛土工
細　　別：盛土
規　　格：　　NO.0～NO.18

測　点	距 離(m)	W≧4.0m						摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No.0	0.000	0.0	—	—				
No.1	0.000	0.0	0.00	0.0				
No.2	0.000	5.8	2.90	0.0				
EC-1	0.000	5.7	5.75	0.0				
No.3	0.000	5.6	5.65	0.0				
No.4	0.000	5.1	5.35	0.0				
No.5	0.000	4.7	4.90	0.0				
No.6	0.000	4.6	4.65	0.0				
No.7	0.000	3.5	4.05	0.0				
No.8	0.000	0.0	1.75	0.0				
No.9	0.000	0.0	0.00	0.0				
No.10	20.000	3.2	1.60	32.0	〃			
No.11	20.000	3.7	3.45	69.0	〃			
No.12	20.000	3.8	3.75	75.0	〃			
No.13	20.000	4.0	3.90	78.0	〃			
No.14	20.000	2.6	3.30	66.0	〃			
No.15	20.000	0.0	1.30	26.0	〃			
No.16	20.000	0.0	0.00	0.0				
No.17	20.000	0.0	0.00	0.0				
No.18	20.000	0.0	0.00	0.0				
合　計	180.000			346.0				

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：盛土工
細　　別：路床盛土
規　　格：　　NO.0～NO.18

測　点	距 離(m)	W≧4.0m 断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	摘　要
No.0	—	0.0	—	—				
No.1	0.000	0.0	0.00	0.0				
No.2	0.000	6.5	3.25	0.0				
EC-1	0.000	6.5	6.50	0.0				
No.3	0.000	7.9	7.20	0.0				
No.4	0.000	7.1	7.50	0.0				
No.5	0.000	7.0	7.05	0.0				
No.6	0.000	6.3	6.65	0.0				
No.7	0.000	5.2	5.75	0.0				
No.8	0.000	0.0	2.60	0.0				
No.9	0.000	0.0	0.00	0.0				
No.10	20.000	4.2	2.10	42.0				
No.11	20.000	6.7	5.45	109.0				
No.12	20.000	6.4	6.55	131.0				
No.13	20.000	8.6	7.50	150.0				
No.14	20.000	3.7	6.15	123.0				
No.15	20.000	0.0	1.85	37.0				
No.16	20.000	0.0	0.00	0.0				
No.17	20.000	0.0	0.00	0.0				
No.18	20.000	0.0	0.00	0.0				
合　　計	180.000			592.0				

3. 排水構造物工集計表

本線

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘要
側溝工					
	U型側溝	B300-H300	m	284.5	
	横断用側溝	B300-H300	m	48.0	
	1号自由勾配側溝	B300-H600～700	m	0.0	
	2号自由勾配側溝	B300-H800～1100	m	0.0	
管渠工					
	ヒューム管	P1-RC-1-D300	m	48.4	
	重圧管	φ600	m	0.0	
集水桝工					
	1号集水桝	G1-B500-L500-H800	基	0	T-25
	2号集水桝	G1-B600-L1100-H1100	基	0	〃
	3号集水桝	G1-B600-L1100-H1400	基	0	〃
	4号集水桝	G1-B500-L500-H1100	基	0	〃
	7号集水桝	G1-B500-L500-H1200	基	1	〃
	8号集水桝	G1-B500-L500-H1150	基	1	〃
	9号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	〃
	10号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	〃
	B-1号集水桝	B600-600-H1750	基	1	〃
	B-2号集水桝	B600-600-H1550	基	3	〃

排水構造物工延長調書

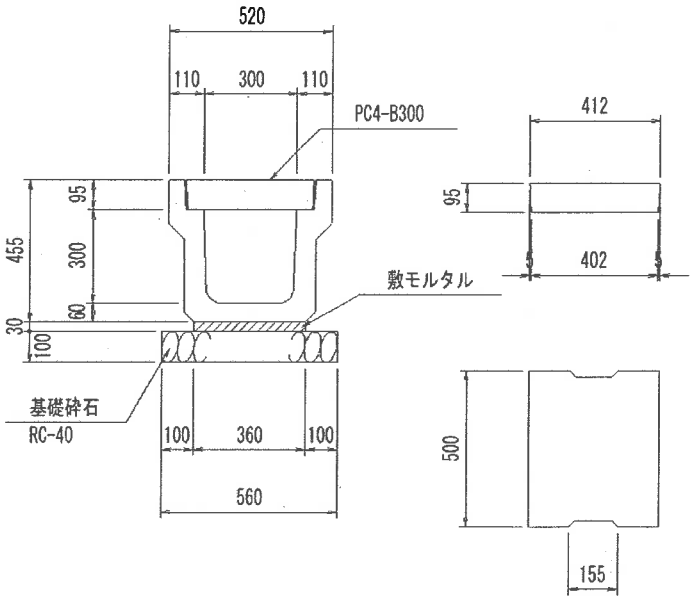
工　　種：排水構造物工
種　　別：側溝工
細　　別：PU3型側溝
規　　格：B300-H300　　単　位：m　　単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要	摘　　要
	縦断用		横断用
No. 0+8. 5～No. 3+6. 6	0. 0	右側	
No. 3+11. 3～No. 9+19. 1	19. 1 〃	左側	
No. 10～No. 14+19. 6	99. 6 〃	左側	
No. 10+0. 4～No. 18	59. 6 〃	左側	
No. 0+8. 6～No. 8+16. 9	0. 0	右側	0. 0
No. 10+5. 8～No. 14	106. 2	右側	48. 0
合　　計	284. 5		48. 0

排水構造物工単位数量計算書

種　別	PU3型側溝(B300-H300)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算　　式	数　量
基礎砕石	RC-40　t=100	国土交通省標準設計図集より(S60)	5.600　m2
敷モルタル	1:3	〃	0.108　m3
目地モルタル	1:3	〃	0.002　m3
PU3型側溝	B300-H300	〃	5.0　個
側溝蓋	PC4-B300	〃	20.0　枚

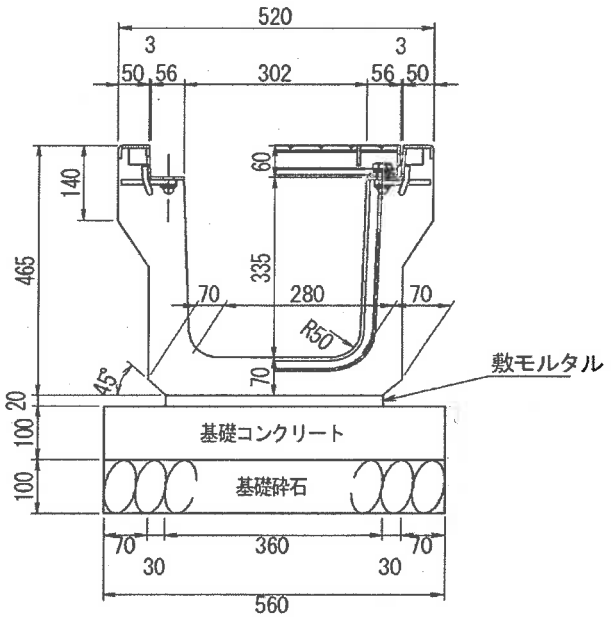
(284.5/10)*19=540.55≒541本　側溝蓋(Co)

(284.5/10)*1=28.45≒28枚　側溝蓋(ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ)

排水構造物工単位数量計算書

種　別	落ちふた式U型側溝(横断用)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算　　式	数　量
基礎砕石	RC-40　t=100	0.56×10.0	5.600 m2
基礎コンクリート		0.10×0.56×10.0	0.560 m2
基礎コン型枠		0.10×2×10.0	2.000 m2
敷モルタル	1:3	0.02×0.36×10.0	0.072 m3
目地モルタル	1:3	国土交通省標準設計図集より(S60)	0.002 m3
落ちふた式U型側溝	B300-H300	〃	5.0 個
側溝蓋	グレーチング蓋(T-25)		5.0 枚
	(48/10)*10=48=48枚　側溝蓋(ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ)		

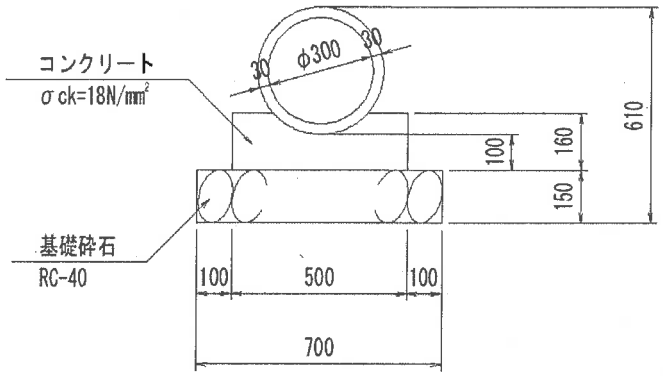
排水構造物工延長調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：管渠工
細　　別：管渠工
規　　格：P1-RC1-D300

単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
No. 9+19. 55	4. 5	左側
No. 15	4. 9	左側
No. 8+17. 8～B07	13. 4	右側
No. 10+15. 4	1. 6	右側
No. 11+10. 0	6. 0	右側
No. 14	6. 0	右側
No. 15	6. 0	右側
No. 17	6. 0	右側
合　　計	48. 4	

排水構造物工単位数量計算書

種　別	管渠工(P1-RC1-D300)　材料調書
構造図	

10m当り

工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	国土交通省標準設計図集より(S60)	0.688 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	3.200 m2
基礎砕石	RC-40　t=150	〃	7.000 m2
ヒューム管	φ300	〃	5.0 本

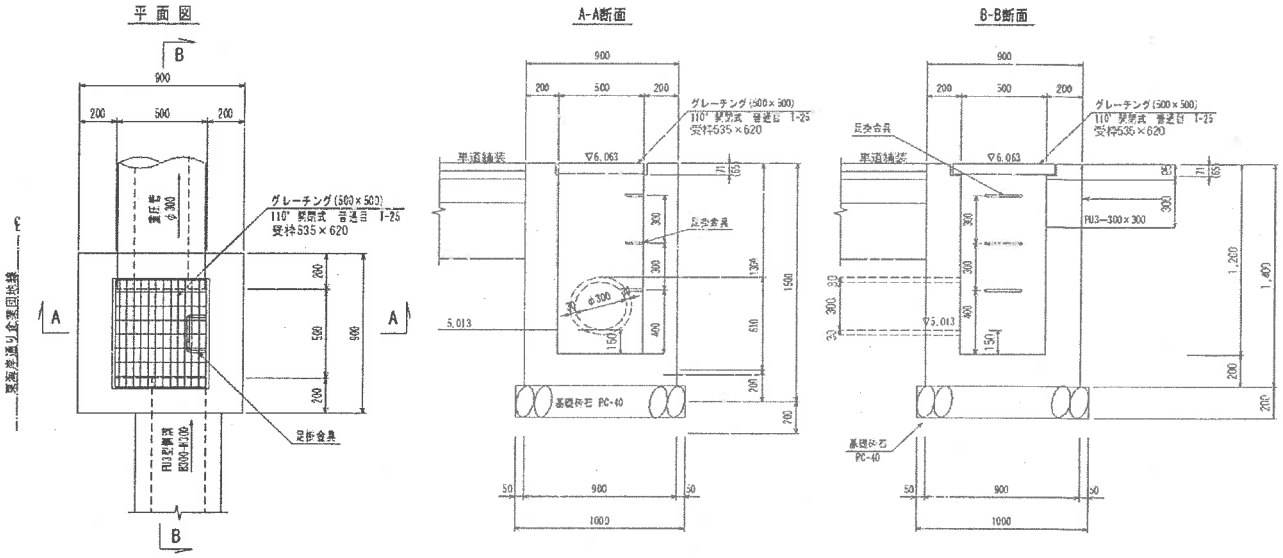
排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：7号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1200　　単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.8+17.4付近	1	右側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

7号集水桝(G1-B500-L500-H1200)　材料調書



1基当り

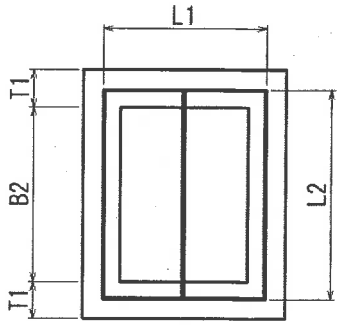
工　種	種　別	算　　式	数　　量
コンクリート	σck=18N/mm2	7号集水桝数量計算書より	0.790 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	7.658 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	1.000 m2
グレーチング (500×500用)	T-25　普通目	〃	1 枚
足掛金物			3 個

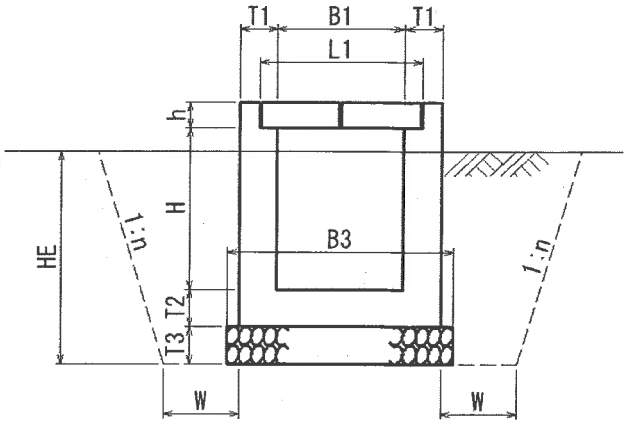
集水桝数量計算（平坦地に設置）

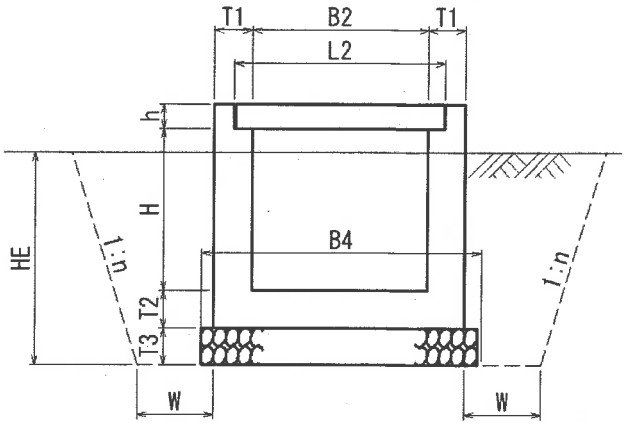
集水桝の名称	7号集水桝 （G1-B500-L500-H1200）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	1.129
	側壁厚	T1	m	0.200
	底版厚	T2	m	0.200
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.200
	基礎材幅	B3	m	1.000
		B4	m	1.000
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
1 ◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	1.924
掘削勾配	1: n	0.500
土量変化率	C	0.900

CAD測定

数量一覧表　　7号集水桝 （G1-B500-L500-H1200）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.790	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m^2	7.658	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.200	
		t=200	m^2	1.000	
	グレーチング	110° 開閉式	枚	1	
	(500×500)	普通目 T-25			
道路土工	床掘	砂質土	m^3	16.353	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	14.757	
	残土		m^3	-0.044	
	基面整正		m^2	1.000	

数量計算表　　7号集水桝（G1-B500-L500-H1200）

項　目	計算式				数　量	単　位	備　考
コンクリート	全体	0.900 ×	0.900 ×	1.400 =	1.134		
	内空控除	−0.500 ×	0.500 ×	1.129 =	−0.282		
	蓋掛部控除	−0.535 ×	0.620 ×	0.071 =	−0.024		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	0.200 =	−0.018		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	0.200 =	−0.020		
	合計				0.790	m^3	
型　枠	側壁外面−1	0.900 ×	1.400 ×	2ヶ所 =	2.520		
	側壁外面−2	0.900 ×	1.400 ×	2ヶ所 =	2.520		
	側壁内面−1	0.500 ×	1.329 ×	2ヶ所 =	1.329		
	側壁内面−2	0.500 ×	1.329 ×	2ヶ所 =	1.329		
	蓋掛部−1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.076		
	蓋掛部−2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.088		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	−0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.200 ×	2ヶ所 =	0.120		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.200 ×	1ヶ所 =	0.060		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	−0.204		
	合計				7.658	m^2	
基礎砕石		1.000 ×	1.000 ×	0.200 =	0.200	m^3	
t=20cm			1.000 ×	1.000 =	1.000	m^2	
床　堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.200 +	2 × 0.500 =	1.900	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.200 +	2 × 0.500 =	1.900	m	
	・底面積 A1	1.900 ×	1.900 =		3.610	m^2	
	・地表部面積 A2	3.824 ×	3.824 =		14.623	m^2	
	A1 × A2 =	3.610 ×	14.623 =		52.789	−	
	・床掘土量 V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)^1/2}/3=					m^3	角錐台の公式
	1.924 × (3.610 + 14.623 + 52.789 ^1/2) / 3 =				16.353		
残　土	・躯体部 V1	0.900 ×	0.900 ×	1.724 =	1.396		
	・基礎材部 V2	1.000 ×	1.000 ×	0.200 =	0.200		
	・合計 V3=V1+V2=	1.396 +	0.200 =		1.596		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	16.353 −	14.757 ／	0.900 =	−0.044	m^3	
埋戻し	Vu = V − V3 =	16.353 −	1.596 =		14.757	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	1.000 ×	1.000 =		1.000	m^2	

排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：8号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1150

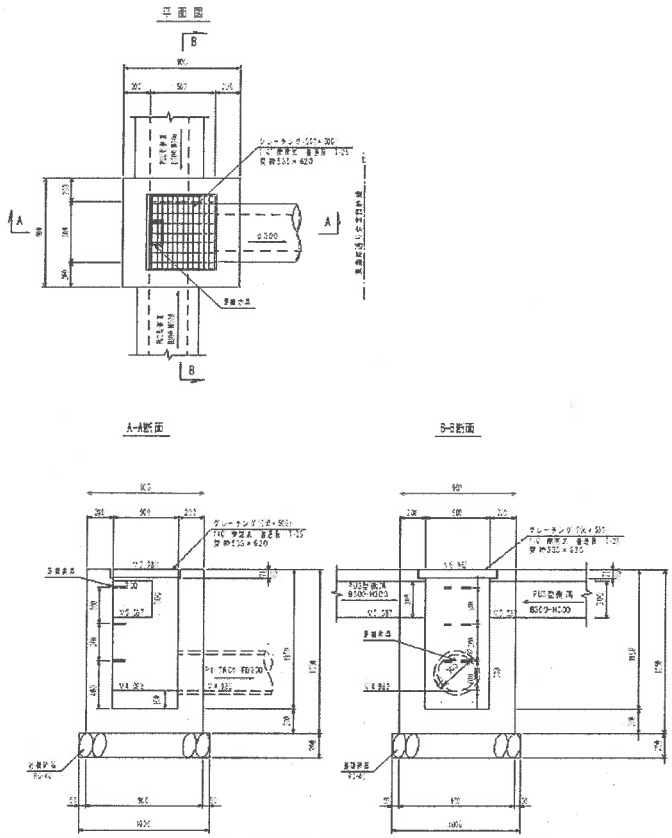
単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.10+3.9付近	1	左側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

8号集水桝(G1-B500-L500-H1150)　材料調書

構造図



1基当り

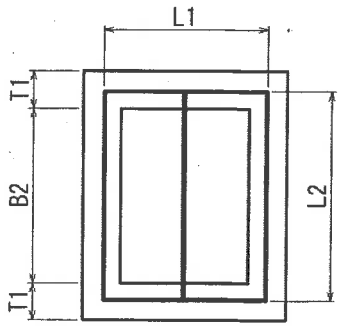
工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	8号集水桝数量計算書より	0.744 m3
型枠	一般型枠　小型構造物	〃	7.378 m2
基礎砕石	RC-40 t=200	〃	1.000 m2
グレーチング (500×500)	110°　開閉式 普通目　T-25	〃	1.0 枚
足掛金具			3.0 個

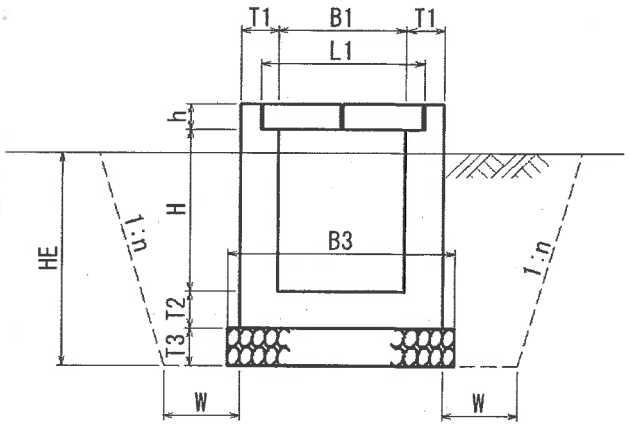
集水桝数量計算（平坦地に設置）

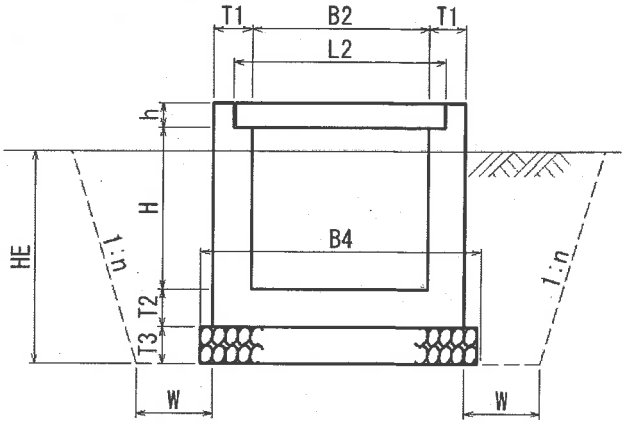
集水桝の名称	8号集水桝 （G1-B500-L500-H1150）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	1.079
	側壁厚	T1	m	0.200
	底版厚	T2	m	0.200
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.200
	基礎材幅	B3	m	1.000
		B4	m	1.000
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
1 ◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.684
掘削勾配	1: n	0.000
土量変化率	C	0.900

CAD測定

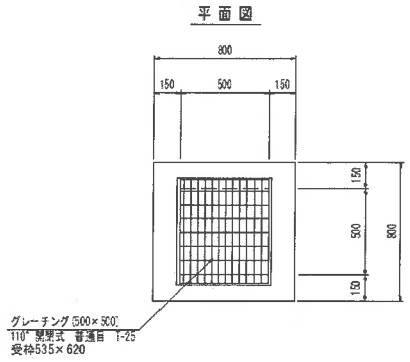
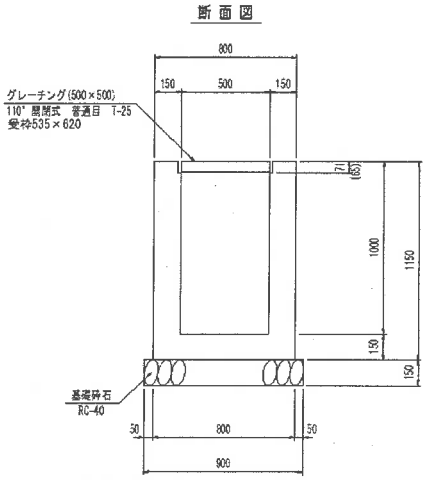
数量一覧表　　8号集水桝 （G1-B500-L500-H1150）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.744	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m^2	7.378	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.200	
		t=200	m^2	1.000	
	グレーチング	110° 開閉式	枚	1	
	(500×500)	普通目 T-25			
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.469	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	1.877	
	残土		m^3	0.383	
	基面整正		m^2	1.000	

数量計算表　　8号集水桝（G1-B500-L500-H1150）

項　目	計算式				数　量	単　位	備　考
コンクリート	全体	0.900 ×	0.900 ×	1.350 =	1.094		
	内空控除	−0.500 ×	0.500 ×	1.079 =	−0.270		
	蓋掛部控除	−0.535 ×	0.620 ×	0.071 =	−0.024		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	0.200 =	−0.018		
	NO.2水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	0.200 =	−0.018		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	0.200 =	−0.020		
	合計				0.744	m^3	
型　枠	側壁外面−1	0.900 ×	1.350 ×	2ヶ所 =	2.430		
	側壁外面−2	0.900 ×	1.350 ×	2ヶ所 =	2.430		
	側壁内面−1	0.500 ×	1.279 ×	2ヶ所 =	1.279		
	側壁内面−2	0.500 ×	1.279 ×	2ヶ所 =	1.279		
	蓋掛部−1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.076		
	蓋掛部−2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.088		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	−0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.200 ×	2ヶ所 =	0.120		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.200 ×	1ヶ所 =	0.060		
	NO.2水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	−0.180		
	NO.2水路部(両端)	0.300 ×	0.200 ×	2ヶ所 =	0.120		
	NO.2水路部(上端)	0.300 ×	0.200 ×	1ヶ所 =	0.060		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	−0.204		
	合計				7.378	m^2	
基礎砕石		1.000 ×	1.000 ×	0.200 =	0.200	m^3	
t=20cm			1.000 ×	1.000 =	1.000	m^2	
床　堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.200 +	2 × 0.500 =	1.900	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.200 +	2 × 0.500 =	1.900	m	
	・底面積 A1	1.900 ×	1.900 =		3.610	m^2	
	・地表部面積 A2	1.900 ×	1.900 =		3.610	m^2	
	A1 × A2 =	3.610 ×	3.610 =		13.032	−	
	・床掘土量	V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)^1/2}/3=				m^3	角錐台の公式
	0.684 × (3.610	+ 3.610	+ 13.032	^1/2) / 3 =	2.469		
残　土	・躯体部 V1	0.900 ×	0.900 ×	0.484 =	0.392		
	・基礎材部 V2	1.000 ×	1.000 ×	0.200 =	0.200		
	・合計 V3=V1+V2=	0.392 +	0.200 =		0.592		
	・残土 Vz=V−Vu/C=	2.469 −	1.877 /	0.900 =	0.383	m^3	
埋戻し	Vu = V − V3 =	2.469 −	0.592 =		1.877	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	1.000 ×	1.000 =		1.000	m^2	

排水構造物工単位数量計算書

	9号集水桝(G1-B500-L500-H1000)　材料調書
構造図	  1基当り

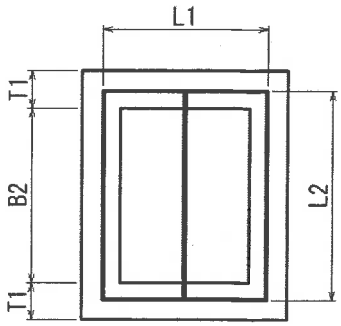
工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	9号集水桝数量計算書より	0.451 m3
型枠	一般型枠　小型構造物	〃	5.753 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	0.810 m2
グレーチング (500×500)	110°　開閉式 普通目　T-25	〃	1.0 枚
足掛金具			2.0 個

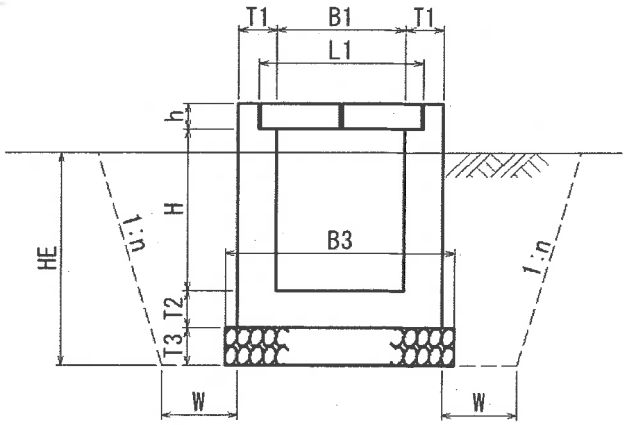
集水桝数量計算（平坦地に設置）

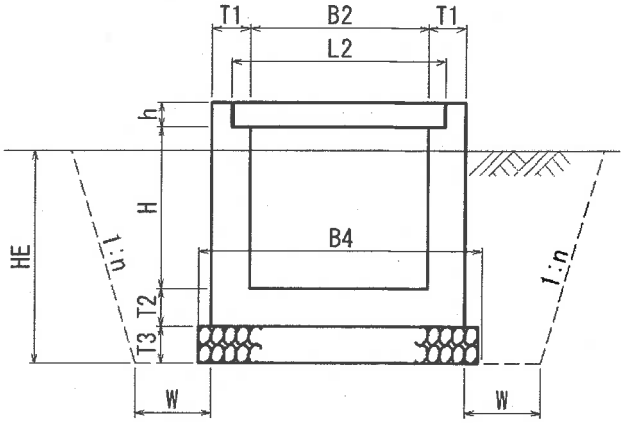
集水桝の名称	9号集水桝 （G1-B500-L500-H1000）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.929
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
1 ◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.790
掘削勾配	1: n	0.000
土量変化率	C	0.900

CAD測定

数量一覧表　　9号集水桝 （G1-B500-L500-H1000）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.451	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m^2	5.753	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.122	
		t=150	m^2	0.810	
	グレーチング	110° 開閉式	枚	1	
	(500×500)	普通目 T-25			
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.560	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	2.028	
	残土		m^3	0.307	
	基面整正		m^2	0.810	

数量計算表　　9号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

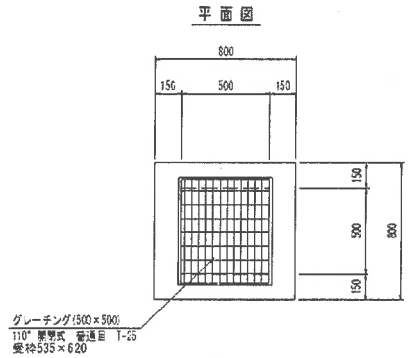
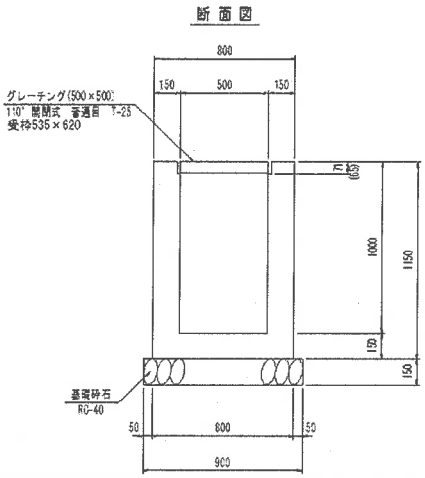
項　目	計算式				数　量	単　位	備　考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	1.150 =	0.736		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.929 =	-0.232		
	蓋掛部控除	-0.535 ×	0.620 ×	0.071 =	-0.024		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	0.150 =	-0.014		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	0.150 =	-0.015		
	合計				0.451	m^3	
型　枠	側壁外面-1	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁外面-2	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁内面-1	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	側壁内面-2	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	蓋掛部-1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.076		
	蓋掛部-2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.088		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	-0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.150 ×	2ヶ所 =	0.090		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.150 ×	1ヶ所 =	0.045		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	-0.204		
	合計				5.753	m^2	
基礎砕石		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m^3	
t=15cm			0.900 ×	0.900 =	0.810	m^2	
床　堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	・地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	A1 × A2 =	3.240 ×	3.240 =		10.498	-	
	・床掘土量 V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)^1/2}/3=					m^3	角錐台の公式
	0.790 × (3.240 + 3.240 + 10.498 ^1/2) / 3 =				2.560		
残　土	・躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.640 =	0.410		
	・基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122		
	・合計 V3=V1+V2=	0.410 +	0.122 =		0.532		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	2.560 -	2.028 /	0.900 =	0.307	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	2.560 -	0.532 =		2.028	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m^2	

排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：10号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1000　　単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.26+15.9付近	1	左側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

	10号集水桝(G1-B500-L500-H1000)　材料調書
構造図	 

1基当り

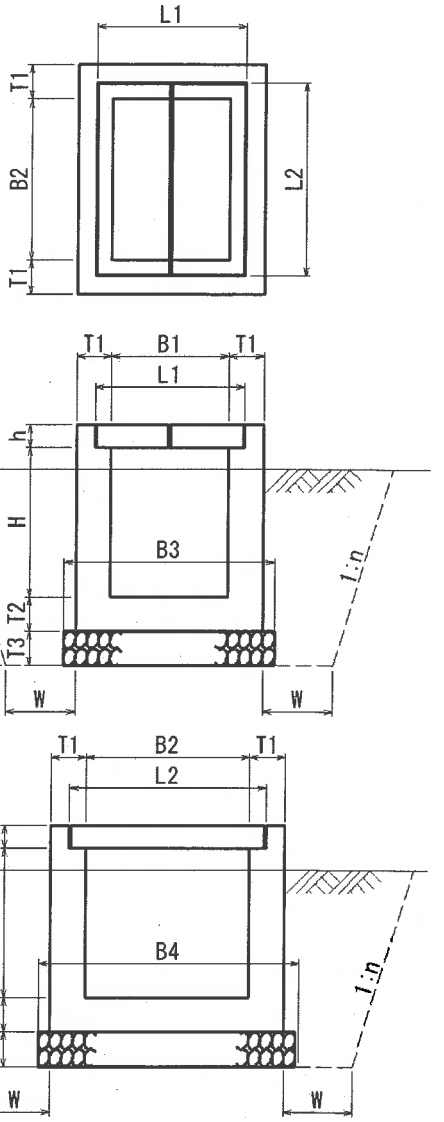
工　種	種　別	算　　式	数　　量
コンクリート	σck=18N/mm2	10号集水桝数量計算書より	0.451 m3
型枠	一般型枠　小型構造物	〃	5.753 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	0.810 m2
グレーチング (500×500)	110°　開閉式 普通目　T-25	〃	1.0 枚
足掛金具			2.0 個

集水桝数量計算（平坦地に設置）

集水桝の名称	10号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.929
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち



接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.812
掘削勾配	1: n	0.000
土量変化率	C	0.900

数量一覧表　　10号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.451	
	型枠	一般型枠　小型構造物	m^2	5.753	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.122	
		t=150	m^2	0.810	
	グレーチング	110°　開閉式	枚	1	
	(500×500)	普通目 T-25			
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.631	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	2.085	
	残土		m^3	0.314	
	基面整正		m^2	0.810	

数量計算表　　10号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

項目	計算式				数量	単位	備考
コンクリート	全体	0.800×	0.800×	1.150=	0.736		
	内空控除	-0.500×	0.500×	0.929=	-0.232		
	蓋掛部控除	-0.535×	0.620×	0.071=	-0.024		
	NO.1水路控除	-0.300×	0.300×	0.150=	-0.014		
	NO.1管渠控除	-π/4×	0.360^2×	0.150=	-0.015		
	合計				0.451	m^3	
型枠	側壁外面-1	0.800×	1.150×	2ヶ所=	1.840		
	側壁外面-2	0.800×	1.150×	2ヶ所=	1.840		
	側壁内面-1	0.500×	1.079×	2ヶ所=	1.079		
	側壁内面-2	0.500×	1.079×	2ヶ所=	1.079		
	蓋掛部-1	0.535×	0.071×	2ヶ所=	0.076		
	蓋掛部-2	0.620×	0.071×	2ヶ所=	0.088		
	NO.1水路控除	-0.300×	0.300×	2ヶ所=	-0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300×	0.150×	2ヶ所=	0.090		
	NO.1水路部(上端)	0.300×	0.150×	1ヶ所=	0.045		
	NO.1管渠控除	-π/4×	0.360^2×	2ヶ所=	-0.204		
	合計				5.753	m^2	
基礎砕石		0.900×	0.900×	0.150=	0.122	m^3	
t=15cm			0.900×	0.900=	0.810	m^2	
床堀	・掘削幅 W1=	0.500+	2×0.150+	2×0.500=	1.800	m	
	・掘削幅 W2=	0.500+	2×0.150+	2×0.500=	1.800	m	
	・底面積 A1	1.800×	1.800=		3.240	m^2	
	・地表部面積 A2	1.800×	1.800=		3.240	m^2	
	A1×A2=	3.240×	3.240=		10.498	-	
	・床掘土量 V=HE×{A1+A2+(A1×A2)^1/2}/3=					m^3	角錐台の公式
	0.812 ×(3.240 + 3.240 + 10.498 ^1/2) / 3=				2.631		
残土	・躯体部 V1	0.800×	0.800×	0.662=	0.424		
	・基礎材部 V2	0.900×	0.900×	0.150=	0.122		
	・合計 V3=V1+V2=	0.424+	0.122=		0.546		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	2.631-	2.085/	0.900=	0.314	m^3	
埋戻し	Vu=V-V3=	2.631-	0.546=		2.085	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	0.900×	0.900=		0.810	m^2	

排水構造物工箇所調書

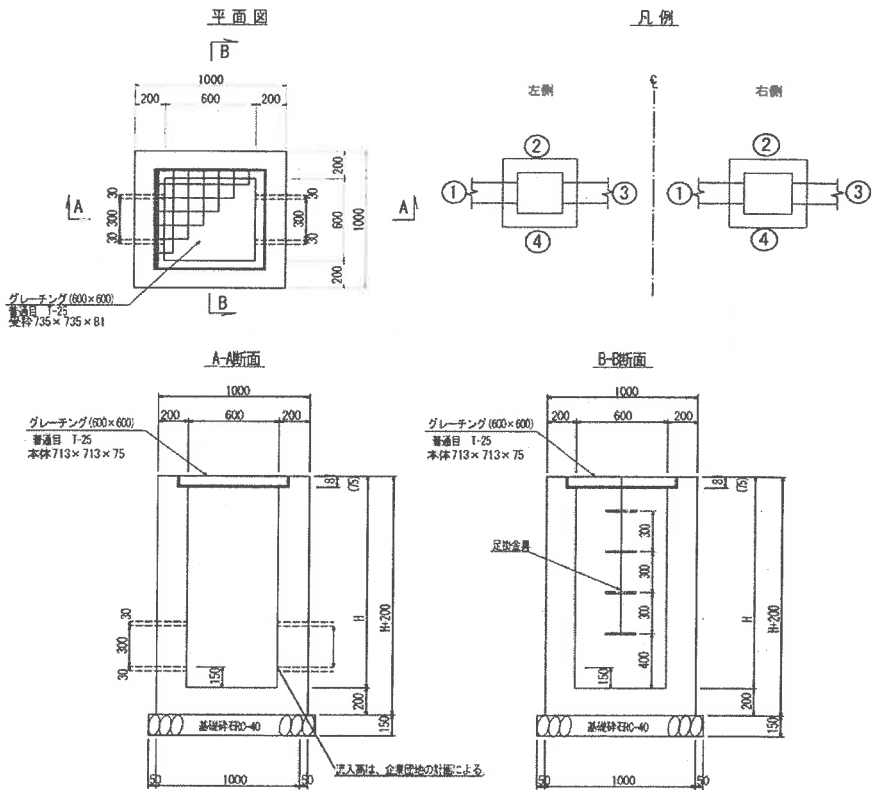
工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：B-1,2号集水桝
規　　格：B600-L600-H1150,1750　　単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.11+10付近	1	右側 B-1
No.14付近	1	右側 B-2
No.15付近	1	右側 B-2
No.17付近	1	右側 B-2
合　　計	4	基

排水構造物工単位数量計算書

B-1号集水桝(600-600-1750)　材料調書

構造図



1基当り

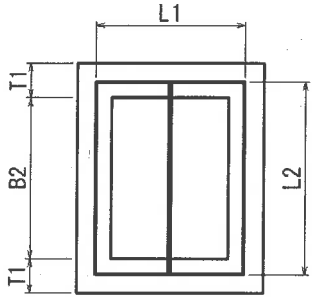
工　種	種　別	算　　式	数　　量
コンクリート	σck=18N/mm2	B-2号集水桝数量計算書より	1.288 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	12.314 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	1.210 m2
グレーチング (600×600用)	T-25　普通目	〃	1 枚
足掛金物			4 個

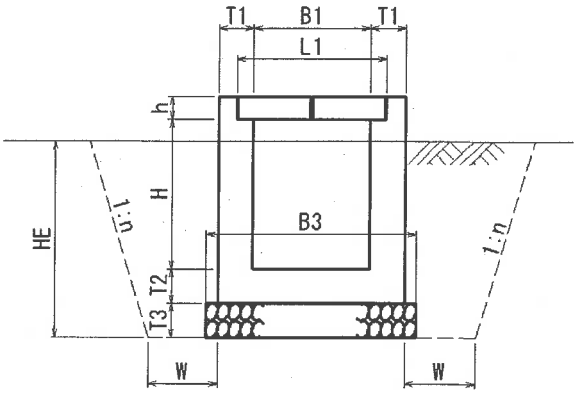
集水桝数量計算（平坦地に設置）

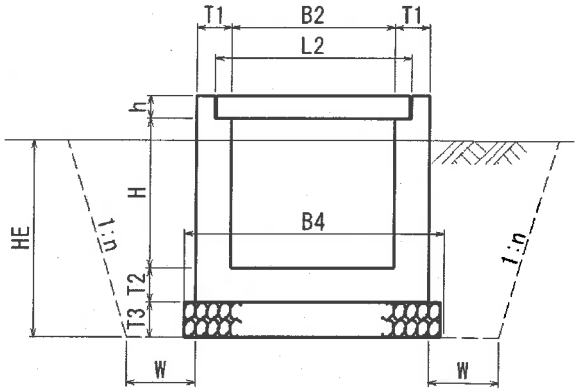
集水桝の名称	B-1号集水桝(600-600-1750)

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.600
		B2	m	0.600
	内空高	H	m	1.669
	側壁厚	T1	m	0.200
	底版厚	T2	m	0.200
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	1.100
		B4	m	1.100
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.713
		L2	m	0.713
	蓋掛高	h	m	0.081
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1				
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法			
項目	記号	数値	
余裕幅	W (m)	0.500	
床掘高	HE (m)	1.268	CAD測定
掘削勾配	1: n	0.500	
土量変化率	C	0.900	

数量一覧表　　B-1号集水桝(600-600-1750)

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	1.288	
	型枠	一般型枠　小型構造物	m^2	12.314	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.182	
		t=150	m^2	1.210	
	グレーチング	普通目 T-25	枚	1	
	(600×600)				
道路土工	床掘	砂質土	m^3	8.967	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	7.667	
	残土		m^3	0.448	
	基面整正		m^2	1.210	

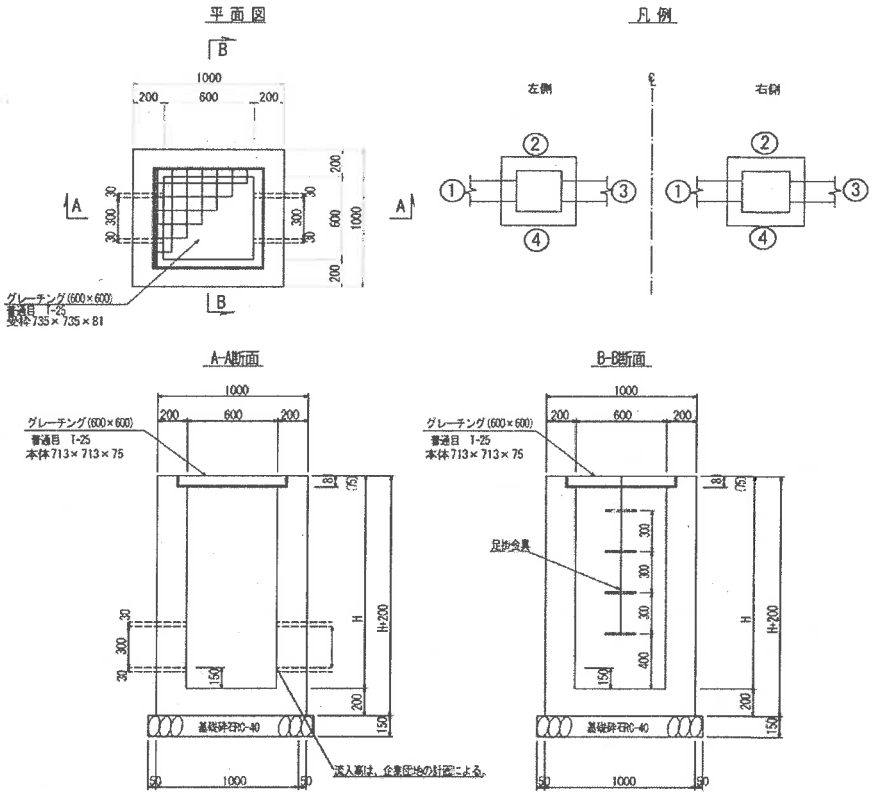
数量計算表　　B-1号集水桝(600-600-1750)

項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	1.000 ×	1.000 ×	1.950 =	1.950		
	内空控除	-0.600 ×	0.600 ×	1.669 =	-0.601		
	蓋掛部控除	-0.713 ×	0.713 ×	0.081 =	-0.041		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	0.200 =	-0.020		
	合計				1.288	m^3	
型 枠	側壁外面-1	1.000 ×	1.950 ×	2ヶ所 =	3.900		
	側壁外面-2	1.000 ×	1.950 ×	2ヶ所 =	3.900		
	側壁内面-1	0.600 ×	1.869 ×	2ヶ所 =	2.243		
	側壁内面-2	0.600 ×	1.869 ×	2ヶ所 =	2.243		
	蓋掛部-1	0.713 ×	0.081 ×	2ヶ所 =	0.116		
	蓋掛部-2	0.713 ×	0.081 ×	2ヶ所 =	0.116		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	-0.204		
	合計				12.314	㎡	
基礎砕石		1.100 ×	1.100 ×	0.150 =	0.182	m^3	
t=15cm			1.100 ×	1.100 =	1.210	㎡	
床 堀	・掘削幅 W1=	0.600 +	2 × 0.200 +	2 × 0.500 =	2.000	m	
	・掘削幅 W2=	0.600 +	2 × 0.200 +	2 × 0.500 =	2.000	m	
	・底面積 A1	2.000 ×	2.000 =		4.000	㎡	
	・地表部面積 A2	3.268 ×	3.268 =		10.680	㎡	
	A1 × A2 =	4.000 ×	10.680 =		42.720	-	
	・床掘土量 V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)^1/2}/3 =					m^3	角錐台の公式
	1.268 × (4.000 + 10.680 + 42.720 ^1/2) / 3 =				8.967		
残 土	・躯体部 V1	1.000 ×	1.000 ×	1.118 =	1.118		
	・基礎材部 V2	1.100 ×	1.100 ×	0.150 =	0.182		
	・合計 V3=V1+V2=	1.118 +	0.182 =		1.300		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	8.967 -	7.667 /	0.900 =	0.448	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	8.967 -	1.300 =		7.667	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	1.100 ×	1.100 =		1.210	㎡	

排水構造物工単位数量計算書

B-2号集水桝(600-600-1550)　材料調書

構造図



1基当り

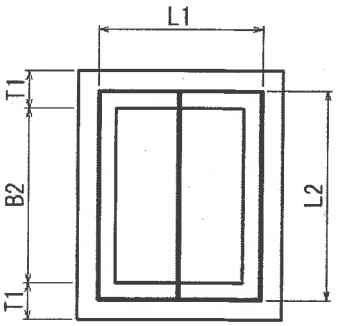
工　種	種　別	算　　式	数　　量
コンクリート	σck=18N/mm2	B-2号集水桝数量計算書より	1.160 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	11.034 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	1.210 m2
グレーチング (600×600用)	T-25　普通目	〃	1 枚
足掛金物			4 個

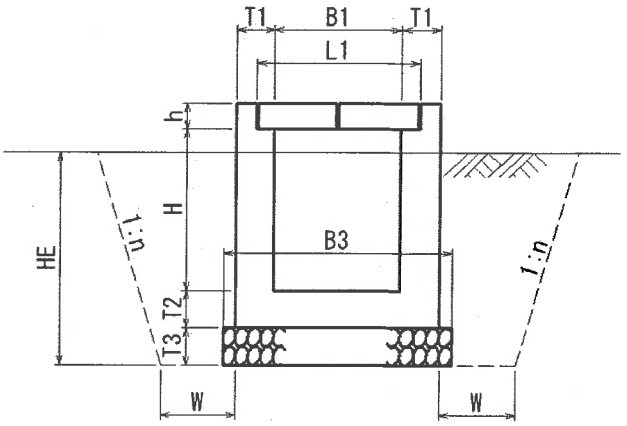
集水桝数量計算（平坦地に設置）

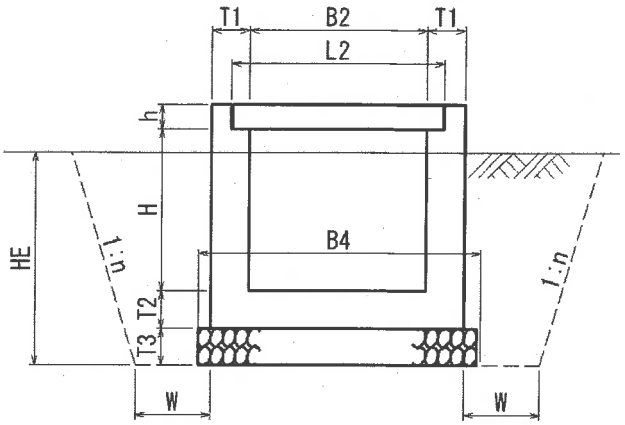
集水桝の名称	B-2号集水桝(600-600-1550)

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.600
		B2	m	0.600
	内空高	H	m	1.469
	側壁厚	T1	m	0.200
	底版厚	T2	m	0.200
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	1.100
		B4	m	1.100
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.713
		L2	m	0.713
	蓋掛高	h	m	0.081
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1				
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	1.413
掘削勾配	1: n	0.500
土量変化率	C	0.900

CAD測定3箇所平均

数量一覧表　　B-2号集水桝(600-600-1550)

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	1.160	
	型枠	一般型枠　小型構造物	m^2	11.034	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.182	
		t=150	m^2	1.210	
	グレーチング	普通目 T-25	枚	1	
	(600×600)				
道路土工	床掘	砂質土	m^3	10.589	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	9.144	
	残土		m^3	0.429	
	基面整正		m^2	1.210	

数量計算表　　B-2号集水桝(600-600-1550)

項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	1.000 ×	1.000 ×	1.750 =	1.750		
	内空控除	-0.600 ×	0.600 ×	1.469 =	-0.529		
	蓋掛部控除	-0.713 ×	0.713 ×	0.081 =	-0.041		
	NO.1管渠控除	$-\pi/4\times$	0.360^2 ×	0.200 =	-0.020		
	合計				1.160	m^3	
型 枠	側壁外面-1	1.000 ×	1.750 ×	2ヶ所 =	3.500		
	側壁外面-2	1.000 ×	1.750 ×	2ヶ所 =	3.500		
	側壁内面-1	0.600 ×	1.669 ×	2ヶ所 =	2.003		
	側壁内面-2	0.600 ×	1.669 ×	2ヶ所 =	2.003		
	蓋掛部-1	0.713 ×	0.081 ×	2ヶ所 =	0.116		
	蓋掛部-2	0.713 ×	0.081 ×	2ヶ所 =	0.116		
	NO.1管渠控除	$-\pi/4\times$	0.360^2 ×	2ヶ所 =	-0.204		
	合計				11.034	m^2	
基礎砕石		1.100 ×	1.100 ×	0.150 =	0.182	m^3	
t=15cm			1.100 ×	1.100 =	1.210	m^2	
床 堀	・掘削幅 W1=	0.600＋	2×0.200+	2×0.500=	2.000	m	
	・掘削幅 W2=	0.600＋	2×0.200+	2×0.500=	2.000	m	
	・底面積 A1	2.000 ×	2.000 =		4.000	m^2	
	・地表部面積 A2	3.413 ×	3.413 =		11.651	m^2	
	A1×A2 =	4.000 ×	11.651 =		46.604	-	
	・床掘土量	V =HE×{A1+A2+(A1×A2)^1/2}/3=				m^3	角錐台の公式
	1.413 ×(4.000	+ 11.651	+ 46.604	$^{1/2}$) / 3 =	10.589		
残 土	・躯体部 V1	1.000 ×	1.000 ×	1.263 =	1.263		
	・基礎材部 V2	1.100 ×	1.100 ×	0.150 =	0.182		
	・合計 V3=V1+V2=	1.263＋	0.182 =		1.445		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	10.589－	9.144／	0.900 =	0.429	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	10.589 -	1.445 =		9.144	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	1.100 ×	1.100 =		1.210	m^2	

7. 道路付属物工

本線

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
路側工					
	歩車道境界ブロック	H-200	m	107.0	〃
	歩車道境界ブロック 乗り入れ用	H-200	m	48.0	〃
	歩車道境界ブロック	歩道巻込み部	m	16.0	〃
	地先境界ブロック	150×150×600	m	137.2	〃
	地先境界コンクリート	B200×H300	m	32.0	〃

道路付属物工延長調書

工　　種：道路付属物工
種　　別：路側工
細　　別：歩車道境界ブロック
規　　格：H-200

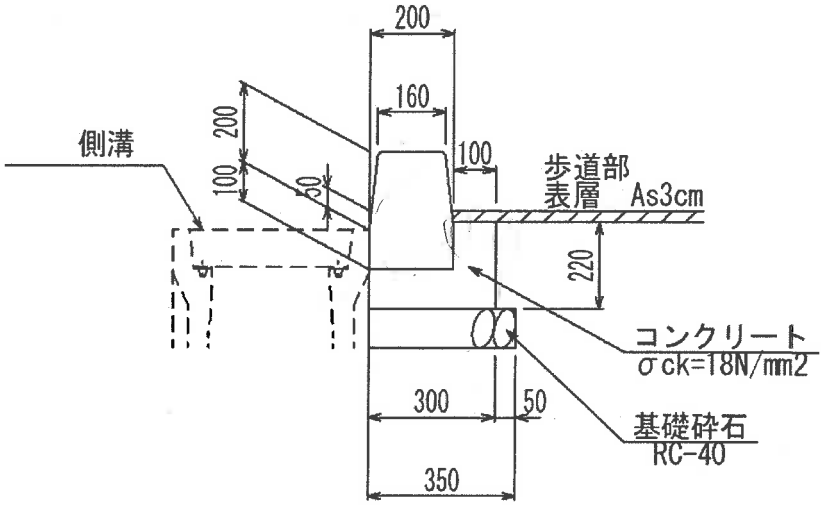
単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
No. 0-16. 2～No. 8+17. 8	0. 0	右側
No. 10+5. 0～No. 18	155. 0 ／	右側
NO1+16. 0付近右	0. 0	進入路
NO3+15. 0付近右	0. 0	進入路
NO5+9. 4付近右	0. 0	進入路
NO6+16. 0付近右	0. 0	進入路
NO8+6. 0付近右	0. 0	進入路
NO10+16. 0付近右	-12. 0	進入路
NO13+6. 0付近右	-12. 0	進入路
NO15+10. 0付近右	-12. 0	進入路
NO17+14. 0付近右	-12. 0	進入路
合　　計	107. 0 ／	

道路付属物工単位数量計算書

種　別	歩車道境界ブロック(H-200)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算 式 / 摘 要	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	(0.20×0.10+0.10×0.22)×10.0	0.420 m3
型枠	一般型枠、小型構造物	0.22×10.0	2.200 m2
基礎砕石	RC-40　t=100	0.35×10.0	3.500 m2
境界ブロック	160/200×300×600	10.0/0.6	16.5 個

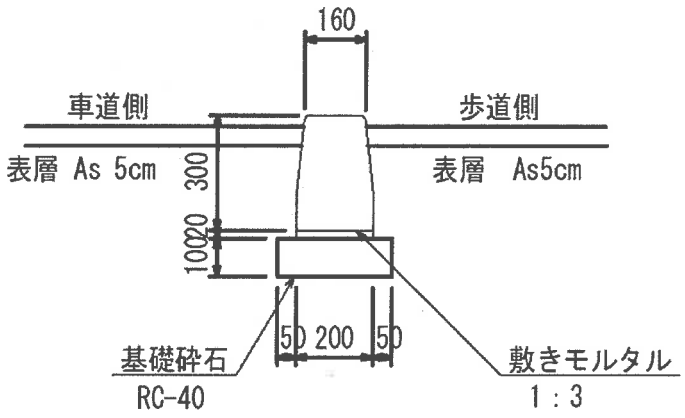
道路付属物工延長調書

工　　種：道路付属物工
種　　別：路側工
細　　別：歩車道境界ブロック乗り入れ用
規　　格：H-200

単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
NO1+16.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO3+15.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO5+9.4付近右間口中心	0.0	進入路
NO6+16.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO8+6.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO10+16.0付近右間口中心	12.0	進入路
NO13+6.0付近右間口中心	12.0	進入路
NO15+10.0付近右間口中心	12.0	進入路
NO17+14.0付近右間口中心	12.0	進入路
合　　計	48.0	

道路付属物工単位数量計算書

種　別	歩車道境界ブロック(H-200)　材料調書
構造図	

10m当り

工　種	種　別	算　式　/　摘　要	数　量
敷モルタル	配合1：3	(0.20×0.02)×10.0	0.040　m3
基礎砕石	RC-40　t=100	0.30×10.0	3.000　m2
境界ブロック	160/200×300×600	10.0/0.6	16.5　個

道路付属物工延長調書

工　　種：道路付属物工
種　　別：路側工
細　　別：歩車道境界ブロック
規　　格：歩道巻込み部

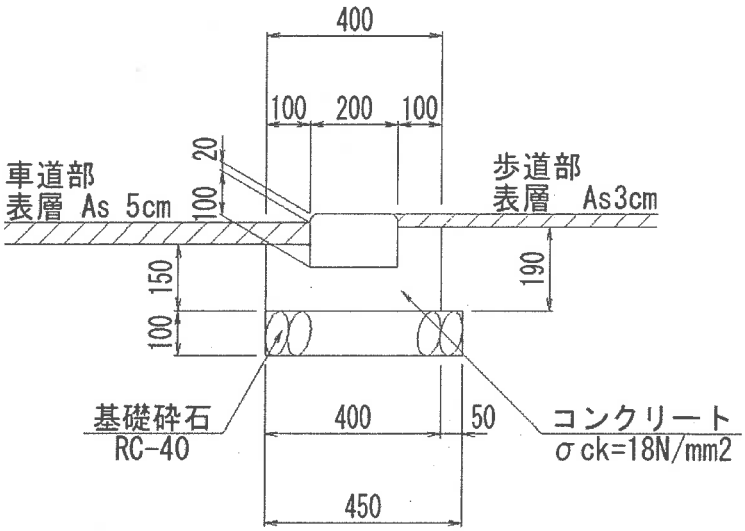
単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
No. 8+17. 8～No. 9+6. 0	7. 0	右側
No. 9+16. 8～No. 10+5. 0	9. 0	右側
合　　計	16. 0	

道路付属物工単位数量計算書

種　別	歩車道境界ブロック(歩道巻込み部)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算 式 / 摘 要	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	(0.15×0.10+0.10×0.20+0.19×0.10)×10.0	0.540 m3
型枠	一般型枠、小型構造物	(0.15+0.19)×10.0	3.400 m2
基礎砕石	RC-40　t=100	0.45×10.0	4.500 m2
境界ブロック	200×120×600	10.0/0.6	16.5 個

道路付属物工延長調書

工　　種：道路付属物工
種　　別：路側工
細　　別：地先境界ブロック
規　　格：150×150×600

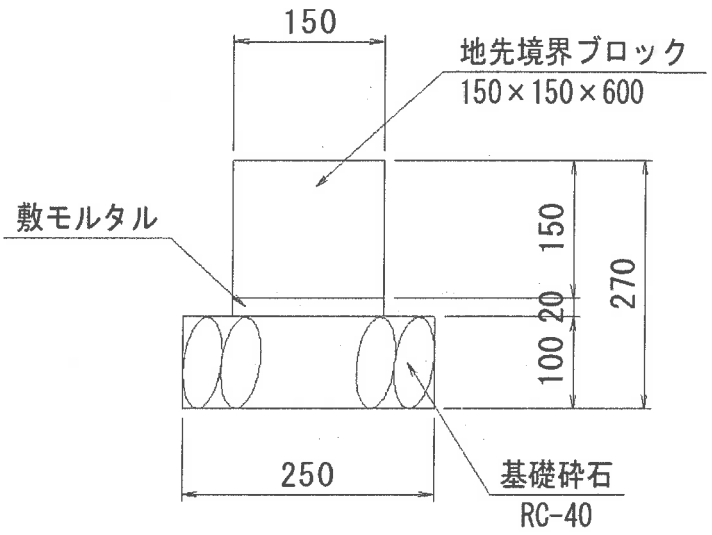
単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
No. 0+18. 5～No. 9+6. 0	6. 0	右側
No. 9+16. 8～No. 18	163. 2	右側
NO1+16. 0付近右	0. 0	進入路
NO3+15. 0付近右	0. 0	進入路
NO5+9. 4付近右	0. 0	進入路
NO6+16. 0付近右	0. 0	進入路
NO8+6. 0付近右	0. 0	進入路
NO10+16. 0付近右	-8. 0	進入路
NO13+6. 0付近右	-8. 0	進入路
NO15+10. 0付近右	-8. 0	進入路
NO17+14. 0付近右	-8. 0	進入路
合　　計	137. 2	

道路付属物工単位数量計算書

種　別	地先境界ブロック(150×150×600)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算 式 / 摘 要	数　量
基礎砕石	RC-40　t=100	0.25×10.0	2.500　m2
敷モルタル	1:3	0.02×0.15×10.0	0.030　m3
地先境界ブロック	150×150×600	10.0/0.6	16.5　個

道路付属物工延長調書

工　　種：道路付属物工
種　　別：路側工
細　　別：地先境界コンクリート
規　　格：

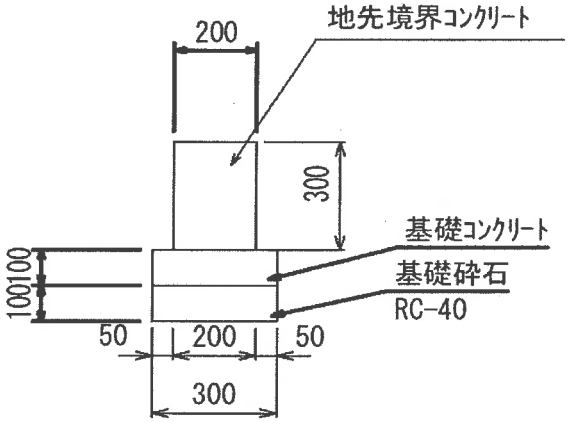
単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
NO1+16.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO3+15.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO5+9.4付近右間口中心	0.0	進入路
NO6+16.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO8+6.0付近右間口中心	0.0	進入路
NO10+16.0付近右間口中心	8.0	進入路
NO13+6.0付近右間口中心	8.0	進入路
NO15+10.0付近右間口中心	8.0	進入路
NO17+14.0付近右間口中心	8.0	進入路
合　　計	32.0	

道路付属物工単位数量計算書

種　別	地先境界コンクリート　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算　式　/　摘　要	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	(0.20×0.30+0.10×0.30) ×10.0	0.900 ,m3
型枠	一般型枠、小型構造物	(0.30×2+0.10×2)×10.0	8.000 ,m2
基礎砕石	RC-40　t=100	0.30×10.0	3.000 ,m2

1. 数量総括表（1）

支線

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	設計数量	摘要
本工事費								
	道路土工							
		掘削工						
			オープンカット	砂質土	m3	1,663.8	1700	
			床掘	砂質土	m3	73.8	70	
			埋戻	W1＜1.0m	m3	67.5	70	
			基面整正		m2	146.8	150	
		残土等処分						
			残土処分	残土	m3	2,108.9	2110	
	排水構造物工							
		側溝工						
			U型側溝	B300-H300	m	214.5	215	
		管渠工						
			ヒューム管	P1-RC1-D300	m	35.8	36	
		集水桝工						
			24号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	1	T-25
			25号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	1	T-25
			26号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	1	T-25
			27号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	1	T-25
			A号集水桝	B600-L600-H1150	基	6	6	T-25

1. 数量総括表（2）

支線

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	設計数量	摘要
	防護柵設置工							
		ネットフェンス		H2000	m	0.0	0	
		門扉		H2000W4000	組	0	0	
	舗装工							
		車道舗装						
			表層	密粒度As(13)　t=5cm	m2	0.0	0	W＞3.0m
			基層	粗粒度As(20)　t=5cm	m2	0.0	0	W＞3.0m
			上層路盤	粒調砕石(M-40)　t=15cm	m2	928.0	928	W＞3.0m
			下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40)　t=35cm	m2	938.3	938	
	区画線工							
		区画線設置						
			車道中央線	白色、実線 W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	溶剤型ペイント式・自走（加熱式）
			車道外側線	白色、実線 W=15cm、t=1.0mm	m	0.0	0	〃

2. 道路土工集計表

支線

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
掘削工					
	オープンカット	砂質土	m3	1,663.8	
	床掘	砂質土	m3	73.8	
	埋戻	W1＜1.0m	m3	67.5	
	基面整正		m2	146.8	
盛土工					
	路床盛土	W＜2.5m	m3	0.0	
	〃	W≧4.0m	m3	0.0	
	路体盛土	W＜2.5m	m3	0.0	
	〃	W≧4.0m	m3	0.0	
残土等処分					
	残土処分	残土	m3	2,108.9	

東海岸1号線道路築造工事(第4工区)

支線道路

数量計算書

道路土工数量計算表

	オープンカット	床掘	埋戻	基面整正	路床盛土		路体盛土		ボックスカルバート		
	砂質土 (m3)	砂質土 (m3)	W1＜1.0m (m3)	(m2)	W＜2.5m (m3)	W≧4.0m (m3)	W＜2.5m (m3)	W≧4.0m (m3)	床掘 砂質土 (m3)	埋戻 砂質土 (m3)	基面整正 (m2)
道路土工数量算定表	1,663.8	45.800	45.80	137.60	0.0	0.0	0.0	0.0	1,818.5	1,235.0	0.0
24号集水桝		2.320	1.836	0.810							
25号集水桝		2.320	1.836	0.810							
26号集水桝		2.320	1.836	0.810							
27号集水桝		2.320	1.836	0.810							
A号集水桝		3.123	2.394	1.000							
A号集水桝		3.123	2.394	1.000							
A号集水桝		3.123	2.394	1.000							
A号集水桝		3.123	2.394	1.000							
A号集水桝		3.123	2.394	1.000							
A号集水桝		3.123	2.394	1.000							
合計	1,663.8	73.818	67.508	146.84	0.0	0.0	0.0	0.0	1,818.5	1,235.0	0.0

残土等処分

掘削	床掘	床掘(ボックス)						
1,663.8	+ 73.818	+ 1,818.5					=	3,556.118 m3 m3
埋戻$_{W1<1.0m}$	路床盛土$_{W<2.5m}$	路床盛土$_{W≧4.0m}$	路体盛土$_{W<2.5m}$	路体盛土$_{W≧4.0m}$	埋戻 BOX			
67.508	+ 0.0	+ 0.0	+ 0.0	+ 0.0	+ 1235.0		=	1,302.508 m3 m3
3,556.118	- 1,302.508	×1/0.9					=	2,108.887 m3 m3

道路土工数量算定表

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：オープンカット
規　　格：砂質土

測　点	距 離(m)							摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No. 0+8. 0	—	21. 1	—	—				No. 1適用
No. 1	12. 000	21. 1	21. 10	253. 2				
No. 2	20. 000	17. 3	19. 20	384. 0				
No. 3	20. 000	14. 3	15. 80	316. 0				
No. 4	20. 000	14. 3	14. 30	286. 0				
No. 5	20. 000	10. 3	12. 30	246. 0				
No. 6	20. 000	5. 9	8. 10	162. 0				
No. 6+2. 60	2. 600	6. 9	6. 40	16. 6				
合　　計	114. 600			1, 663. 8				

道路土工数量算定表

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：床掘
規　　格：砂質土

測　点	距 離(m)	左側			右側			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No. 0+8. 0	—	0. 2	—	—	0. 2	—	—	No. 1適用
No. 1	12. 000	0. 2	0. 20	2. 4	0. 2	0. 20	2. 4	
No. 2	20. 000	0. 2	0. 20	4. 0	0. 2	0. 20	4. 0	
No. 3	20. 000	0. 2	0. 20	4. 0	0. 2	0. 20	4. 0	
No. 4	20. 000	0. 2	0. 20	4. 0	0. 2	0. 20	4. 0	
No. 5	20. 000	0. 2	0. 20	4. 0	0. 2	0. 20	4. 0	
No. 6	20. 000	0. 2	0. 20	4. 0	0. 2	0. 20	4. 0	
No. 6+2. 60	2. 600	0. 2	0. 20	0. 5	0. 2	0. 20	0. 5	
								左右合計
合　　計	114. 600			22. 9			22. 9	45. 8

道路土工数量算定表

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：埋戻
規　　格：W1＜1.0m

測　点	距 離(m)	左側			右側			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No.0+8.0	—	0.2	—	—	0.2	—	—	No.1適用
No.1	12.000	0.2	0.20	2.4	0.2	0.20	2.4	
No.2	20.000	0.2	0.20	4.0	0.2	0.20	4.0	
No.3	20.000	0.2	0.20	4.0	0.2	0.20	4.0	
No.4	20.000	0.2	0.20	4.0	0.2	0.20	4.0	
No.5	20.000	0.2	0.20	4.0	0.2	0.20	4.0	
No.6	20.000	0.2	0.20	4.0	0.2	0.20	4.0	
No.6+2.60	2.600	0.2	0.20	0.5	0.2	0.20	0.5	
								左右合計
合　　計	114.600			22.9			22.9	45.8

道路土工数量算定表

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：基面整正
規　　格：

測　点	距 離(m)	左側			右側			摘　要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
No. 0+8. 0	—	0. 6	—	—	0. 6	—	—	No. 1適用
No. 1	12. 000	0. 6	0. 60	7. 2	0. 6	0. 60	7. 2	
No. 2	20. 000	0. 6	0. 60	12. 0	0. 6	0. 60	12. 0	
No. 3	20. 000	0. 6	0. 60	12. 0	0. 6	0. 60	12. 0	
No. 4	20. 000	0. 6	0. 60	12. 0	0. 6	0. 60	12. 0	
No. 5	20. 000	0. 6	0. 60	12. 0	0. 6	0. 60	12. 0	
No. 6	20. 000	0. 6	0. 60	12. 0	0. 6	0. 60	12. 0	
No. 6+2. 60	2. 600	0. 6	0. 60	1. 6	0. 6	0. 60	1. 6	
								左右合計
合　　計	114. 600			68. 8			68. 8	137. 6

3. 排水構造物工集計表

支線

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘要
側溝工					
	U型側溝	B300-H300	m	214.5	
管渠工					
	ヒューム管	P1-RC1-D300	m	35.8	
集水桝工					
	24号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	T-25
	25号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	T-25
	26号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	T-25
	27号集水桝	G1-B500-L500-H1000	基	1	T-25
	A号集水桝	B600-L600-H1150	基	6	T-25

排水構造物工延長調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：側溝工
細　　別：PU3型側溝（PU3-300×300）
規　　格：B300-H300

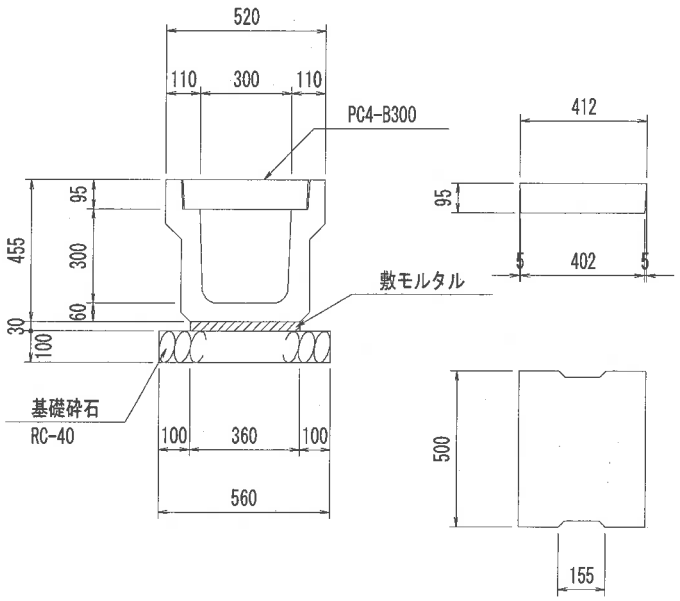
単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
No.0+7.7～No.2+19.2	51.3	左側
No.3+0.0～No.5+16.4	56.2	〃
No.0+8.3～No.2+19.1	50.8	右側
No.2+19.9～No.5+16.1	56.2	〃
合　　計	214.5	

排水構造物工単位数量計算書

種　別	PU3型側溝(B300-H300)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算　　式	数　量
基礎砕石	RC-40　t=100	国土交通省標準設計図集より(S60)	5.600　m2
敷モルタル	1:3	〃	0.108　m3
目地モルタル	1:3	〃	0.002　m3
PU3型側溝	B300-H300	〃	5.0　個
側溝蓋	PC4-B300	〃	20.0　枚

(214.5/10)*19=407.55≒408本　側溝蓋(Co)

(214.5/10)*1=21.45≒21枚　側溝蓋(ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ)

排水構造物工延長調書

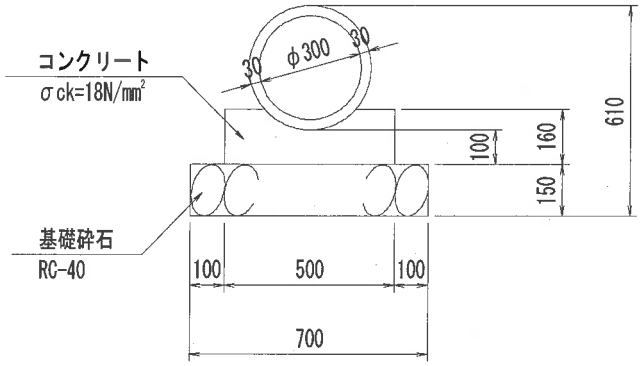
工　　種：排水構造物工
種　　別：管渠工
細　　別：管渠工
規　　格：P1-RC-1-D300　　単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
No.1付近	3.9	左側
No.2+10.0付近	3.9	〃
No.2+19.5付近	3.1	〃
No.4+5.0付近	3.9	〃
No.5+19.5付近	3.1	〃
No.1付近	3.9	右側
No.2+10.0付近	3.9	〃
No.2+19.5付近	3.1	〃
No.4+5.0付近	3.9	〃
No.5+19.5付近	3.1	〃
合　　計	35.8	

排水構造物工単位数量計算書

種　別	管渠工(P1-RC-1-D300)　材料調書

構造図



10m当り

工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	国土交通省標準設計図集より(S60)	0.688　m3
型枠	一般型枠　無筋構造物	〃	3.200　m2
基礎砕石	RC-40　t=150	〃	7.000　m2
ヒューム管	φ300	〃	5.0　本

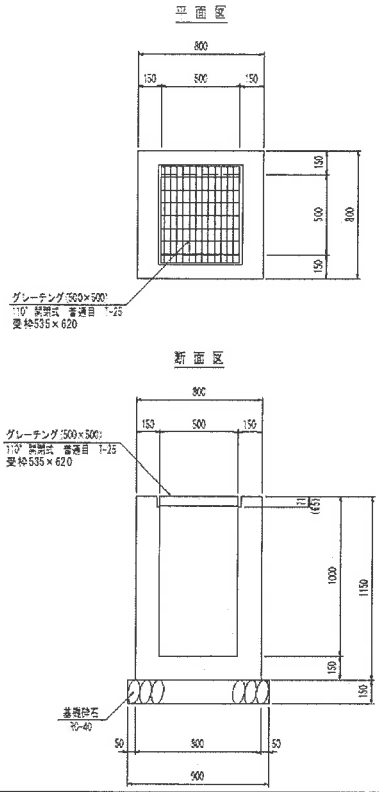
排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：24号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1000

単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.2+19.5付近	1	左側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

	24号集水桝(G1-B500-L500-H1000)　材料調書
構造図	

1基当り

工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	24号集水桝数量計算書より	0.451 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	5.753 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	0.810 m2
グレーチング (500×500)	T-25　普通目 110°　開閉式	〃	1 枚
足掛金具			2.0 個

集水桝数量計算（平坦地に設置）

集水桝の名称	24号集水桝 （G1-B500-L500-H1000）

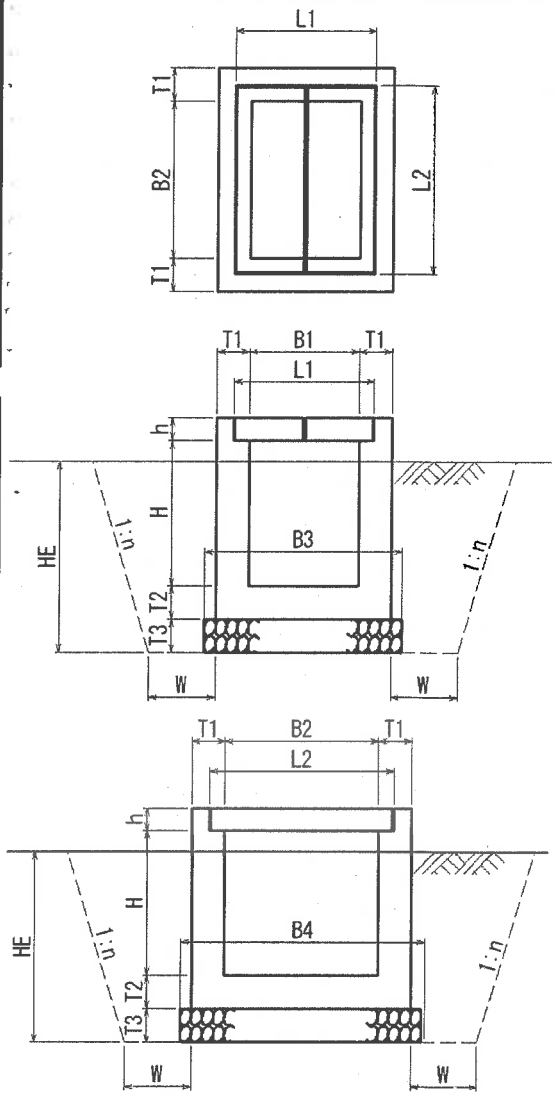
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.929
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち

接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法			
項目	記号	数値	
余裕幅	W (m)	0.500	
床掘高	HE (m)	0.716	CAD測定
掘削勾配	1: n	0.000	
土量変化率	C	0.900	



数量一覧表　　24号集水桝 （G1-B500-L500-H1000）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.451	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m^2	5.753	
	基礎砕石	RC-40 t=150	m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	グレーチング蓋 (500×500)	T-25 普通目 110° 開閉式	枚	1	
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.320	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	1.836	
	残土		m^3	0.280	
	基面整正		m^2	0.810	

数量計算表　　24号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

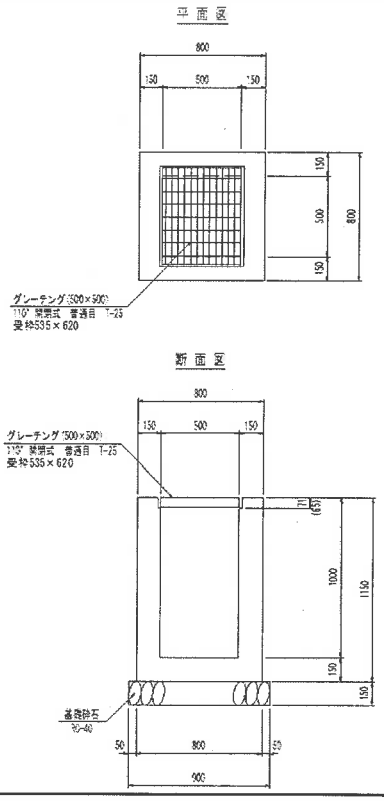
項　目	計算式					数　量	単　位	備　考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	1.150 =		0.736		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.929 =		-0.232		
	蓋掛部控除	-0.535 ×	0.620 ×	0.071 =		-0.024		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	0.150 =		-0.014		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	0.150 =		-0.015		
	合計					0.451	m^3	
型　枠	側壁外面-1	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =		1.840		
	側壁外面-2	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =		1.840		
	側壁内面-1	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =		1.079		
	側壁内面-2	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =		1.079		
	蓋掛部-1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =		0.076		
	蓋掛部-2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =		0.088		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =		-0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.150 ×	2ヶ所 =		0.090		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.150 ×	1ヶ所 =		0.045		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =		-0.204		
	合計					5.753	m^2	
基礎砕石 t=15cm		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =		0.122	m^3	
			0.900 ×	0.900 =		0.810	m^2	
床　堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =		1.800	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =		1.800	m	
	・底面積 A1	1.800 ×	1.800 =			3.240	m^2	
	・地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =			3.240	m^2	
	A1 × A2 =	3.240 ×	3.240 =			10.498	-	
	・床掘土量	V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)$^{1/2}$}/3 =					m^3	角錐台の公式
	0.716 × (3.240	+ 3.240	+ 10.498 $^{1/2}$) / 3 =			2.320		
残　土	・躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.566 =		0.362		
	・基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =		0.122		
	・合計 V3=V1+V2=	0.362 +	0.122 =			0.484		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	2.320 -	1.836 /	0.900 =		0.280	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	2.320 -	0.484 =			1.836	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =			0.810	m^2	

排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：25号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1000　　単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.2+19.5付近	1	右側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

	25号集水桝(G1-B500-L500-H1000)　材料調書
構造図	

1基当り

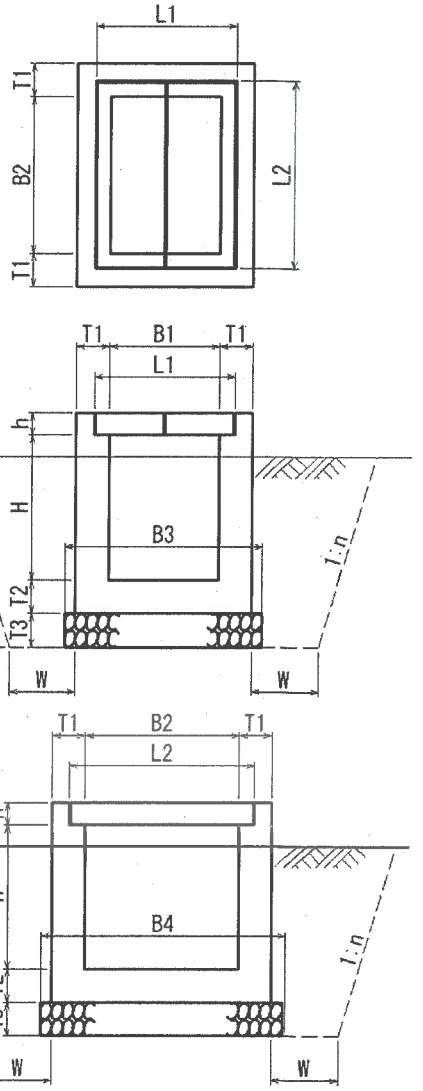
工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	25号集水桝数量計算書より	0.451 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	5.753 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	0.810 m2
グレーチング (500×500)	T-25 普通目 110° 開閉式	〃	1 枚
足掛金具			2.0 個

集水桝数量計算（平坦地に設置）

集水桝の名称	25号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.929
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち



接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法			
項目	記号	数値	
余裕幅	W (m)	0.500	
床掘高	HE (m)	0.716	CAD測定
掘削勾配	1: n	0.000	
土量変化率	C	0.900	

数量一覧表　　25号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.451	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m^2	5.753	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.122	
		t=150	m^2	0.810	
	グレーチング蓋	T-25 普通目	枚	1	
	(500×500)	110° 開閉式			
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.320	
	埋戻	W<1.0m	m^3	1.836	
	残土		m^3	0.280	
	基面整正		m^2	0.810	

数量計算表　　25号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

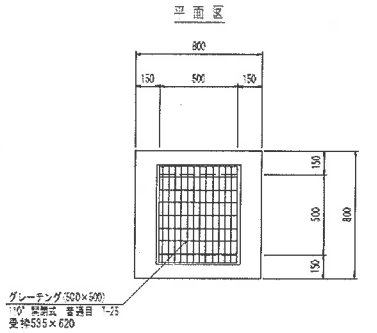
項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	1.150 =	0.736		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.929 =	-0.232		
	蓋掛部控除	-0.535 ×	0.620 ×	0.071 =	-0.024		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	0.150 =	-0.014		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	0.150 =	-0.015		
	合計				0.451	m^3	
型 枠	側壁外面-1	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁外面-2	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁内面-1	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	側壁内面-2	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	蓋掛部-1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.076		
	蓋掛部-2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.088		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	-0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.150 ×	2ヶ所 =	0.090		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.150 ×	1ヶ所 =	0.045		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	-0.204		
	合計				5.753	m^2	
基礎砕石		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m^3	
t=15cm			0.900 ×	0.900 =	0.810	m^2	
床 堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	・地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	A1 × A2 =	3.240 ×	3.240 =		10.498	-	
	・床掘土量	V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)^1/2}/3=				m^3	角錐台の公式
	0.716 × (3.240	+ 3.240	+ 10.498	^1/2) / 3 =	2.320		
残 土	・躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.566 =	0.362		
	・基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122		
	・合計 V3=V1+V2=	0.362 +	0.122 =		0.484		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	2.320 -	1.836 /	0.900 =	0.280	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	2.320 -	0.484 =		1.836	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m^2	

排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：26号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1000　　単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.5+19.5付近	1	左側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

	26号集水桝(G1-B500-L500-H1000)　材料調書
構造図	

1基当り

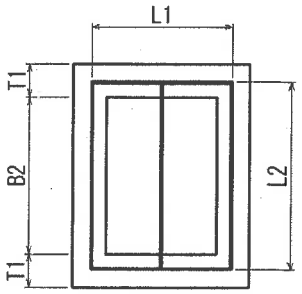
工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	26号集水桝数量計算書より	0.451 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	5.753 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	0.810 m2
グレーチング(500×500)	T-25 普通目 110° 開閉式	〃	1 枚
足掛金具			2.0 個

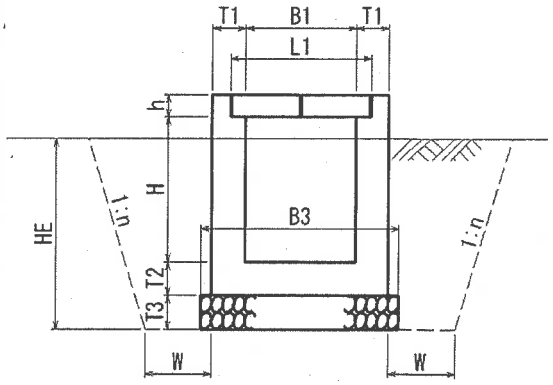
集水桝数量計算（平坦地に設置）

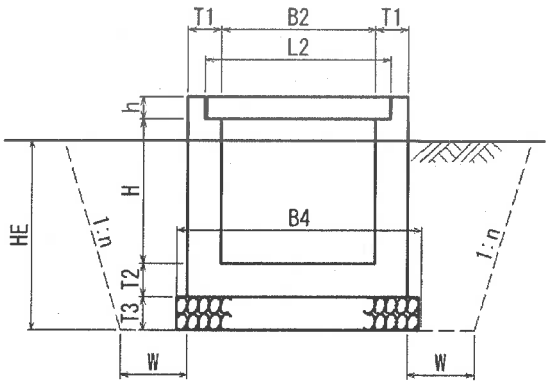
集水桝の名称	26号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.929
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.716
掘削勾配	1: n	0.000
土量変化率	C	0.900

CAD測定

数量一覧表　　26号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

種別	項目	規格・寸法	単位	数量	備考
材料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.451	
	型枠	一般型枠　小型構造物	m^2	5.753	
	基礎砕石	RC-40 t=150	m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	グレーチング蓋	T-25　普通目 110°　開閉式	枚	1	
	(500×500)				
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.320	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	1.836	
	残土		m^3	0.280	
	基面整正		m^2	0.810	

数量計算表　　26号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

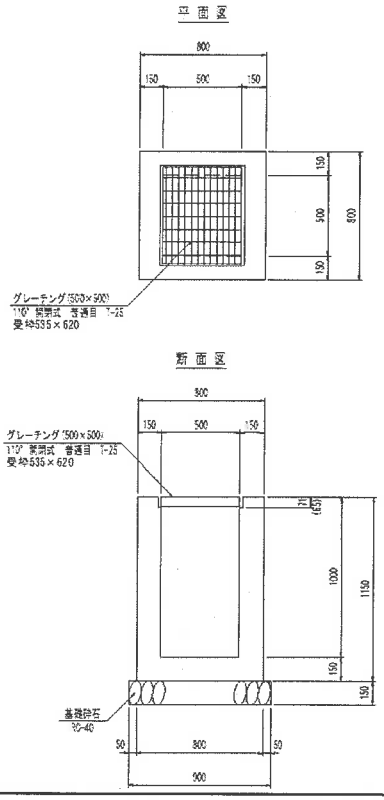
項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	1.150 =	0.736		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.929 =	-0.232		
	蓋掛部控除	-0.535 ×	0.620 ×	0.071 =	-0.024		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	0.150 =	-0.014		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	0.150 =	-0.015		
	合計				0.451	m^3	
型 枠	側壁外面-1	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁外面-2	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁内面-1	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	側壁内面-2	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	蓋掛部-1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.076		
	蓋掛部-2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.088		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	-0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.150 ×	2ヶ所 =	0.090		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.150 ×	1ヶ所 =	0.045		
	NO.1管渠控除	-π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	-0.204		
	合計				5.753	m^2	
基礎砕石 t=15cm		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m^3	
			0.900 ×	0.900 =	0.810	m^2	
床 堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	・地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	A1 × A2 =	3.240 ×	3.240 =		10.498	-	
	・床掘土量	V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)$^{1/2}$}/3 =				m^3	角錐台の公式
	0.716 × (3.240	+ 3.240	+ 10.498	$^{1/2}$) / 3 =	2.320		
残 土	・躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.566 =	0.362		
	・基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122		
	・合計 V3=V1+V2=	0.362 +	0.122 =		0.484		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	2.320 -	1.836 /	0.900 =	0.280	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	2.320 -	0.484 =		1.836	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m^2	

排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：27号集水桝
規　　格：G1-B500-L500-H1000　　単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
No.5+19.5付近	1	右側
合　　計	1	

排水構造物工単位数量計算書

	27号集水桝(G1-B500-L500-H1000)　材料調書
構造図	

1基当り

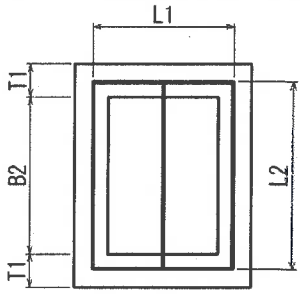
工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	27号集水桝数量計算書より	0.451 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	5.753 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	0.810 m2
グレーチング (500×500)	T-25　普通目 110°　開閉式	〃	1 枚
足掛金具			2.0 個

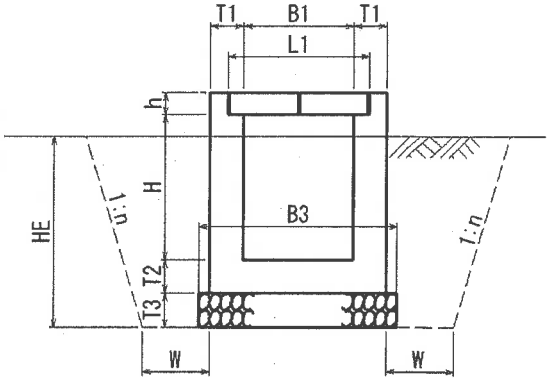
集水桝数量計算（平坦地に設置）

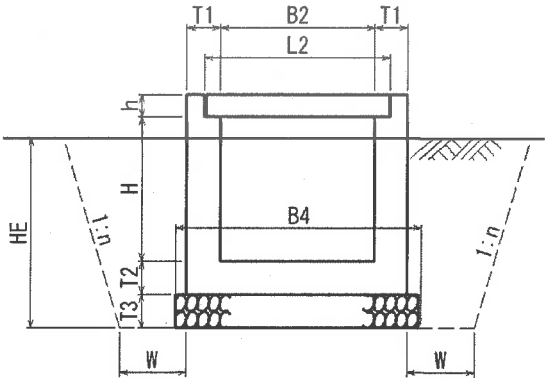
集水桝の名称	27号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.929
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.535
		L2	m	0.620
	蓋掛高	h	m	0.071
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1	0.300	0.300	暗渠水路	貫入無し
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.716
掘削勾配	1: n	0.000
土量変化率	C	0.900

CAD測定

数量一覧表　　27号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.451	
	型枠	一般型枠 小型構造物	m^2	5.753	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.122	
		t=150	m^2	0.810	
	グレーチング蓋	T-25 普通目	枚	1	
	(500×500)	110° 開閉式			
道路土工	床掘	砂質土	m^3	2.320	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	1.836	
	残土		m^3	0.280	
	基面整正		m^2	0.810	

数量計算表　　27号集水桝（G1-B500-L500-H1000）

項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	1.150 =	0.736		
	内空控除	−0.500 ×	0.500 ×	0.929 =	−0.232		
	蓋掛部控除	−0.535 ×	0.620 ×	0.071 =	−0.024		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	0.150 =	−0.014		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	0.150 =	−0.015		
	合計				0.451	m^3	
型 枠	側壁外面−1	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁外面−2	0.800 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	1.840		
	側壁内面−1	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	側壁内面−2	0.500 ×	1.079 ×	2ヶ所 =	1.079		
	蓋掛部−1	0.535 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.076		
	蓋掛部−2	0.620 ×	0.071 ×	2ヶ所 =	0.088		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.300 ×	2ヶ所 =	−0.180		
	NO.1水路部(両端)	0.300 ×	0.150 ×	2ヶ所 =	0.090		
	NO.1水路部(上端)	0.300 ×	0.150 ×	1ヶ所 =	0.045		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	−0.204		
	合計				5.753	m^2	
基礎砕石		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m^3	
t=15cm			0.900 ×	0.900 =	0.810	m^2	
床 堀	・掘削幅 W1=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・掘削幅 W2=	0.500 +	2 × 0.150 +	2 × 0.500 =	1.800	m	
	・底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	・地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m^2	
	A1 × A2 =	3.240 ×	3.240 =		10.498	−	
	・床掘土量	V = HE × {A1+A2+(A1 × A2)^1/2}/3 =				m^3	角錐台の公式
	0.716 × (3.240	+ 3.240	+ 10.498	^1/2) / 3 =	2.320		
残 土	・躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.566 =	0.362		
	・基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122		
	・合計 V3=V1+V2=	0.362 +	0.122 =		0.484		
	・残土 Vz=V−Vu/C=	2.320 −	1.836 /	0.900 =	0.280	m^3	
埋戻し	Vu = V − V3 =	2.320 −	0.484 =		1.836	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m^2	

排水構造物工箇所調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：集水桝工
細　　別：A号集水桝
規　　格：B600-L600-H1150 ′

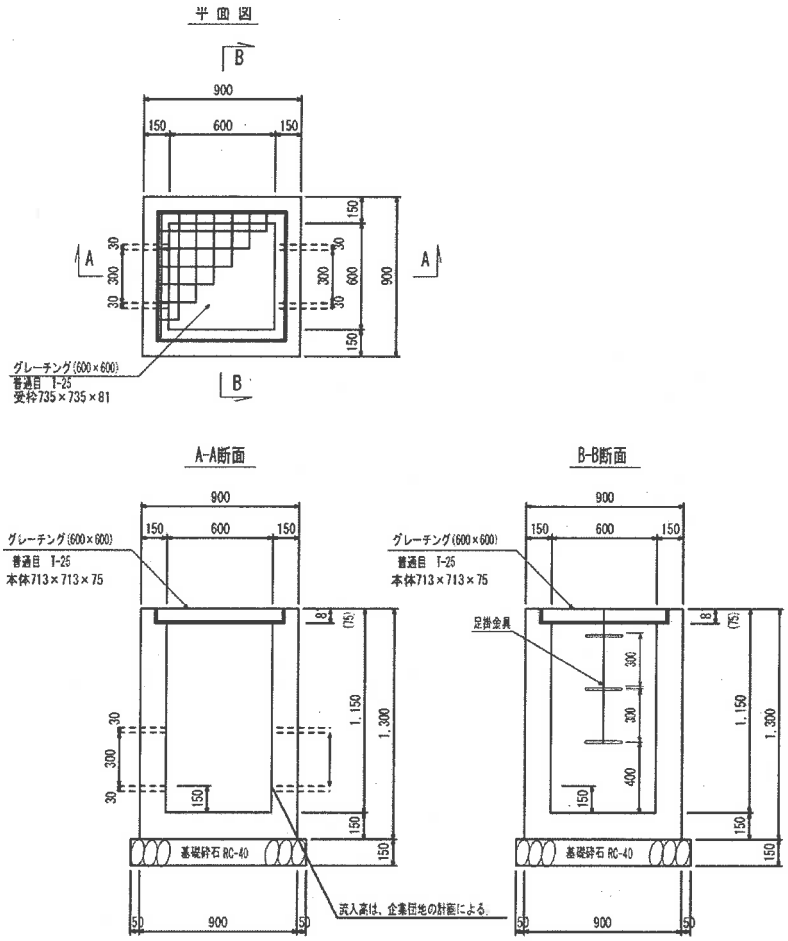
単　位：基

測　点	数 量	摘　要
No.1付近	1 ′	左側
No.1付近	1 ′	右側
No.2+10.16付近	1 ′	左側
No.2+10.16付近	1 ′	右側
No.4+5.05付近	1 ′	左側
No.4+5.05付近	1 ′	右側
合　計	6 -	基

排水構造物工単位数量計算書

A号集水桝(600-600-1150)　材料調書

構造図



1基当り

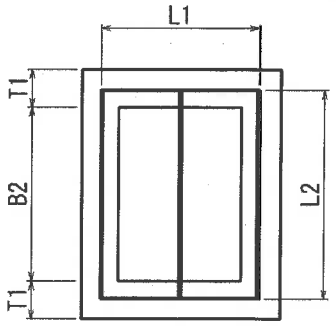
工　種	種　別	算　　式	数　量
コンクリート	σck=18N/mm2	A号集水桝数量計算書より	0.610 m3
型枠	一般型枠 小型構造物	〃	7.594 m2
基礎砕石	RC-40 t=150	〃	1.000 m2
グレーチング (600×600用)	T-25　普通目	〃	1 枚
足掛金物			3 個

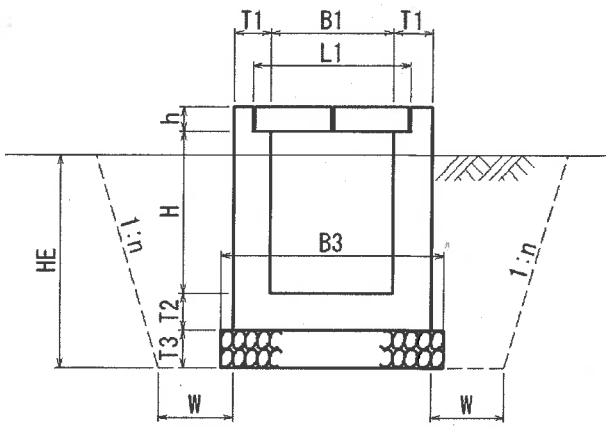
集水桝数量計算（平坦地に設置）

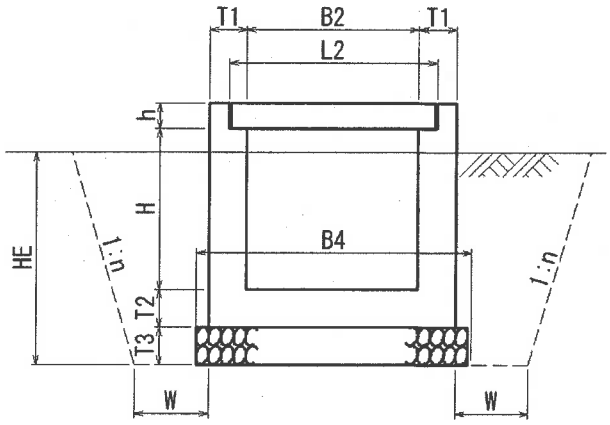
集水桝の名称	A号集水桝(600-600-1150)

集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.600
		B2	m	0.600
	内空高	H	m	1.069
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	1.000
		B4	m	1.000
蓋版	蓋掛幅	L1	m	0.713
		L2	m	0.713
	蓋掛高	h	m	0.075
	蓋枚数	N	枚	1

集水桝の施工順序	
◉	側壁を先行、底版を後打ち
○	底版を先行、側壁を後打ち







接続水路寸法				
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1				
2				
3				
4				

接続管渠寸法	
NO	外径D (m)
1	0.360
2	
3	
4	

掘削寸法		
項目	記号	数値
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.865
掘削勾配	1: n	0.000
土量変化率	C	0.900

CAD測定

数量一覧表　　A号集水桝(600-600-1150)

種 別	項 目	規格・寸法	単位	数 量	備 考
材 料	コンクリート	σck=18N/mm2	m^3	0.610	
	型枠	一般型枠　小型構造物	m^2	7.594	
	基礎砕石	RC-40	m^3	0.150	
		t=150	m^2	1.000	
	グレーチング蓋	T-25　普通目	枚	1	
	(600×600)				
道路土工	床掘	砂質土	m^3	3.123	
	埋戻	W＜1.0m	m^3	2.394	
	残土		m^3	0.463	
	基面整正		m^2	1.000	

数量計算表　　A号集水桝(600-600-1150)

項　目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	0.900 ×	0.900 ×	1.294 =	1.048		
	内空控除	−0.600 ×	0.600 ×	1.069 =	−0.385		
	蓋掛部控除	−0.713 ×	0.713 ×	0.075 =	−0.038		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	0.150 =	−0.015		
	合計				0.610	m^3	
型　枠	側壁外面−1	0.900 ×	1.294 ×	2ヶ所 =	2.329		
	側壁外面−2	0.900 ×	1.294 ×	2ヶ所 =	2.329		
	側壁内面−1	0.600 ×	1.219 ×	2ヶ所 =	1.463		
	側壁内面−2	0.600 ×	1.219 ×	2ヶ所 =	1.463		
	蓋掛部−1	0.713 ×	0.075 ×	2ヶ所 =	0.107		
	蓋掛部−2	0.713 ×	0.075 ×	2ヶ所 =	0.107		
	NO.1管渠控除	−π/4 ×	0.360^2 ×	2ヶ所 =	−0.204		
	合計				7.594	m^2	
基礎砕石 t=15cm		1.000 ×	1.000 ×	0.150 =	0.150	m^3	
			1.000 ×	1.000 =	1.000	m^2	
床　堀	・掘削幅 W1=	0.600＋	2×0.150+	2×0.500=	1.900	m	
	・掘削幅 W2=	0.600＋	2×0.150+	2×0.500=	1.900	m	
	・底面積 A1	1.900 ×	1.900 =		3.610	m^2	
	・地表部面積 A2	1.900 ×	1.900 =		3.610	m^2	
	A1×A2 =	3.610 ×	3.610 =		13.032	−	
	・床掘土量	V=HE×{A1+A2+(A1×A2)^1/2}/3=				m^3	角錐台の公式
	0.865 ×(3.610	+ 3.610	+ 13.032	^1/2) / 3 =	3.123		
残　土	・躯体部 V1	0.900 ×	0.900 ×	0.715 =	0.579		
	・基礎材部 V2	1.000 ×	1.000 ×	0.150 =	0.150		
	・合計 V3=V1+V2=	0.579＋	0.150 =		0.729		
	・残土 Vz=V-Vu/C=	3.123−	2.394／	0.900 =	0.463	m^3	
埋戻し	Vu = V − V3 =	3.123 −	0.729 =		2.394	m^3	
基面整形	・基礎材敷設面積	1.000 ×	1.000 =		1.000	m^2	

5. 舗装工集計表

支線

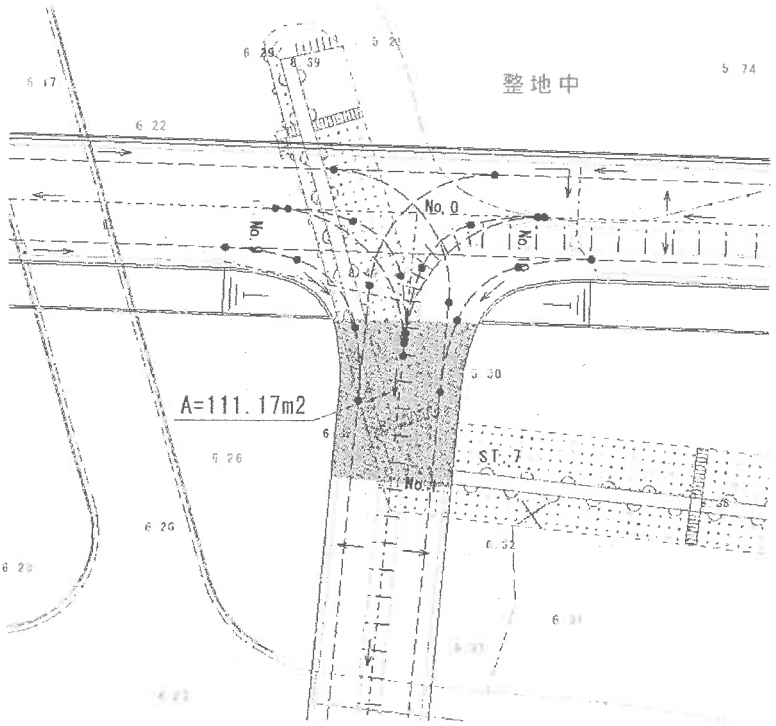
種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
車道舗装					
	表層	密粒度As(13)　t=5cm	m2	0.0	W＞3.0m 816.86+111.17
	基層	粗粒度As(20)　t=5cm	m2	0.0	W＞3.0m 816.86+111.17
	上層路盤	粒度調整砕石(M-40)　t=15cm	m2	928.0	W＞3.0m 816.86+111.17
	下層路盤	再生クラッシャーラン(M-40) t=35cm	m2	938.3	827.12+111.17

舗装工数量算定表

工　　種：舗装工
種　　別：車道舗装
細　　別：
規　　格：

測　点	距 離(m)	上層：粒調砕石(M-40) t=15cm			下層：再生クラッシャーラン(RC-40) t=35cm			摘　要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
No.0	—							
No.1	11.985	7.96	—	—	8.06	—	—	
No.2	20.000	7.96	7.960	159.20	8.06	8.060	161.20	
No.3	20.000	7.96	7.960	159.20	8.06	8.060	161.20	
No.4	20.000	7.96	7.960	159.20	8.06	8.060	161.20	
No.5	20.000	7.96	7.960	159.20	8.06	8.060	161.20	
No.6	20.000	7.96	7.960	159.20	8.06	8.060	161.20	
No.6+2.62	2.620	7.96	7.960	20.86	8.06	8.060	21.12	No.6適用
合　　計	114.605			816.86			827.12	

舗装工端部数量計算書

種　別	車道舗装端部数量調書
平面図	

工　種	種　別	算　　式	数　量
表層	密粒度As(13) t=5cm	平面図より	111.17　m2
基層	粗粒度As(20) t=5cm	〃	111.17　m2
上層路盤	粒度調整砕石(M-40) t=15cm	〃	111.17　m2
下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40)　t=35cm	〃	111.17　m2

東海岸1号線道路築造工事（第4工区）

ボックスカルバート

数量計算書

1. 数量総括表（1）

ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ

費　目	工　種	種　　別	細　　別	規　　格	単位	合計数量	設計数量	摘　要
本工事費								
	道路土工							
		掘削工						
			床掘	砂質土	m3	4,037.5	4000	
			埋戻し	砂質土	m3	2,734.0	2700	
	ｶﾙﾊﾞｰﾄ工							
		基礎工						
			基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ		m	288.7	289	
		ﾌﾟﾚｷｬｽﾄｶﾙﾊﾞｰﾄ						
			ボックスカルバート	B1500-H1600	m	288.7	289	
			管理孔	φ600	基	4	4	
		排水口工						
			排水口工		式	1	1	
	仮設工							
		交通管理工						
			交通誘導警備員		人	106.1	106	

2. 道路土工集計表

本線

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
掘削工					
	床掘	砂質土	m3	4,037.5	
	埋戻	最大幅4.0m以上	m3	2,734.0	

道路土工数量計算表

	オープンカット	床掘	埋戻	基面整正	路床盛土			路体盛土		盛土	ボックスカルバート		
	砂質土 (m3)	砂質土 (m3)	W1＜1.0m (m3)	(m2)	W＜2.5m (m3)	2.5m≦W＜4.0m (m3)	W≧4.0m (m3)	W＜2.5m (m3)	W≧4.0m (m3)	W＜2.5m (m3)	床掘 砂質土 (m3)	埋戻 幅4.0m以上 (m3)	基面整正 (m2)
本線											2,219.0	1,499.0	
支線											1,818.5	1,235.0	
合計	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	4,037.5	2,734.0	0.0

道路土工数量算定表(1)

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：（ボックスカルバート）
規　　格：砂質土　　NO10～NO.18

測　点	距 離(m)	床堀			埋戻　最大幅4m以上			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
			—	—		—	—	
本線 No.10	0.000	13.8	6.90	0.0	9.3	4.65	0.0	
本線 No.11	20.000	11.9	12.85	257.0	7.4	8.35	167.0	
本線 No.12	20.000	13.3	12.60	252.0	8.8	8.10	162.0	
本線 No.13	20.000	12.8	13.05	261.0	8.3	8.55	171.0	
本線 No.14	20.000	13.8	13.30	266.0	9.3	8.80	176.0	
本線 No.15	20.000	14.9	14.35	287.0	10.4	9.85	197.0	
本線 No.16	20.000	15.0	14.95	299.0	10.5	10.45	209.0	
本線 No.17	20.000	14.9	14.95	299.0	10.4	10.45	209.0	
本線 No.18	20.000	14.9	14.90	298.0	10.4	10.40	208.0	
合　計	160.000			2,219.0			1,499.0	

道路土工数量算定表

工　　種：道路土工
種　　別：掘削工
細　　別：床掘(ボックスカルバート)　　細　　別：埋め戻し(ボックスカルバート)
規　　格：砂質土

測　点	距 離(m)	床堀			埋戻し			摘　要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
本線No. 10	—	13. 8	—	—	9. 3	—	—	本線No. 10適用
支線 No. 1	24. 688	14. 3	14. 05	346. 9	9. 8	9. 55	235. 8	
支線 No. 2	20. 000	14. 2	14. 25	285. 0	9. 7	9. 75	195. 0	
支線 No. 3	20. 000	14. 1	14. 15	283. 0	9. 6	9. 65	193. 0	
支線 No. 4	20. 000	14. 0	14. 05	281. 0	9. 5	9. 55	191. 0	
支線 No. 5	20. 000	13. 9	13. 95	279. 0	9. 4	9. 45	189. 0	
支線 No. 6	20. 000	13. 9	13. 90	278. 0	9. 3	9. 35	187. 0	
支線 No. 6+4. 75	4. 750	13. 8	13. 80	65. 6	9. 3	9. 30	44. 2	No. 6+2. 6適用 護岸接続まで
合　　計	129. 438			1, 818. 5			1, 235. 0	

3. カルバート工集計表

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
基礎工					
	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ		m	288.7	〃
ﾌﾟﾚｷｬｽﾄｶﾙﾊﾞｰﾄ					
	ボックスカルバート	B1500-H1600	m	288.7	〃
	管理孔	φ600	基	4.0	〃
排水口工					
	排水口工		式	1.0	〃

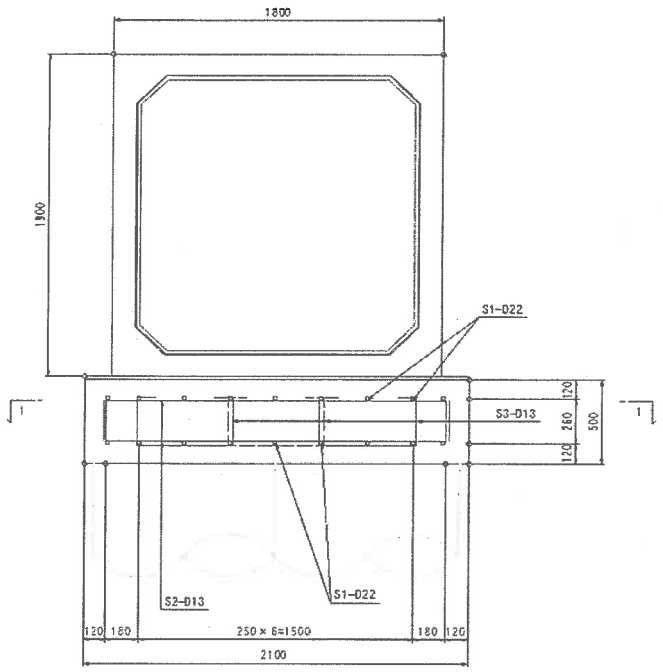
基礎工延長調書

工　　種：基礎工
種　　別：ボックスカルバート基礎工
細　　別：
規　　格：

単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
BONo. 0～BONo. 19	288. 7	
合　　計	288. 7	

基礎工単位数量計算書

種　別	基礎コンクリート
構造図	

10m当り

工　種	種　別	算 式 / 摘 要	数　量
コンクリート	σck=24N/mm2	2.10×0.50×10.0	10.5 m3
型枠		0.50×2×10.0	10.0 m2
鉄筋	SD345　D22	鉄筋質量表	575.0 kg
鉄筋	SD345　D13	鉄筋質量表	234.0 kg

鉄筋質量表

番号	径 (mm)	長さ (mm)	本数	質量 (kg/m)	1本当たり質量 (kg)	質量 (kg)
S1-1	D22	3500	18	3.04	10.64	192
S1-2	D22	7000	18	3.04	21.28	383
S2	D13	2310	84	0.995	2.30	193
S3	D13	1330	31	0.995	1.32	41

D22　575kg

D13　234kg

排水構造物工延長調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：ボックスカルバート工
細　　別：プレキャストボックスカルバート
規　　格：B1500-H1600

単　位：m

測　　点	数 量	摘　　要
B00～B019付近	288.7	
合　　計	288.7	

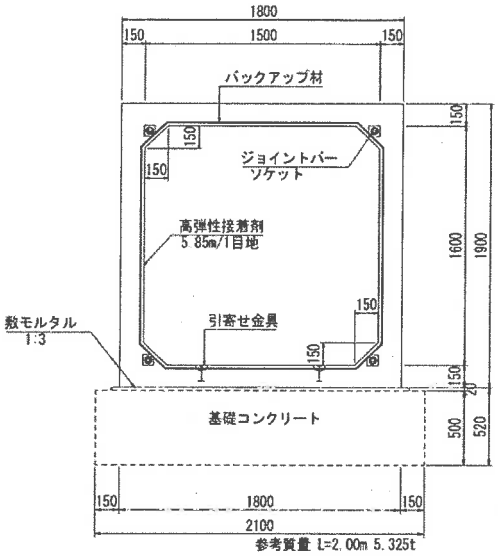
数量計算書

種　別	設 計 条 件	規 格・寸 法	単位	数 量	備　考
ボックスカルバート工	T-25,土被り0.60m～1.60m	B1500×H1600×L2000	本	126	標準品
塩害対策仕様	内面対策区分S,外面対策区分Ⅲ	B1500×H1600×L2000	本	2	頂版穴加工φ600,ステップ×5本
		B1500×H1600×L2000	本	2	頂版穴加工φ600,ステップ×5本 横穴L450×H450(右岸側)
		B1500×H1600×L2000	本	5	横穴L450×H450 (左岸側,右岸側)
		B1500×H1600×L2000	本	5	横穴L450×H450(左岸側)
		B1500×H1600×L1805/1461	本	1	片斜切,横穴L450×H450 (右岸側)
		B1500×H1600×L1187/ 843	本	1	片斜切
塩害仕様合計		合計 延長 288.738m	本	148	
R08工区全体		合計 延長 288.738m	本	148	(147ｼﾞｮｲﾝﾄ)
TBコーキング工法	ジョイントバー	4×147箇所	本	588	
	高弾性接着剤	5.85m×147目地	m	860	860m/14m= 62缶 14m/缶(6kg)
横穴加工 防護コンクリート		2孔(BOX当り)*5(本)+1孔(BOX当り)*8(本)	箇所	18	
横穴加工 防護コンクリート	無収縮モルタル	(0.45×0.45-0.18×0.18×π)×0.15	m3	0.015	
(1箇所当り)					
	防護コンクリート	(0.66×0.66-0.18×0.18×π)×0.25	m3	0.083	
	同 上 型 枠	0.66×0.66-0.18×0.18×π			
		＋0.66×0.25×4	m2	0.994	

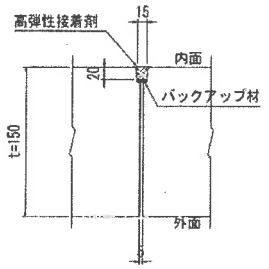
排水構造物工数量計算書

種　別	プレキャストボックスカルバート(B1500-H1600)　材料調書

断面図



接合部詳細図
(コーキング工法)



＊液状化には対応した目地形状では，有りません

工　種	種　別	算　式　/　摘　要	数　量

材料表

(10.0m当り)

名　称	計　算　式	数　量	単位	備　考
敷モルタル	0.020×1.900×10.0	0.380	m3	t=20mm

敷モルタル	0.038×288.74		10.97　m3

数量表

BOX布設 延長288.738m

名　称	規格，寸法	数量	単位	摘　要
ボックスカルバート 塩害対策区間	1500×1600×2000	126	本	標準品
	1500×1600×2000	2	本	頂版穴加工φ600，ステップ×5本
	1500×1600×2000	2	本	頂版穴加工φ600，ステップ×5本，横穴L450×h450(右岸側)
	1500×1600×2000	5	本	横穴L450×h450(左岸側，右岸側)
	1500×1600×2000	5	本	横穴L450×h450(左岸側)
	1500×1600×1805/1461	1	本	片斜切，横穴L450×h450(右岸側)
	1500×1600×1187/ 843	7	本	片斜切
	全体 延長 288.738m	148	本	(147ジョイント)
ジョイントバー	4×147箇所	588	本	
高弾性接着剤（ｺｰｷﾝｸﾞ工法）	5.85m×147	860	m	860m／14m=62缶　14m/缶(6kg)

＊T-25設計，土被り0.60m～1.60m

マンホール設置工数量調書

工　　種：排水構造物工
種　　別：マンホール設置工
細　　別：管理孔
規　　格：φ600

単　位：基

測　　点	数 量	摘　　要
B01+5.879	1	
B04+1.879	1	
B010+4.015	1	
No.15+19.929	1	
合　　計	4	

数量計算書　人孔工(B01+5.879)

種　別	細　別	規　格	単位	数　量	摘　要
人孔	鉄蓋	T-25　φ600	組	1	雨水用、受枠共
	はしご	φ600用　転落防止装置　かぎ付	個	1	
	無収縮モルタル	(0.047×((0.82×0.82-0.6×0.6)/4×3.14)	m3	0.012	t=47mm
	ステップ	W300	個	1	追加取付分
	斜壁	組立1号用　600×900×300	個	1	参考質量230kg
	直壁(Ⅰ種)	組立1号用　900×900	個	1	参考質量520kg
	※無収縮モルタル **4箇所分t=47+48+58+49=202mm=20.2cm** **1(25kg/袋)当り約4cm　よって　20.2/4=5.05=5袋**				
防護コンクリート	コンクリート削孔		孔	17	BOX:15孔 ステップ:2孔
	コンクリート 無筋　18-8-20BB	(1.3×1.4-0.525×0.525×3.14)×0.2	m3	0.191	
	型枠 小型	(1.3+1.4)×2×0.2	m2	1.080	
	差筋加工	D13×L130	本	15.00	0.13*15*0.995(kg/m)/1000=0.00194=0.002t

数量計算書　人孔工(B04+1.879)

種　　別	細　　別	規　　格	単位	数　量	摘　　要
人孔1	鉄蓋	T-25　φ600	組	1	雨水用、受枠共
	はしご	φ600用　転落防止装置　かぎ付	個	1	
	無収縮モルタル	(0.048×((0.82×0.82-0.6×0.6)/4×3.14)	m3	0.012	t=48mm
	ステップ	W300	個	1	追加取付分
	調整リング	600×50	個	1	参考質量30kg
	斜壁	組立1号用　600×900×300	個	1	参考質量230kg
	直壁(Ⅰ種)	組立1号用　900×900	個	1	参考質量520kg
防護コンクリート	コンクリート削孔		孔	17	BOX:15孔 ｽﾃｯﾌﾟ:2孔
	コンクリート 無筋　18-8-20BB	(1.3×1.4-0.525×0.525×3.14)×0.2	m3	0.191	
	型枠 小型	(1.3+1.4)×2×0.2	m2	1.080	
	差筋加工	D13×L130	本	15.00	0.13*15*0.995(kg/m)/1000=0.00194=0.002t

数量計算書　人孔工(B010+4.015)

種　　別	細　　別	規　　格	単位	数　量	摘　　要
人孔1	鉄蓋	T-25　φ600	組	1	雨水用、受枠共
	はしご	φ600用　転落防止装置　かぎ付	個	1	
	無収縮モルタル	(0.058×((0.82×0.82-0.6×0.6)/4×3.14)	m3	0.014	t=58mm
	ステップ	W300	個	1	追加取付分
	調整リング	600×100	個	1	参考質量90kg
	斜壁	組立1号用　600×900×300	個	1	参考質量230kg
	直壁(Ｉ種)	組立1号用　900×900	個	1	参考質量520kg
防護コンクリート	コンクリート削孔		孔	17	BOX:15孔 ステップ:2孔
	コンクリート 無筋　18-8-20BB	(1.3×1.4-0.525×0.525×3.14)×0.2	m3	0.191	
	型枠 小型	(1.3+1.4)×2×0.2	m2	1.080	
	差筋加工	D13×L130	本	15.00	0.13*15*0.995(kg/m)/1000=0.00194=0.002t

数量計算書　人孔工('No.15+19.929)

種　　別	細　　別	規　　格	単位	数　量	摘　　要
人孔1	鉄蓋	T-25　φ600	組	1	雨水用、受枠共
	はしご	φ600用　転落防止装置　かぎ付	個	1	
	無収縮モルタル	(0.049×((0.82×0.82-0.6×0.6)/4×3.14)	m3	0.012	t=49mm
	ステップ	W300	個	1	追加取付分
	調整リング	600×150	個	1	参考質量90kg
	斜壁	組立1号用　600×900×300	個	1	参考質量230kg
	直壁(Ｉ種)	組立1号用　900×900	個	1	参考質量520kg
防護コンクリート	コンクリート削孔		孔	17	BOX:15孔 ｽﾃｯﾌﾟ:2孔
	コンクリート 無筋　18-8-20BB	(1.3×1.4-0.525×0.525×3.14)×0.2	m3	0.191	
	型枠 小型	(1.3+1.4)×2×0.2	m2	1.080	
	差筋加工	D13×L130	本	15.00	0.13*15*0.995(kg/m)/1000=0.00194=0.002t

排水口工箇所調書

工　　種：
種　　別：排水口工
細　　別：排水口工
規　　格：

単　位：式

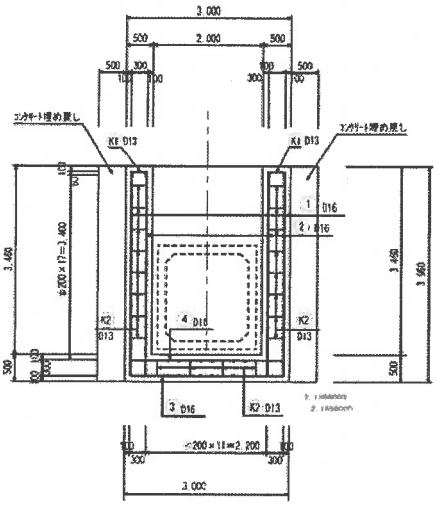
測　　点	数 量	摘　　要
B00付近	1	水無川放流部
合　　計	1	式

排水構造物工単位数量計算書

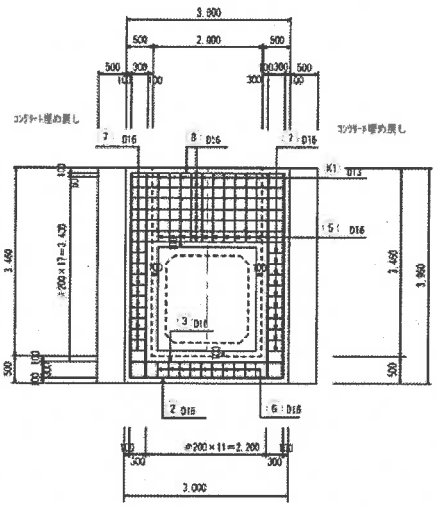
河川放流工

河川放流工

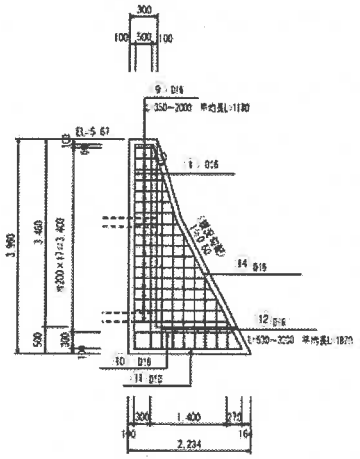
正面図（出口）



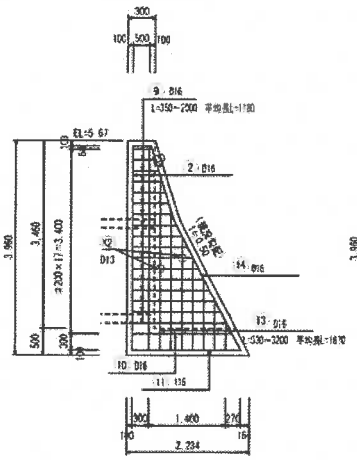
前面・背面図



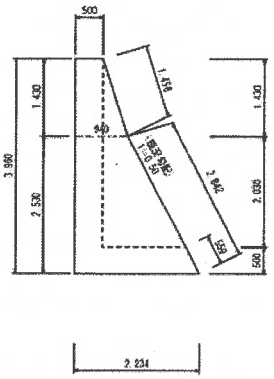
断面図（外面）



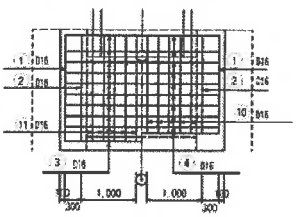
断面図（内面）



側面図



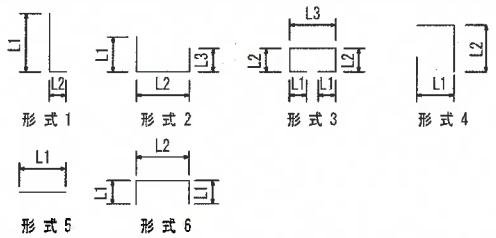
底版（下面）　底版（上面）



排水構造物工単位数量計算書

工　種	種　別	算　　式	数　量
	たて壁		
コンクリート	σck=24N/mm2	2.00×3.96×0.50-1.80×1.90×0.50	2.250 m3
	側壁		
	σck=24N/mm2	((0.50+0.94) /2×1.430+ (0.94+2.234) /2×2.53)×0.50×2	5.045 m3
		計	7.295 m3
	たて壁		
型　枠	一般型枠	(3.00×3.96+2.00×3.96) -1.80×1.90×2	12.960 m2
	側壁		
	一般型枠	((0.50+0.94) /2×1.430+ (0.94+2.234) /2×2.53)×4	
		- (0.50×3.96+ (1.484+1.734) /2×0.50)×2+0.560×3.00	16.290 m2
		計	29.250 m2
鉄筋　SD345	D16	鉄筋加工表より	481.70 kg
	D13	鉄筋加工表より	27.27 kg
		計	508.97 kg

鉄筋加工表



種別	形式	径	本数	長さ (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	摘要	単位質量 (Kg/m)	1本当たり質量 (Kg)	質量 (Kg)
①	1	D16	4	4060	3760	300			1.56	6.334	25.336
②	5	D16	4	3760	3760				1.56	5.866	23.464
⑦	5	D16	40	240	240				1.56	0.374	14.960
⑧	5	D16	16	2240	2240				1.56	3.494	55.904
③	5	D16	10	2240	2240				1.56	3.494	34.940
④	1	D16	10	2480	240	2240			1.56	3.869	38.690
⑤	1	D16	20	1250	1010	240			1.56	1.950	39.000
⑥	5	D16	20	240	240				1.56	0.374	7.480
⑨	5	D16	68	1180	1180			L=550~2000 平均長L=1180	1.56	1.841	125.188
⑩	1	D16	10	1690	1450	240			1.56	2.636	26.360
⑪	5	D16	10	1580	1580				1.56	2.465	24.648
⑫	1	D16	7	2110	1870	240		L=530~3200 平均長L=1870	1.56	3.292	23.044
⑬	5	D16	7	1870	1870			L=530~3200 平均長L=1870	1.56	2.917	20.419
⑭	4	D16	4	3560	260	3300			1.56	5.554	22.216
⑥1	6	D13	36	450	100	250			0.995	0.448	16.128
⑥2	6	D13	16	400	100	200			0.995	0.398	6.368
⑥3	6	D13	12	400	100	200			0.995	0.398	4.776

排水構造物工単位数量計算書

工　種	種　別	算　　式	数　　量
取壊しコンクリート	擁壁背面の構造が不明なため仮定断面	((0.50+0.94) /2×1.430+ (0.94+2.234) /2×2.53)×3.00	15.1 m3
埋戻しコンクリート	〃 無筋コンクリート	((0.50+0.94) /2×1.430+ (0.94+2.234) /2×2.53)×0.50×2	5.045 m3
同　型　枠		(1.496+2.842) ×0.50×2+3.96×0.50×2	8.298 m2
大型土のう	1ｔ	9.0×2.0×2+ (2.0+1.0) /2×2×2×2	48 袋
水替え日数	口径50㎜水中ポンプ4台	ホックスカルバート　L=288.7m施工分計上	288 日

不稼働率　1.78

工種		作業日当たり標準作業量	数量	日数	施工日数
土工					
土工	床掘	220 m3/日	4037.5 m3	18.4 日	33 日
	埋戻し	270 m3/日	2734 m3	10.2 日	19 日
基礎コンクリート					
基礎コンクリート					
	コンクリート	69 m3/日	303.175 m3	4.4 日	8 日
	鉄筋組立　D22	1.2 t/日	16.6024 t	13.9 日	25 日
	鉄筋組立　D13	0.8 t/日	6.75647 t	8.5 日	16 日
	ボックスカルバート設置	12 m/日	288.74 m	24.1 日	43 日
	水替え日数				144.00 日

ポンプ2台(φ50㎜全揚程5m)×144日×2=288日※ポンプ4台想定

工種		作業日当たり 標準作業量	数量	日数	配置人数
土工					
	土砂等運搬	26 m3/日	2756.803 m3	106.1 日	
	交通誘導員				106 人

東海岸1号線道路築造工事(第4工区)

地盤改良

数量計算書

1. 数量総括表（1）

費　目	工　種	種　　別	細　　別	規　　格	単位	合計数量	設計数量	摘　要
本工事費								
	地盤改良工							
		場所打杭						
			CI-CMC施工機		式	1	1	
		積込(ﾙｰｽﾞ)						
			積込(ﾙｰｽﾞ)		m3	536.2	540	
		土砂等運搬						
			土砂等運搬		m3	536.2	540	
		泥水処理						
			処分費		t	984.2	984	

2. 地盤改良工集計表

種　別	細　別	規　格	単位	数量	摘　要
CI-CMC施工機			式	1	L=289.865m分
	スラリー攪拌工	φ1000：2.0m（5.8m）	本	64	
	スラリー攪拌工	φ1000：2.5m（6.3m）	本	28	
	スラリー攪拌工	φ1000：3.0m（6.8m）	本	40	
	スラリー攪拌工	φ1000：3.5m（7.3m）	本	26	
	スラリー攪拌工	φ1000：4.0m（7.8m）	本	22	
	スラリー攪拌工	φ1000：4.5m（8.3m）	本	26	
	スラリー攪拌工	φ1000：5.0m（8.8m）	本	10	
	スラリー攪拌工	φ1000：5.5m（9.3m）	本	22	
	スラリー攪拌工	φ1000：6.0m（9.8m）	本	18	
	スラリー攪拌工	φ1000：6.5m（10.3m）	本	12	
	スラリー攪拌工	φ1000：7.0m（10.8m）	本	14	
	スラリー攪拌工	φ1000：7.5m（11.3m）	本	8	
	固化材		t	292.5	
産廃					
	運搬		m3	536.2	
	処分		t	984.2	

基礎工材料集計表

工　種	種　別				合　計
地盤改良	a:φ1000-2.0m (5.8m)				64.本
	b:φ1000-2.5m (6.3m)				28.本
	c:φ1000-3.0m (6.8m)				40.本
	d:φ1000-3.5m (7.3m)				26.本
	e:φ1000-4.0m (7.8m)				22.本
	f:φ1000-4.5m (8.3m)				26.本
	g:φ1000-5.0m (8.8m)				10.本
	h:φ1000-5.5m (9.3m)				22.本
	i:φ1000-6.0m (9.8m)				18.本
	j:φ1000-6.5m (10.3m)				12.本
	k:φ1000-7.0m (10.8m)				14.本
	l:φ1000-7.5m (11.3m)				8.本
	固化材				292.5.t
産廃	運搬				536.2.m3
	処分				984.2.t

地盤改良数量表

杭種	杭面積	空打長	改良長	打設長	本数	改良土量	打設土量	固化材添加量	材料総量	固化材総量(ロス率含む)	ｽﾗﾘｰ量
	(m2/本)	(m)	(m)	(m)	(本)	(m3)	(m3)	(kg/m3)	(t)	(t)	(m3)
a	0.785	3.8	2.0	5.8	64	100.5	291.4		30.1	33.1	60.8
b	0.785	3.8	2.5	6.3	28	55.0	138.5		16.5	18.2	33.3
c	0.785	3.8	3.0	6.8	40	94.2	213.5		28.3	31.1	57.0
d	0.785	3.8	3.5	7.3	26	71.4	149.0		21.4	23.5	43.2
e	0.785	3.8	4.0	7.8	22	69.1	134.7		20.7	22.8	41.8
f	0.785	3.8	4.5	8.3	26	91.8	169.4		27.6	30.4	55.5
g	0.785	3.8	5.0	8.8	10	39.3	69.1		11.8	13.0	23.8
h	0.785	3.8	5.5	9.3	22	95.0	160.6		28.5	31.4	57.5
i	0.785	3.8	6.0	9.8	18	84.8	138.5		25.4	27.9	51.3
j	0.785	3.8	6.5	10.3	12	61.2	97.0	300	18.4	20.2	37.0
k	0.785	3.8	7.0	10.8	14	76.9	118.7		23.1	25.4	46.5
l	0.785	3.8	7.5	11.3	8	47.1	71.0		14.1	15.5	28.5
m	0.785	3.8	8.0	11.8	0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
n	0.785	3.8	8.5	12.3	0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
o	0.785	3.8	9.0	12.8	0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
p	0.785	3.8	9.5	13.3	0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
q	0.785	3.8	10.0	13.8	0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
r	0.785	3.8	10.5	14.3	0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
合計		68.4	112.5	180.9	290	886.3	1751.4	—	265.9	292.5	536.2

C比重	W比重	W/C	割増率
3.0	1.0	1.5	1.1

※低変位施工のためW/C=150%とする。

※割増率は固化材添加量のロス率

改良土量×固化材添加量=(A)

((A)/1000)/C比重=(A^C)m3

(((A)/1000)*(W/C))/W比重=(A^W)m3

A^C+A^W=スラリー量

盛上り量

スラリー吐出量　536.2 (m3)

スラリー吐出量に対する盛上り率　100 (%)

処分量　536.2×100/100＝　536.2 (m3)

スラリーの単位体積重量　18 (kN/m3)

処分重量　536.2×18＝　9652 (kN) →　984.2 (t)