

数量計算書

土工・管布設工・土留工 総括表

FRPM 呼び径 1200 mm

工種	細別	計											数量	
		A-1	A-2	A-3	A-4	A-5	B-1	B-2	昼間小計	C-1	夜間小計	計		
管路延長		5.30	22.30	33.50	1.20	15.20	4.10	22.40				104.00	104.0 m	
管渠延長		4.24	22.30	33.50	1.20	15.20	3.20	21.50				101.14	101.1 m	
管体延長		3.50	22.30	33.50	1.20	15.20	3.04	20.30				99.04	99.0 m	
掘削工	(土留あり) 0.28 BH												m ³	
	(土留あり) 0.45 BH	20.7	48.9	161.3	7.9	82.0	19.8	111.2	451.80	29.6	29.57	481.4	480 m ³	
	(土留あり) 0.80 BH												m ³	
掘削工	(土留なし) 0.28 BH												m ³	
	(土留なし) 0.45 BH												m ³	
	(土留なし) 0.80 BH												m ³	
碎石基礎工	0.28 BH												m ³	
	0.45 BH	8.9	47.0	70.7	2.5	32.1	6.4	42.8	210.40			210.4	210.4 m ³	
埋戻工B	RC40-0.28 BH												m ³	
	RC40-0.45 BH	5.5	28.8	43.2	1.5	19.6	3.9	28.8	131.30	12.1	12.1	143.4	143.4 m ³	
埋戻工A	発生土 0.28 BH												m ³	
	発生土 0.45 BH	3.4	14.4	6.5	2.4	11.8			38.50			38.5	39 m ³	
	発生土 0.80 BH												m ³	
残土処分工	0.28BH 4tDT L= km												m ³	
	0.45BH 10tDT L= km	16.9	32.9	154.1	5.2	68.9	19.8	111.2	409.00	29.6	29.6	438.6	440 m ³	
管布設工		4.24	22.30	33.50	1.20	15.20	3.20	21.50	101.14			101.1	101.1 m	
強化 プラスチック複合管	C形 2種	2.24	22.30	33.50	1.20	15.20	2.20	19.50	96.14			24.0	25 本	24.0 m ÷ 4.00m/本
	マンホール短管 挿し口用	1.00						1.00	2.00			2.0	2 本	2.0 m ÷ 1.00m/本
	マンホール短管 受け口用	1.00					1.00	1.00	3.00			3.0	3 本	3.0 m ÷ 1.00m/本
埋設表示シート	W400 シングル	3.50	22.30	33.50	1.20	15.20	3.04	20.30	99.04			2.5	3 巻	40m/巻
埋設表示テープ	W30 粘着	3.50	22.30	33.50	1.20	15.20	3.04	20.30	99.04			5.0	5 巻	20m/巻
土留工	建込簡易土留 H=1.5m													
	建込簡易土留 H=2.0m													m
	建込簡易土留 H=2.5m						4.10	22.40	26.50			26.5	26.5 m	平均掘削深H=2.35 昼間
	建込簡易土留 H=2.5m									3.00	3.0	3.0	3.0 m	平均掘削深H=2.41 夜間
	建込簡易土留 H=3.5m	5.30	22.30	33.50	1.20	15.20			77.50			77.5	77.5 m	平均掘削深H=1.93 昼間
	供用日数												46 日	
	賃料												62 m ³	
	修理・損耗費												414 m ³	
	軽量鋼矢板Ⅱ型 H=2.5m(両側)									3.26	3.3	3.3	3.3 m	夜間
	平均掘削深											2.65	2.6 m	
	最大掘削深											2.65	2.6 m	
	供用日数												10 日	
	賃料												1.0 式	
	修理・損耗費												1.0 式	

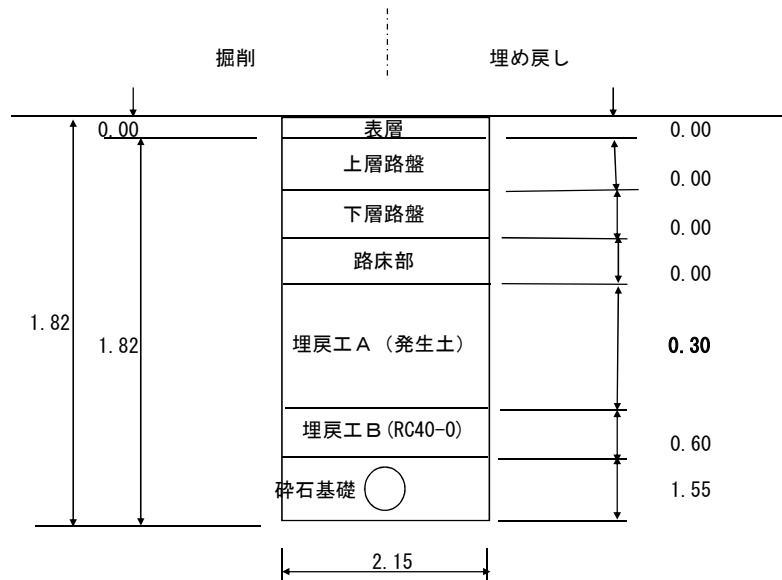
人孔設置工

総括表

工 種	種 別	計 算					数 量	適 用
		No8	No9	No10		計		
人孔設置工	4号マンホール	1	1	1		3	3箇所	
人孔鉄蓋	T-14 内径 60 cm用	1				1	1組	支給品
	T-25 60 cm用		1	1		2	2組	支給品
調整金具	調整高 H=25 mmまで	1	1	1		3	3個	
	調整高 H=45 mmまで						個	
調整リング	H=10 cm		1	1		2	2個	
	H=15 cm	1				1	1個	
斜壁	内径 600/900 mm H=30 cm			1		1	1個	
	H=45 cm	1				1	1個	
	H=60 cm						個	
直壁	内径 900 mm H=30 cm						個	
	H=60 cm						個	
	H=90 cm						個	
	H=120 cm						個	
	H=150 cm						個	
	H=180 cm						個	
円形マンホール部材	4号マンホール							
頂版スラブ	内径 900/1800 mm H=30 cm	1				1	1個	
躯体ブロック	内径 1800 mm H=90 cm						個	
	H=120 cm						個	
	H=150 cm						個	
	H=180 cm						個	
	H=210 cm	1				1	1個	
	H=240 cm						個	
底版	外径 2120 mm	1				1	1個	
角形マンホール部材								
頂版付管取付壁	内径 1800*1800 mm H=60 cm						個	
	H=90 cm		1			1	1個	
	H=120 cm						個	
	H=150 cm			1		1	1個	
	H=180 cm						個	
底版付管取付壁	内径 1800*1800 mm H=60 cm						個	
	H=90 cm						個	
	H=120 cm		1			1	1個	
	H=180 cm						個	
底板	内径 1800*1800 mm 用			1		1	1個	

標準断面図
A-1

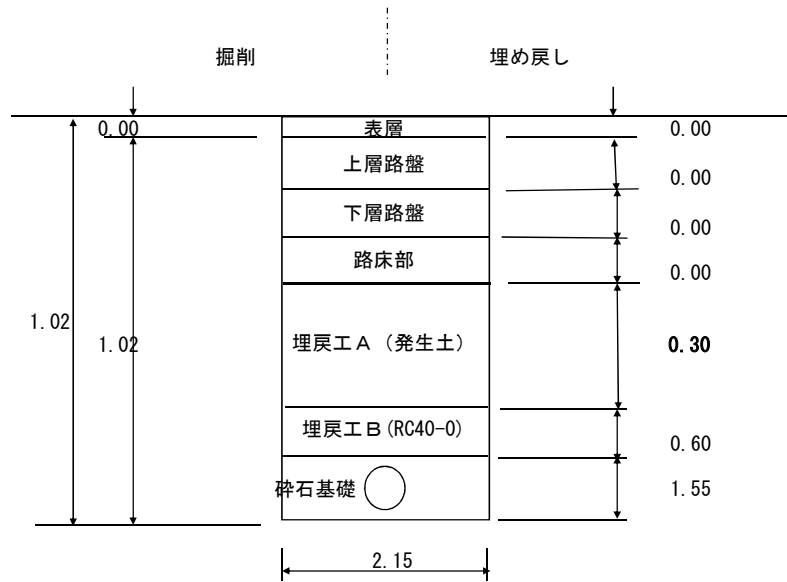
管種	RPR
管径	φ 1200
管外径	1.248
掘削深	1.82
管路延長	5.30 m
管渠延長	3.50 m
管体延長	4.24 m



舗装切断工		
0.00	=	0.0 m
舗装版掘削工		
0.00	=	0.0 m ²
掘削工		
$1.82 * 2.15 * 5.30$	=	20.7 m ³
碎石基礎工		
$(1.55 * 2.15 - 1.248^2 * 3.14 / 4) * 4.24$	=	8.9 m ³
埋戻工B (RC40-0)		
$0.60 * 2.15 * 4.24$	=	5.5 m ³
埋戻工A (発生土)		
$0.30 * 2.15 * 5.30$	=	3.4 m ³
路床部		
$0.00 * 2.15 * 5.30$	=	0.0 m ³
残土処理工(土砂)		
$20.7 - (3.4 +) / 0.9$	=	16.9 m ³
残土処理工(As)		
$0.00 * 2.15 * 5.30$	=	0.0 m ³
上層路盤工、下層路盤		
$2.15 * 5.30$	=	11.4 m ²
表層工		
$2.15 * 5.30$	=	11.4 m ²

標準断面図
A-2

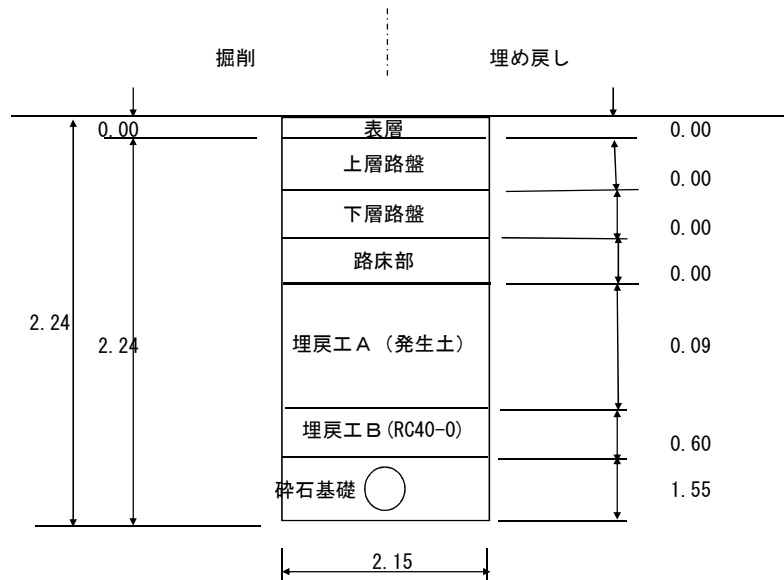
管種	RPR
管径	φ1200
管外径	1.248
掘削深	1.02
管路延長	22.30 m
管渠延長	22.30 m
管体延長	22.30 m



舗装切断工		
0.00	=	0.0 m
舗装版掘削工		
0.00	=	0.0 m ²
掘削工		
1.02 * 2.15 * 22.30	=	48.9 m ³
碎石基礎工		
(1.55 * 2.15 - 1.248 ² * 3.14 / 4) * 22.30	=	47.0 m ³
埋戻工B (RC40-0)		
0.60 * 2.15 * 22.30	=	28.8 m ³
埋戻工A (発生土)		
0.30 * 2.15 * 22.30	=	14.4 m ³
路床部		
0.00 * 2.15 * 22.30	=	0.0 m ³
残土処理工(土砂)		
48.9 - (14.4 +) / 0.9	=	32.9 m ³
残土処理工(As)		
0.00 * 2.15 * 22.30	=	0.0 m ³
上層路盤工、下層路盤		
2.15 * 22.30	=	47.9 m ²
表層工		
2.15 * 22.30	=	47.9 m ²

標準断面図
A-3

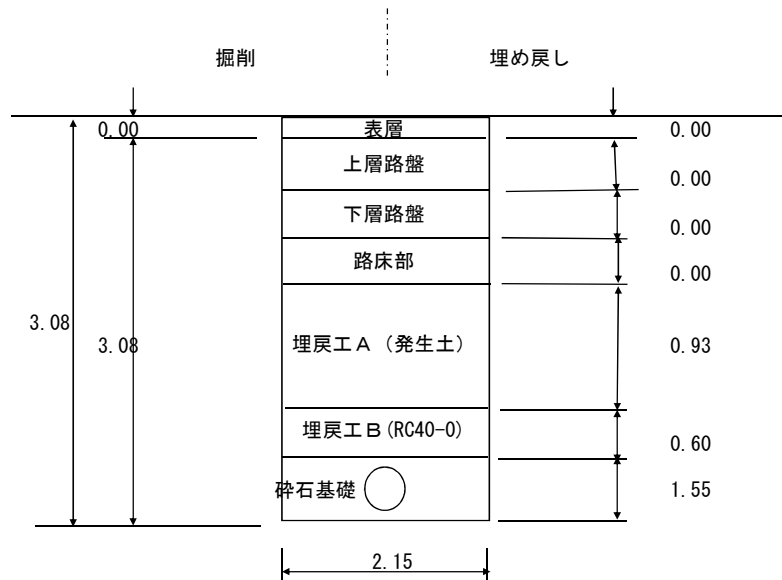
管種	RPR
管径	φ 1200
管外径	1.248
掘削深	2.24
管路延長	33.50 m
管渠延長	33.50 m
管体延長	33.50 m



舗装切断工		
0.00	=	0.0 m
舗装版掘削工		
0.00	=	0.0 m ²
掘削工		
$2.24 * 2.15 * 33.50$	=	161.3 m ³
碎石基礎工		
$(1.55 * 2.15 - 1.248^2 * 3.14 / 4) * 33.50$	=	70.7 m ³
埋戻工B (RC40-0)		
$0.60 * 2.15 * 33.50$	=	43.2 m ³
埋戻工A (発生土)		
$0.09 * 2.15 * 33.50$	=	6.5 m ³
路床部		
$0.00 * 2.15 * 33.50$	=	0.0 m ³
残土処理工(土砂)		
$161.3 - (6.5 +) / 0.9$	=	154.1 m ³
残土処理工(As)		
$0.00 * 2.15 * 33.50$	=	0.0 m ³
上層路盤工、下層路盤		
$2.15 * 33.50$	=	72.0 m ²
表層工		
$2.15 * 33.50$	=	72.0 m ²

標準断面図
A-4

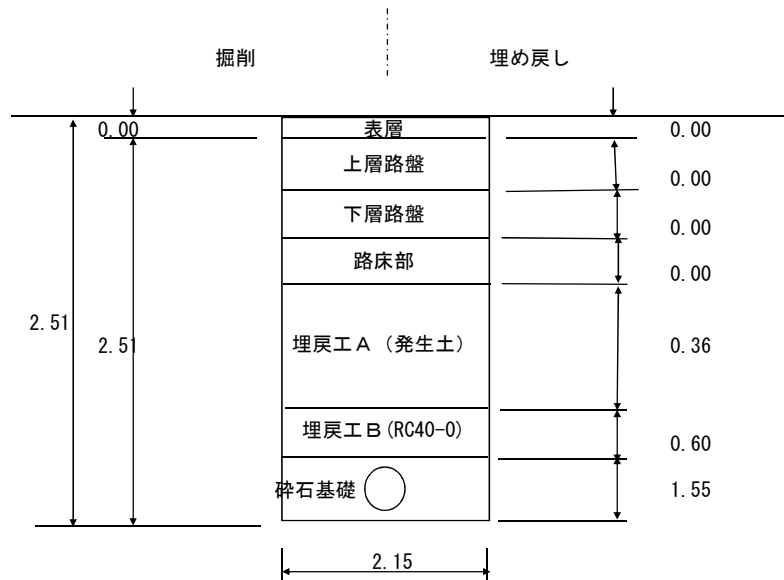
管種	RPR
管径	φ 1200
管外径	1.248
掘削深	3.08
管路延長	1.20 m
管渠延長	1.20 m
管体延長	1.20 m



舗装切断工		
0.00	=	0.0 m
舗装版掘削工		
0.00	=	0.0 m ²
掘削工		
3.08 * 2.15 * 1.20	=	7.9 m ³
碎石基礎工		
(1.55 * 2.15 - 1.248 ² * 3.14 / 4) * 1.20	=	2.5 m ³
埋戻工 B (RC40-0)		
0.60 * 2.15 * 1.20	=	1.5 m ³
埋戻工 A (発生土)		
0.93 * 2.15 * 1.20	=	2.4 m ³
路床部		
0.00 * 2.15 * 1.20	=	0.0 m ³
残土処理工 (土砂)		
7.9 - (2.4 +) / 0.9	=	5.2 m ³
残土処理工 (As)		
0.00 * 2.15 * 1.20	=	0.0 m ³
上層路盤工、下層路盤		
2.15 * 1.20	=	2.6 m ²
表層工		
2.15 * 1.20	=	2.6 m ²

標準断面図
A-5

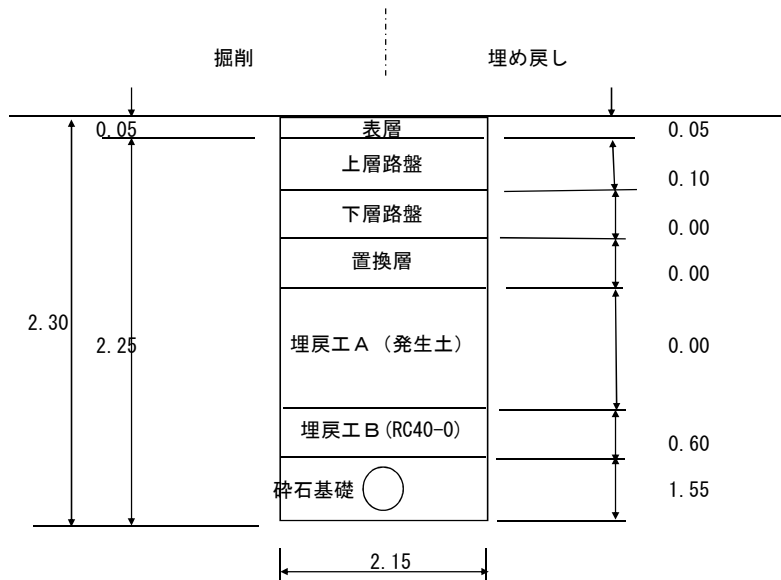
管種	RPR
管径	φ 1200
管外径	1.248
掘削深	2.51
管路延長	15.20 m
管渠延長	15.20 m
管体延長	15.20 m



舗装切断工		
0.00	=	0.0 m
舗装版掘削工		
0.00	=	0.0 m ²
掘削工		
$2.51 * 2.15 * 15.20$	=	82.0 m ³
碎石基礎工		
$(1.55 * 2.15 - 1.248^2 * 3.14 / 4) * 15.20$	=	32.1 m ³
埋戻工 B (RC40-0)		
$0.60 * 2.15 * 15.20$	=	19.6 m ³
埋戻工 A (発生土)		
$0.36 * 2.15 * 15.20$	=	11.8 m ³
路床部		
$0.00 * 2.15 * 15.20$	=	0.0 m ³
残土処理工 (土砂)		
$82.0 - (11.8 +) / 0.9$	=	68.9 m ³
残土処理工 (As)		
$0.00 * 2.15 * 15.20$	=	0.0 m ³
上層路盤工、下層路盤		
$2.15 * 15.20$	=	32.7 m ²
表層工		
$2.15 * 15.20$	=	32.7 m ²

標準断面図
B-1

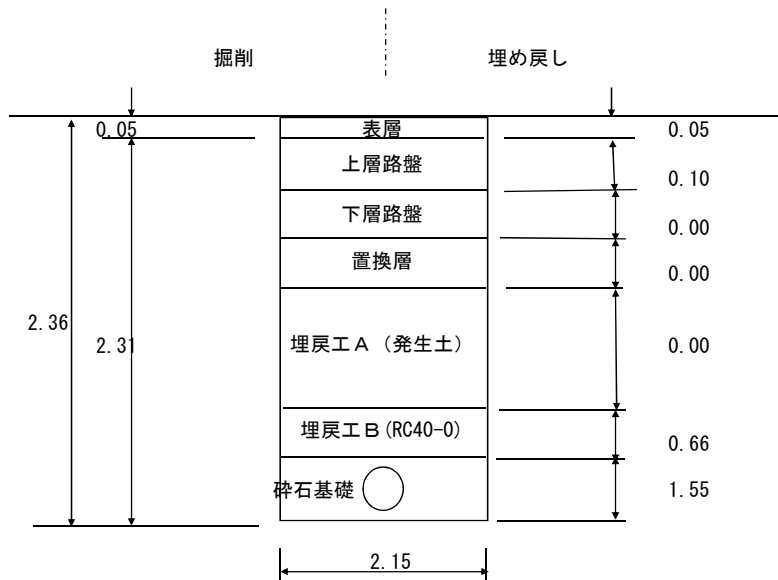
管種	RPR
管径	φ1200
管外径	1.248
掘削深	2.30
管路延長	4.10 m
管渠延長	3.20 m
管体延長	3.04 m



舗装切断工		
$4.10 * 2$	=	8.2 m
舗装版掘削工		
$2.15 * 4.10$	=	8.8 m ²
掘削工		
$2.25 * 2.15 * 4.10$	=	19.8 m ³
碎石基礎工		
$(1.55 * 2.15 - 1.248^2 * 3.14 / 4) * 3.04$	=	6.4 m ³
埋戻工B (RC40-0)		
$0.60 * 2.15 * 3.04$	=	3.9 m ³
埋戻工A (発生土)		
$0.00 * 2.15 * 4.10$	=	0.0 m ³
置換層		
$0.00 * 2.15 * 4.10$	=	0.0 m ³
残土処理工(土砂)		
$19.8 - (0.0 +) / 0.9$	=	19.8 m ³
残土処理工(As)		
$0.05 * 2.15 * 4.10$	=	0.4 m ³
上層路盤工、下層路盤		
$2.15 * 4.10$	=	8.8 m ²
表層工		
$2.15 * 4.10$	=	8.8 m ²

標準断面図
B-2

管種	RPR
管径	φ1200
管外径	1.248
掘削深	2.36
管路延長	22.40 m
管渠延長	21.50 m
管体延長	20.30 m



舗装切断工		
$22.40 * 2$	=	44.8 m
舗装版掘削工		
$2.15 * 22.40$	=	48.2 m ²
掘削工		
$2.31 * 2.15 * 22.40$	=	111.2 m ³
碎石基礎工		
$(1.55 * 2.15 - 1.248^2 * 3.14 / 4) * 20.30$	=	42.8 m ³
埋戻工B (RC40-0)		
$0.66 * 2.15 * 20.30$	=	28.8 m ³
埋戻工A (発生土)		
$0.00 * 2.15 * 22.40$	=	0.0 m ³
置換層		
$0.00 * 2.15 * 22.40$	=	0.0 m ³
残土処理工(土砂)		
$111.2 - (0.0 +) / 0.9$	=	111.2 m ³
残土処理工(As)		
$0.05 * 2.15 * 22.40$	=	2.4 m ³
上層路盤工、下層路盤		
$2.15 * 22.40$	=	48.2 m ²
表層工		
$2.15 * 22.40$	=	48.2 m ²

延長および平均掘削深の算出 土工断面 C-1

条件 (単位:mm)

管種	呼径	管外径
RPR	Φ1200	Φ1248

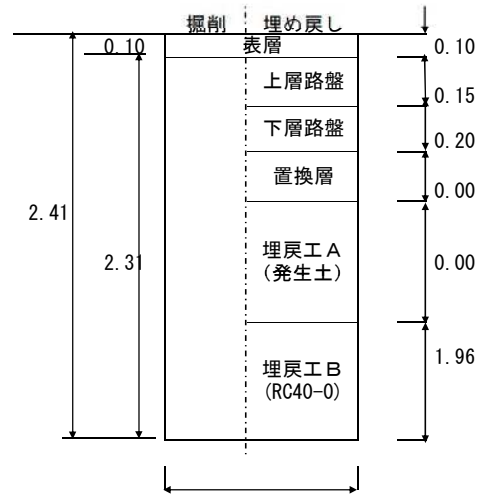
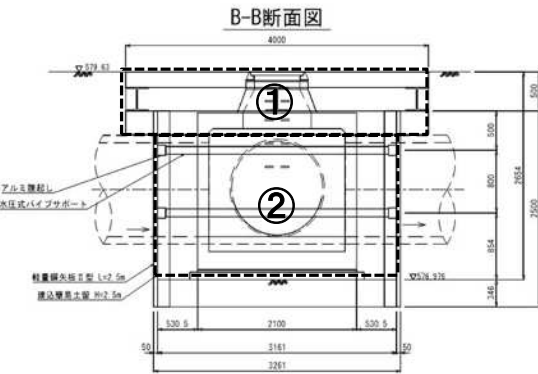
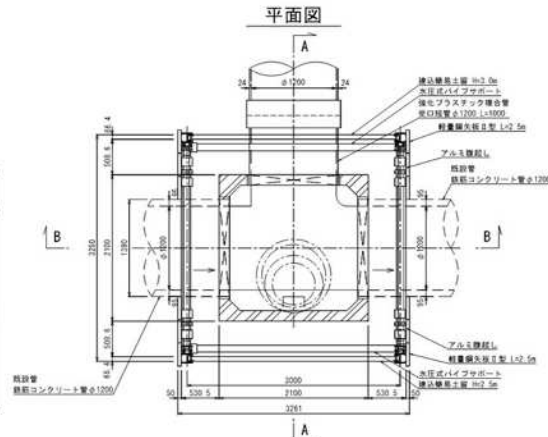
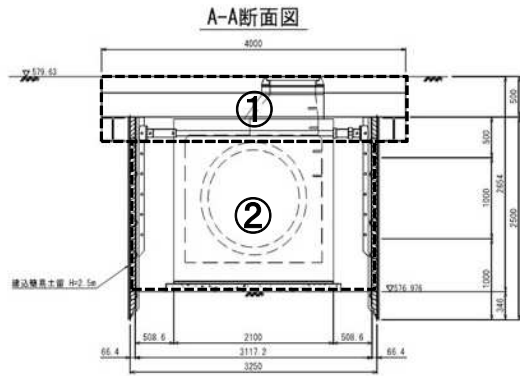
路線番号	MH No.	~	MH No.	管路延長 (m) a	MH内径控除長 (m)		MH外径控除長 (m)		管渠延長 (m) d=a-b	管体延長 (m) e=a-c	掘削深 (m)				g=a×f	上層路盤無 t=0.0m		土留め	備考 (土工断面)
					上流側	下流側	計	上流側			下流側	計	上流側	下流側		最大 掘削深	平均 f		
11-3	MH部			3.00					3.00	3.00	2.41	2.41	2.41	2.41	7.23	3.25	9.75	2.50	C-1
合計				3.00					3.00	3.00				2.41	7.23				

平均掘削深 = $\frac{\sum g \div \sum a}{\text{布設本数}} = \frac{7.23}{0.0 \text{ 本}} = 2.41 \text{ m}$

管外形 管下基礎厚 土被り
平均土被り 1.25 0.30 0.86

	土留め延長	加重計	平均掘削深	最大掘削深
建込簡易土留 H=1.5m未満	-	-	-	
建込簡易土留 H=2.0m未満	-	-	-	
建込簡易土留 H=2.5m未満	3.00	7.23	2.41	2.41
建込簡易土留 H=3.0m未満	-	-	-	
建込簡易土留 H=3.5m未満	-	-	-	
建込簡易土留 H=4.0m未満	-	-	-	
計	3.00			

標準断面図
C-1



舗装切断工									
	4.00	*	4					=	16.0 m
舗装版掘削工									
	4.00	*	2					=	8.0 m ²
掘削工									
①	4.00	*	4.00	*	(0.5 + 0.3 - 0.10)	=	11.20		
②	3.25	*	3.26	*	(3.00 - 0.8)	=	23.31		
控除 (既設管) V=Φ1.39 ×			3.26			=	-4.94	=	29.6 m ³
砕石基礎工									
マンホール底部工内に計上								=	m ³
埋戻工B (RC40-0)									
	3.25	*	3.26	*	1.96	=	20.77		
控除	2.1	*	2.1	*	1.96	=	-8.64	=	12.1 m ³
埋戻工A (発生土)									
								=	0.0 m ³
置換層									
								=	0.0 m ³
残土処理工 (土砂)									
	29.6					=	29.6	=	m ³
残土処理工 (As)									
	0.10	*	####			=	1.6	=	m ³
上層路盤工、下層路盤									
	8.00							=	8.0 m ²
表層工									
	8.00							=	8.0 m ²

4号人孔削孔・接続工・可とう継ぎ手員数表

人孔番号	流入本数	副管管径			削孔 (流入管径 mm)					接続工 (流出入管径 mm)					可とう継ぎ手 (流出入管径 mm)					備考
		200mm	250mm	300mm	350	400	450	500	1200	450	500	600	700	1200	450	500	600	700	1200	
No. 8	1								1					2						受口短管 1 差口短管 1
小計	1			0					1					2						
合計	1			0					1					2						

4号角型人孔削孔・接続工・可とう継ぎ手員数表

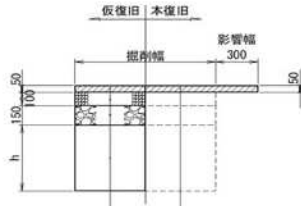
人孔番号	流入本数	副管管径			削孔 (流入管径 mm)					接続工 (流出入管径 mm)					可とう継ぎ手 (流出入管径 mm)					備考
		200mm	250mm	300mm	350	400	450	1200	1200 既設	450	500	600	1200	1200 既設	450	500	600	700	1200	
No. 9	1							1					1							受口短管 1 差口短管 1 受口短管 1
No. 10	2								2				1	2						
小計	3			0				1	2				2	2						受口短管 2 差口短管 1
合計	3			0				1	2				2	2						

舗装・仮舗装復旧断面図
B-1

路線番号	MH No.	～	MH No.	管路延長 (m)
11-2	8+76.60	～	No. 9	4.10
計				4.10

舗装復旧幅

掘削幅 (仮復旧幅)	2.15m
表層工	t= 0.05m
補足材	t=
表層工 (仮復旧)	t= 0.05m
上層路盤工	t= 0.10m
下層路盤工	t= 0.15m
路床部	t=



表層工：再生密粒度アスファルト混合物 20F
上層路盤工：粒度調整砕石 M-25
下層路盤工：再生砕石 RC-40
路床部：良質土修正 CBR20以上

表層工：再生密粒度アスファルト混合物 20F

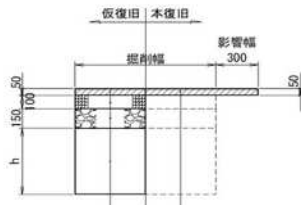
舗装切断工	
$4.10 * 2$	= 8.2 m
舗装版掘削工 (本舗装+仮舗装)	
$0.00 * 4.10 + 2.15 * 4.10$	= 8.8 m ²
残土処理工 (As) (本舗装+仮舗装)	
$0.05 * 0.00 * 4.10 + 0.05 * 2.15 * 4.10$	= 0.4 m ³
表層工 (再生密粒度アスファルト混合物) 20F	
$0.00 * 4.10$	= 0.0 m ²
補足材	
$0.00 * 0.00 * 4.10$	= 0.0 m ³
仮復旧表層工 (再生密粒度アスファルト混合物) 20F	
$2.15 * 4.10$	= 8.8 m ²
上層路盤	
$2.15 * 4.10$	= 8.8 m ²
下層路盤	
$2.15 * 4.10$	= 8.8 m ²
路床部	
$0.00 * 2.15 * 4.10$	= 0.0 m ³

舗装・仮舗装復旧断面図
B-2

路線番号	MH No.	～	MH No.	管路延長 (m)
11-3	No. 9	～	9+20.60	20.60
計				20.60

舗装復旧幅

掘削幅 (仮復旧幅)	2.15m
表層工	t= 0.05m
補足材	t=
表層工 (仮復旧)	t= 0.05m
上層路盤工	t= 0.10m
下層路盤工	t= 0.15m
路床部	t=



表層工：再生密粒度アスファルト混合物 20F
上層路盤工：粒度調整砕石 M-25
下層路盤工：再生砕石 RC-40
路床部：良質土修正 CBR20以上

表層工：再生密粒度アスファルト混合物 20F

舗装切断工	
$20.60 * 2$	= 41.2 m
舗装版掘削工 (本舗装+仮舗装)	
$0.00 * 20.60 + 2.15 * 20.60$	= 44.3 m ²
残土処理工 (As) (本舗装+仮舗装)	
$0.05 * 0.00 * 20.60 + 0.05 * 2.15 * 20.60$	= 2.2 m ³
表層工 (再生密粒度アスファルト混合物) 20F	
$0.00 * 20.60$	= 0.0 m ²
補足材	
$0.00 * 0.00 * 20.60$	= 0.0 m ³
仮復旧表層工 (再生密粒度アスファルト混合物) 20F	
$2.15 * 20.60$	= 44.3 m ²
上層路盤	
$2.15 * 20.60$	= 44.3 m ²
下層路盤	
$2.15 * 20.60$	= 44.3 m ²
路床部	
$0.00 * 2.15 * 20.60$	= 0.0 m ³

舗装・仮舗装復旧断面図
C-1

路線番号	MH No.	～	MH No.	管路延長 (m)
11-3	9+20.60	～	No. 10	1.80
計				1.80

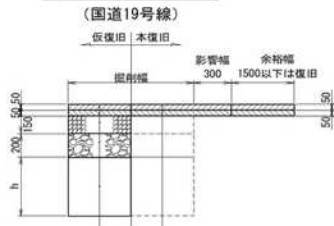
舗装復旧幅

掘削幅 (仮復旧幅)	2.15m
表層工	t=
基層	t=
補足材	t=
表層工 (仮復旧)	t= 0.05m
基層 (仮復旧)	t= 0.05m
上層路盤工	t= 0.15m
下層路盤工	t= 0.20m
置換層	t=

舗装切断工

4.00 * 4	= 16.0	m
舗装版掘削工 (本舗装+仮舗装)		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ²
残土処理工 (As) (本舗装+仮舗装)		
0.10 * 16.00	= 1.6	m ³
表層工 (排水性As混合物)		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ²
基層		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ³
補足材		
0.00 * 0.00 * 1.80	= 0.0	m ³
仮復旧表層工 (排水性As混合物)		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ²
仮復旧基層		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ²
上層路盤		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ²
下層路盤		
4.00 * 4.00	= 16.0	m ²
置換層		
0.00 * 2.15 * 1.80	= 0.0	m ³

国道部 車道



表層工：再生密粒度アスファルト混合物 20F
 基層工：粗粒度アスファルト混合物 20
 上層路盤工：粒度調整砕石 単-40
 下層路盤工：再生砕石 RC-40
 路床部：良質土修正CBR20以上

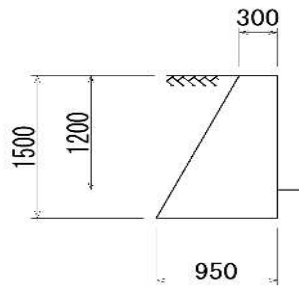
表層工：改良アスファルト混合物 粗粒 (20)
 基層工：粗粒度アスファルト混合物 (20)

付 帯 工 (擁壁Aタイプ)

数量計算書

一式当り

略 図



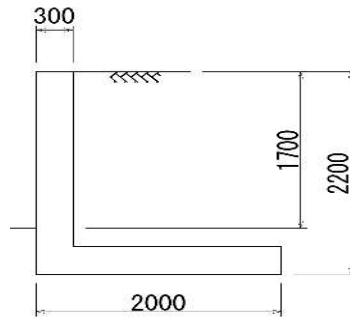
種 別	規 格	算 式	単 位	数 量
擁壁撤去工	Aタイプ	L= 12.0 m		
撤去工				
コンクリートガラ		$(0.30+0.95) \times 1.50 \times 12.00$	m ³	22.50

付 帯 工 (擁壁Bタイプ)

数量計算書

一式当り

略 図



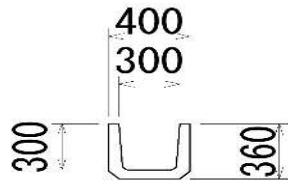
種 別	規 格	算 式	単 位	数 量
擁壁撤去工	Bタイプ	L= 20.4 m		
撤去工				
コンクリートガラ		$(0.30+0.95) \times 1.50 \times 12.00$	m ³	38.25

付 帯 工 (U型側溝)

数量計算書

一式当り

略 図



種 別	規 格	算 式	単 位	数 量
U型側撤去工		L= 29.0 m		
撤去工				
コンクリートガラ		$(0.40 \times 0.36 - 0.30 \times 0.30) \times 29.00$	m ³	1.57

付 帯 工 ()

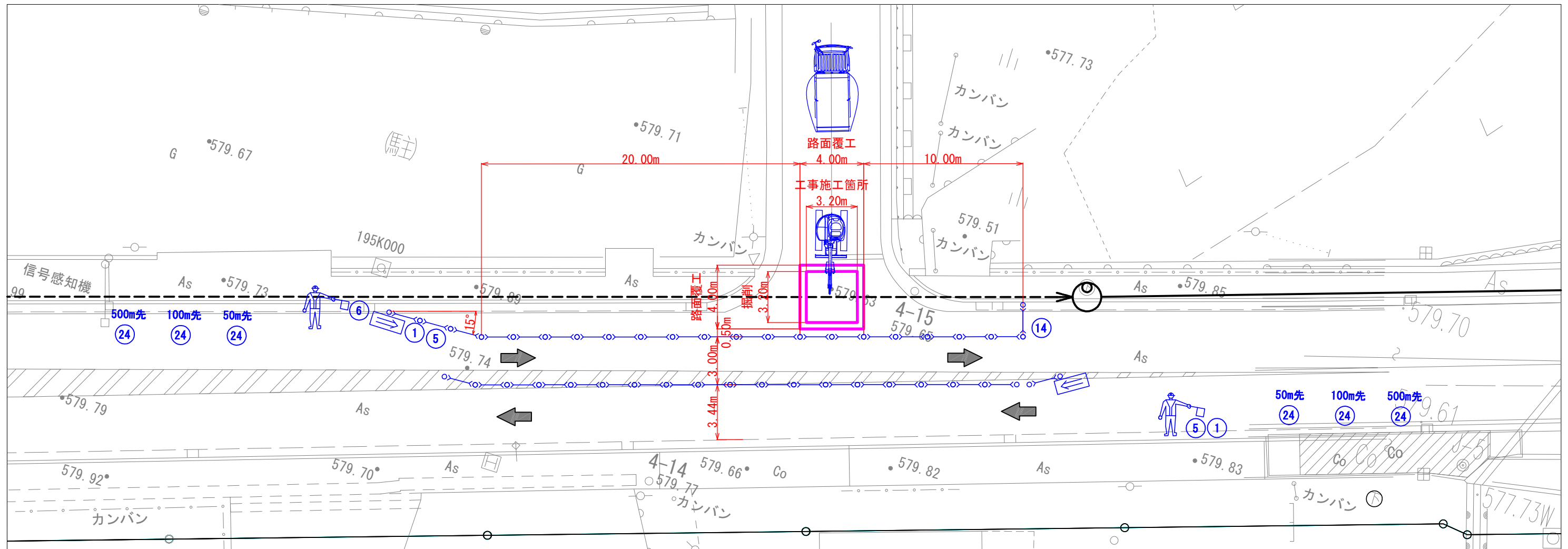
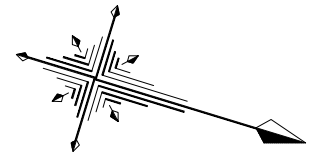
数量計算書

一式当り

略 図

種 別	規 格	算 式	単 位	数 量
		L= m		

交通規制平面図



標示板

工事中看板	工事区間終り	片側交互通行	工事予告看板	工事説明看板	工事情報看板	まわり道案内板	停止位置	迂回路	矢印板

道路標識

道路工事中	車線数減少	二方向交通	指定方向外進行禁止	徐行	まわり道	工事予告①

移動柵

バリケード	カラーコーン	交通整理員	0.13m ² ヲコ	4tダンプ