

【犀川－夏目送水管 φ600】数量計算書

名 称	規 格	単位	有効長 (m)	φ 600		合計	備考
				数量	延長 (m)		
GX形 直管 φ 600	S種管 L=6m	本	6	59	354	83	
GX形 直管 φ 600	S種管 L=6m 切管	本		24	125.4		
GX形 継輪	φ 600	本	0.28	1	0.28	1	
GX形 排水T字管	φ 600*200	本	0.58	1	0.58	1	
GX形 曲管 φ 600	90° 片受	本	1.381				
GX形 曲管 φ 600	45° 片受	本	0.925	5	4.625	5	
GX形 曲管 φ 600	45° 両受	本	0.605	9	5.445	9	
GX形 曲管 φ 600	22° 1/2 片受	本	0.812	9	7.308	9	
GX形 曲管 φ 600	22° 1/2 両受	本	0.377	10	3.77	10	
GX形 曲管 φ 600	11° 1/4 片受	本	0.81	15	12.15	15	
GX形 曲管 φ 600	5° 5/8 片受	本	0.81	5	4.05	5	
GX形 F付T字管	φ 600×75 GF 10.0k	本	0.81	7	5.67	7	
GX形 両受バタフライ弁	φ 600 10.0 k 充水型	基	0.48	2	0.96	2	
GX形 両受バタフライ弁	φ 600 10.0 k	基	0.48				
GX形 接合セット	φ 600	組		168		168	
仕切弁	φ 600 FCD	基	0.43				
GX形 栓 φ 600	φ 600	個		2		2	
GX形 栓接合材 φ 600	φ 600	組		2		2	
GX形 挿し口リング	φ 600	個		50		50	
GX形 ライナ	φ 600	個	0.068	35	2.38	35	
φ 600延長		m			526.618		

[illegible]

[illegible]

【犀川－夏目送水管 φ200】数量計算書

名 称	規 格	単位	有効長(m)	φ 200		合計	備考
				数量	延長(m)		
GX形 直管 φ200	S種管 L=5m	本	5	2	10	4	
GX形 直管 φ200	S種管 L=5m 切管	本		2	8.3		
GX形 曲管 φ200	90° 片受	本	0.666	1	0.666	1	
GX形 曲管 φ200	45° 片受	本	0.522	2	1.044	2	
GX形 曲管 φ200	45° 両受	本	0.232	1	0.232	1	
GX形 押輪 φ200	ゴム輪・ボルト含む	組		2		2	
GX形 G-Link φ200	ゴム輪・ボルト含む	組		5		5	
GX形 ライナ φ200		個	0.039	4	0.156	4	
GX形 仕切弁 φ200	両受マルチ仕切弁 10K	基	0.26	1	0.26	1	
φ200延長		m			20.658		
組合せマンホール	丸中 800 仕切弁用	基		1		1	
埋設管標識テープ	幅50mm 粘着 φ200割増係数1.82	m	1.82	37.5		37.5	
埋設管標識テープ	幅30mm 粘着 埋設シート上	m		20.0		20.0	
埋設シート	幅400mm 2倍	m		20.0	-0.6	20.0	
施工延長	φ200	m		20.6		20.6	
铸铁管据付工	φ200 機械（弁含まず）	m		20.3		20.3	
GX形継手工	直管受口部 φ200	口		4		4	
GX形継手工	異形管受口部 φ200	口		3		3	排水T字加算
GX形継手工	G-Link接合 φ200	口		5		5	
铸铁管切断工(据付管)	φ200 切断のみ	箇所	切管調書より	5		5	
ポリエチレンスリーブ被覆工	材料込 φ200	m		20.6		20.6	
仕切弁設置工	φ200	基		1		1	
組合せマンホール	丸中 800 仕切弁用	ヶ所		1		1	
管明示テープ工	手間のみ φ200	m		20.7		20.7	
管明示テープ工	手間のみ 天端明示	m		20.0		20.0	
埋設シート工	手間のみ	m		20.0		20.0	

[illegible]

【犀川一夏目送水管 φ600】数量計算書 PN管

[illegible]

管きょ工（推進工）

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量	
鋼製さや管ボーリング推進工 管径 φ 800mm スパン数 管体延長 推進延長	打撃式掘削方式 ハードロック工法 1 スパン 21.5 m 20.9 m	10.9 m³	
発生土量	1m当り排土量 0.813²×π/4 0.519 m³/m 1スパン当り排土量 1m当り排土量×推進延長		
鋼管推進工			
推進工用鋼管	一般構造用炭素鋼鋼管STK400 φ 800 t=9.5 0.188m/t × 21.5m	4.0	t
鋼管加工費	800A L=1m	21	本
推進工	土質区分 玉石、転石混じり砂礫[I] A土質 標準日進量 2.4 m/日 × 1 = 2.40 m/日	20.9	m
滑材注入工		20.9	m
管内清掃工		20.9	m
発生土運搬費	10tダンプ	10	m³
残土処分費	10.9×1.2	10	m³
仮設備工(昼間)			
坑口工		1	箇所
鏡切り工	1箇所あたり6.6m	6.6	m
推進設備設置・撤去工		1	箇所
先導体据付工	φ 800	1	箇所
仮設備工(夜間)			
坑口工		1	箇所
鏡切り工	1箇所あたり6.6m	6.6	m
先導体撤去工	φ 800 一体回収	1	箇所
充填工	(0.794²-0.631²)×π/4×20.90	4	m³
充填設備据付撤去工		1	箇所

ダクタイル鋳鉄管(既設管内配管用)機械器具損料表 (※実務必携P146 第16表)

新設呼び径(mm): 600
 日進量(m/日): 25
 工事延長(m): 24.6

機械名称	項 目		損 料 (円/m)		備 考
			数 式	値	
先導金具	損料率	1/工事延長			
	使用数量	6			
	基礎価格(円/個)				
ジャッキ台	質量(kg)	50			
	損料率	1/400			
	基礎価格(円/kg)				
	基礎価格製品質量(kg)	440			
挿入台	質量(kg)	417			
	損料率	1/400			
	基礎価格(円/kg)				
	基礎価格製品質量(kg)	1,000			
押角	質量(kg)	240			
	損料率	1/400			
	基礎価格(円/kg)				
	基礎価格製品質量(kg)	550			
ストラット (4組)	質量(kg)	672			※4組当たり ※1組は6基セット
	損料率	1/400			
	基礎価格(円)				
	基礎価格製品質量(kg)	1,344			
油圧ジャッキ	種別(t)	50			供用1日当り損料率/日進量
	損料率				
	基礎価格(円/台)				
	使用数(台)	2			
分流器	損料率				供用1日当り損料率/日進量
	基礎価格(円/台)				
	使用数(台)	1			
油圧ポンプ	種別(kVA)	3.7			供用1日当り損料率/日進量
	損料率				
	基礎価格(円/台)				
油圧ホース	種別(t)	50			供用1日当り損料率
	損料率				
	使用本数(本)	6			
	基礎価格(円/本)				
作業油	消費量(ℓ/m・台)	0.25			
	基礎価格(円/ℓ)				
	台数	2			
合 計					

数量計算書(送水管)

工 種	種 別	詳 細	計 算 式			設計値	最終値	
			集計より					
土工	管路掘削工		1712.09			1712.09	1700	m3
	人力床堀工		24.71			24.71	25	m3
	残土運搬	0.45積込10t DIDあり	1555.19			1555.19	1560	m3
	埋戻工	RC-40	630.49			630.49	630	m3
	埋戻工	発生土	181.61			181.61	180	m3
	埋戻工	砂	485.43			485.43	490	m3
	舗装切断工	t=15cm以下	404.00			404.00	400	m
	舗装切断工	As	543.00			543.00	540	m
	舗装破碎工	t=10cm以下	1198.22			1198.22	1200	m2
	舗装破碎工	As	25.00			25.00	25	m2
	舗装破碎工	t=18cm以下	345.95			345.95	346	m2
	廃材運搬	As舗装殻	116.08			116.08	116	m3
	廃材運搬	Co舗装殻						m3
	下層路盤工	RC-40 t=25cm						m2
	下層路盤工	RC-40 t=35cm	13.00			13.00	13	m2
	下層路盤工	RC-40 t=40cm	317.95			317.95	318	m2
	上層路盤工	M-40 t=11cm	260.00			260.00	260	m2
	上層路盤工	M-40 t=17cm						m2
	上層路盤工	M-40 t=25cm	13.00			13.00	13	m2
	上層路盤工	M-40 t=30cm	78.00			78.00	78	m2
	上層路盤工	M-40 t=38cm	317.95			317.95	318	m2
国道+市道	アスファルト舗装工 仮々舗装	再生粗粒度As20 t=5cm 車道	531.57			531.57	532	m2
As-B	アスファルト舗装工 仮舗装	再生密粒度As20F t=5cm 車道	13.00			13.00	13	m2
国道	アスファルト舗装工 仮舗装	再生粗粒度As20 t=5cm 車道	395.95			395.95	396	m2
市道	アスファルト舗装工 仮々舗装	再生粗粒度As20 t=3cm 車道						m2
歩道	アスファルト舗装工 仮々舗装	再生細粒度As13 t=3cm 歩道	368.66			368.66	369	m2
As-L	アスファルト舗装工 仮舗装	再生密粒度As20F t=3cm 車道						m2
歩道	アスファルト舗装工 仮舗装	再生細粒度As13 t=3cm 歩道	260.00			260.00	260	m2

[illegible]

土 工 数 量 調 査 (配水幹線)															土 工 数 量 調 査 (配水幹線)																									
		延長	掘削幅	掘削幅	現況	掘削深	安定処理取掘し	機械掘削	人力掘削	残土	RC-40埋戻	発生土埋戻	砂埋戻		舗装切筋		舗装版取掘し工					As散	Co散	下層路盤工			上層路盤工							車道舗装			車道舗装		歩道舗装	
		m	m	m	As m	m	m ²	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³		m ³	本数	As 15cm以下 m	As 15cm超 m	AS 10cm以下 m ²	AS 15cm以下 m ²	AS 15cm以下 m ²	m ³	m ³	25cm m ²	35cm m ²	40cm m ²	11cm m ²	15cm m ²	17cm m ²	20cm m ²	25cm m ²	30cm m ²	38cm m ²	既+舗装 5cm m ²	既+舗装 5cm m ²	既+舗装 5cm m ²	既+舗装 3cm m ²	既+舗装 3cm m ²	既+舗装 3cm m ²	既+舗装 3cm m ²
土工A	配管	148.00	1.300		0.18	1.931				336.89				336.89	0.270	51.95										192.40							192.40	192.40						
		148.00	1.300		0.05														192.40																192.40					
土工B	配管	3.00	1.300		0.18	2.331				8.39				8.39	0.670	2.61										3.90							3.90	3.90						
		3.00	1.300		0.05																														3.90					
土工C	配管	46.00	1.300		0.18	2.531				140.59				140.59	0.870	52.03										59.80							59.80	59.80						
		46.00	1.300		0.05														59.80																59.80					
土工D	配管	32.50	1.300		0.18	2.931				116.23				116.23	1.270	53.66										42.25							42.25	42.25						
		32.50	1.300		0.05																														42.25					
土工E	配管	14.00	1.400		0.18	3.731				69.60				69.60	2.070	40.57										19.60							19.60	19.60						
		14.00	1.400		0.05																															19.60				
土工F	配管	187.00	1.300		0.04	1.931				459.70				459.70	0.960	233.38												243.10										243.10		
		187.00	1.300		0.03																																243.10			
土工G	配管	13.00	1.300		0.04	2.931				48.86				48.86	1.960	33.12												16.90									16.90			
		13.00	1.300		0.03																																16.90			
土工H	配管	51.50	1.300		0.05	1.931				125.93				125.93	0.750	50.21																	66.95	66.95						
		51.50	1.300		0.05																														66.95					
土工I	配管	8.50	1.300		0.05	2.331				25.21				25.21	1.150	12.71																	11.05	11.05						
		8.50	1.300		0.05																														11.05					
土工①	配管	10.00	1.300		0.15	2.931				36.15				36.15	1.450	18.85																	13.00	13.00						
		10.00	1.300		0.05																														13.00					
再掘削	配管	63.55	1.300		0.05	1.831				137.53				50.78																			82.62							
国道車道		63.55	1.300		0.05																																			
再掘削(2)	配管	68.20	1.300		0.03	1.831				149.36				54.50																							88.66			
国道歩道		68.20	1.300		0.03																																	88.66		
試掘	□=2.00	14.00	2.000		0.18	1.500		0.924	25.87	0.396	11.09	36.96	1.350	37.80		0.100	2.80																							

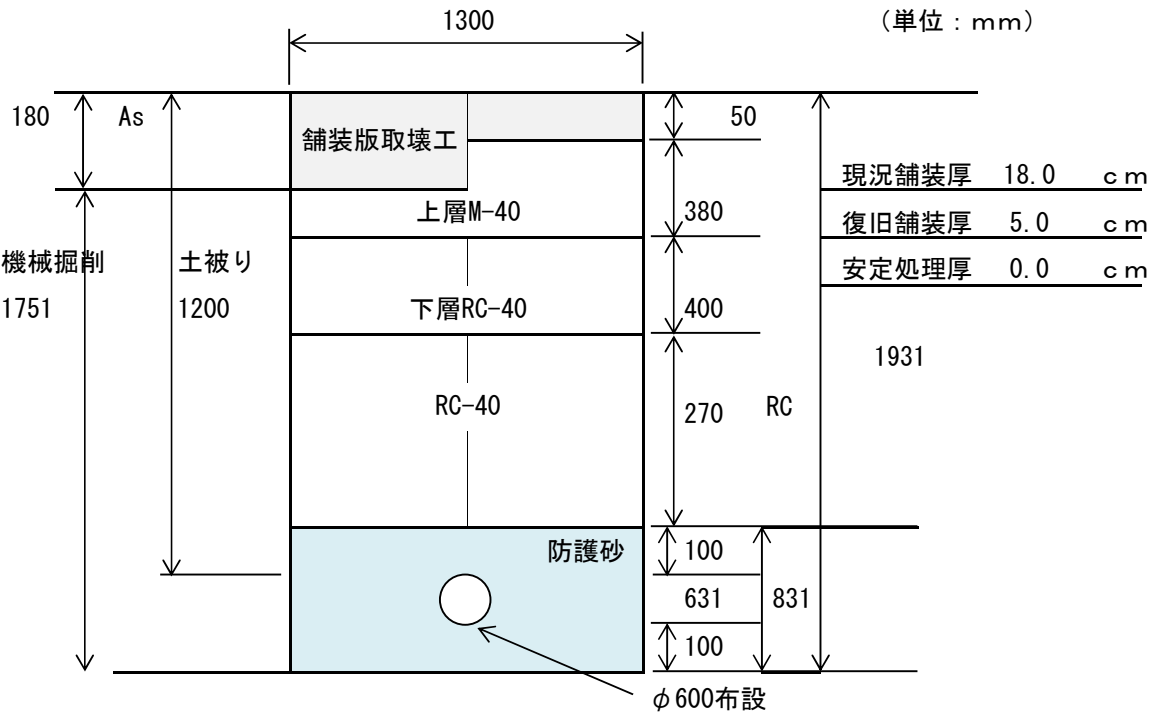
数量計算書(排泥管)

工 種	種 別	詳 細	計 算 式				設計値	最終値	
			集計より						
土工	管路掘削工		12.20				12.20	10.00	m3
	人力床掘工								m3
	残土運搬	0.45積込10t DIDあり	12.20				12.20	10.00	m3
	埋戻工	RC-40	2.85				2.85	3	m3
	埋戻工	発生土							m3
	埋戻工	砂	4.07				4.07	4	m3
	舗装切断工	t=15cm以下	38.00				38.00	38	m
	舗装切断工	t=15cm超							m
	舗装破碎工	t=10cm以下	11.40				11.40	11	m2
	舗装破碎工	t=15cm以下							m2
	舗装破碎工	t=18cm以下							m2
	廃材運搬	As舗装殻	0.57				0.57	0.6	m3
	廃材運搬	Co舗装殻							m3
	下層路盤工	RC-40 t=25cm	11.40				11.40	11	m2
	下層路盤工	RC-40 t=35cm							m2
	下層路盤工	RC-40 t=40cm							m2
	上層路盤工	M-40 t=11cm							m2
	上層路盤工	M-40 t=17cm	11.40				11.40	11	m2
	上層路盤工	M-40 t=25cm							m2
	上層路盤工	M-40 t=30cm							m2
	上層路盤工	M-40 t=38cm							m2
国道+市道	アスファルト舗装工 仮々舗装	再生粗粒度As20 t=5cm 車道							m2
As-B	アスファルト舗装工 仮舗装	再生密粒度As20F t=5cm 車道							m2
国道	アスファルト舗装工 仮舗装	再生粗粒度As20 t=5cm 車道							m2
市道	アスファルト舗装工 仮々舗装	再生粗粒度As20 t=3cm 車道							m2
歩道	アスファルト舗装工 仮々舗装	再生粗粒度As20 t=3cm 歩道							m2
As-L	アスファルト舗装工 仮舗装	再生密粒度As13F t=3cm 車道	11.40				11.40	11	m2
歩道	アスファルト舗装工 仮舗装	再生細粒度As13 t=3cm 歩道							m2
処分費	廃材処分	As殻	0.57×2.30				1.31	1	t
		残土	12.198×1.2				14.64	10	m3

[illegible]

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	148 m
土工 A		土被り	1.20 m	



土 工

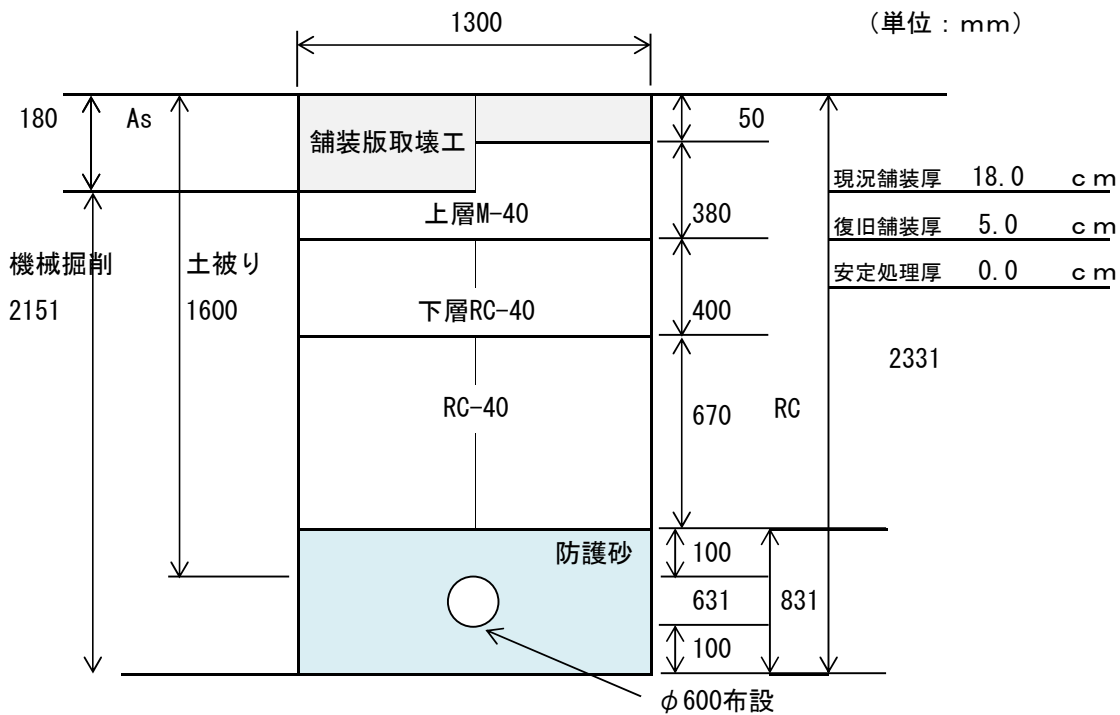
管路掘削工	$((1.931 - 0.18 - 0) \times 1.3) \times 148$	336.89	m ³
発生土処理工		336.89	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(1.931 - 0.831 - 0 - 0.38 - 0.4 - 0.05) \times 1.3 \times 148$	51.95	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 148$	113.63	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	148 × 2	296.00	m
舗装版取り壊し As	1.3 × 148	192.40	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	192.4 × 0.18	34.63	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	1.3 × 148	192.40	m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3 × 148	192.40	m ²
仮仮舗装 5cm	1.3 × 148	192.40	m ²
舗装版取り壊し	1.3 × 148	192.40	m ²
As運搬	192.4 × 0.05	9.62	m ³
仮舗装	1.3 × 148	192.40	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	3 m
土工B	土被り	1.60 m		



土 工

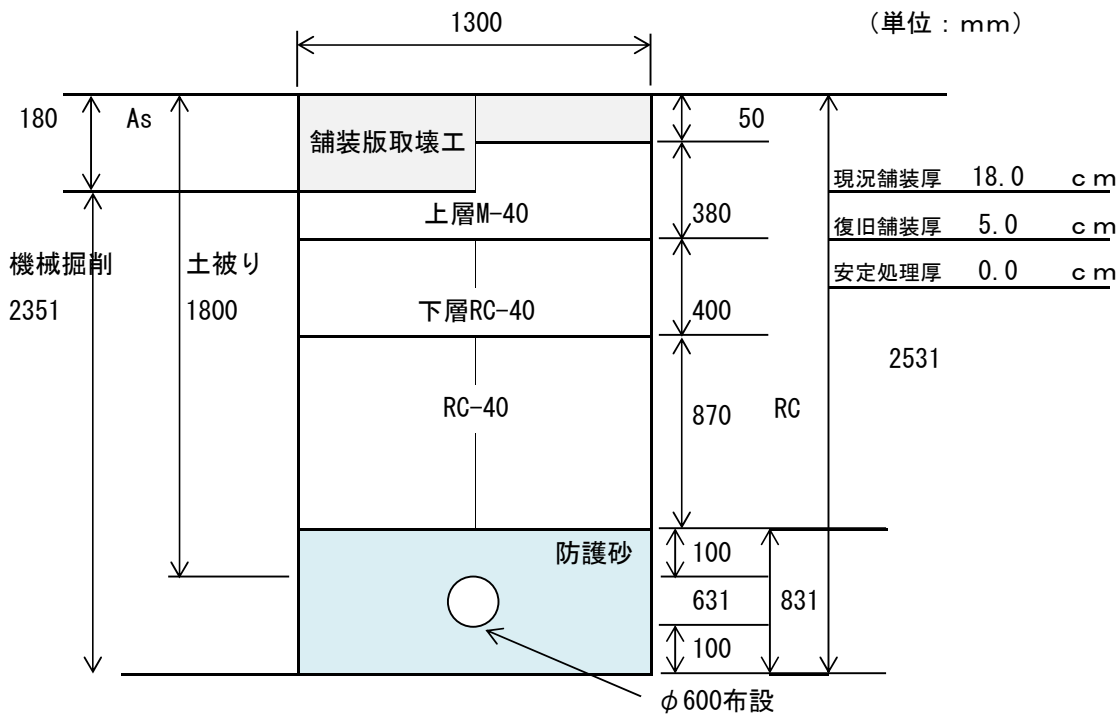
管路掘削工	$((2.331 - 0.18 - 0) \times 1.3) \times 3$	8.39	m ³
発生土処理工		8.39	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(2.331 - 0.831 - 0 - 0.38 - 0.4 - 0.05) \times 1.3 \times 3$	2.61	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 3$	2.30	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	3 × 2	6.00	m
舗装版取り壊し As	1.3 × 3	3.90	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	3.9 × 0.18	0.70	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	1.3 × 3	3.90	m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3 × 3	3.90	m ²
仮舗装 5cm	1.3 × 3	3.90	m ²
舗装版取り壊し	1.3 × 3	3.90	m ²
As運搬	3.9 × 0.05	0.19	m ³
仮舗装	1.3 × 3	3.90	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	46 m
土工C		土被り	1.80 m	



土 工

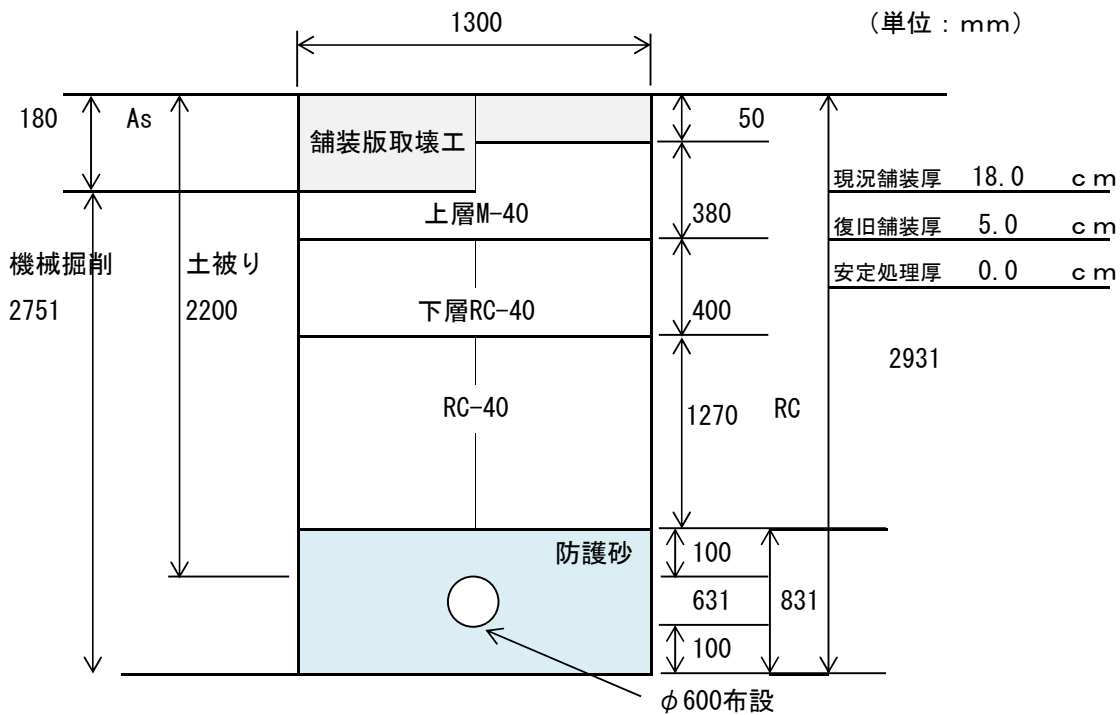
管路掘削工	$((2.531 - 0.18 - 0) \times 1.3) \times 46$	140.59	m ³
発生土処理工		140.59	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(2.531 - 0.831 - 0 - 0.38 - 0.4 - 0.05) \times 1.3 \times 46$	52.03	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 46$	35.32	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	46 × 2	92.00	m
舗装版取り壊し As	1.3 × 46	59.80	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	59.8 × 0.18	10.76	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	1.3 × 46	59.80	m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3 × 46	59.80	m ²
仮舗装 5cm	1.3 × 46	59.80	m ²
舗装版取り壊し	1.3 × 46	59.80	m ²
As運搬	59.8 × 0.05	2.99	m ³
仮舗装	1.3 × 46	59.80	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	32.5 m
土工D	土被り	2.20 m		



土 工

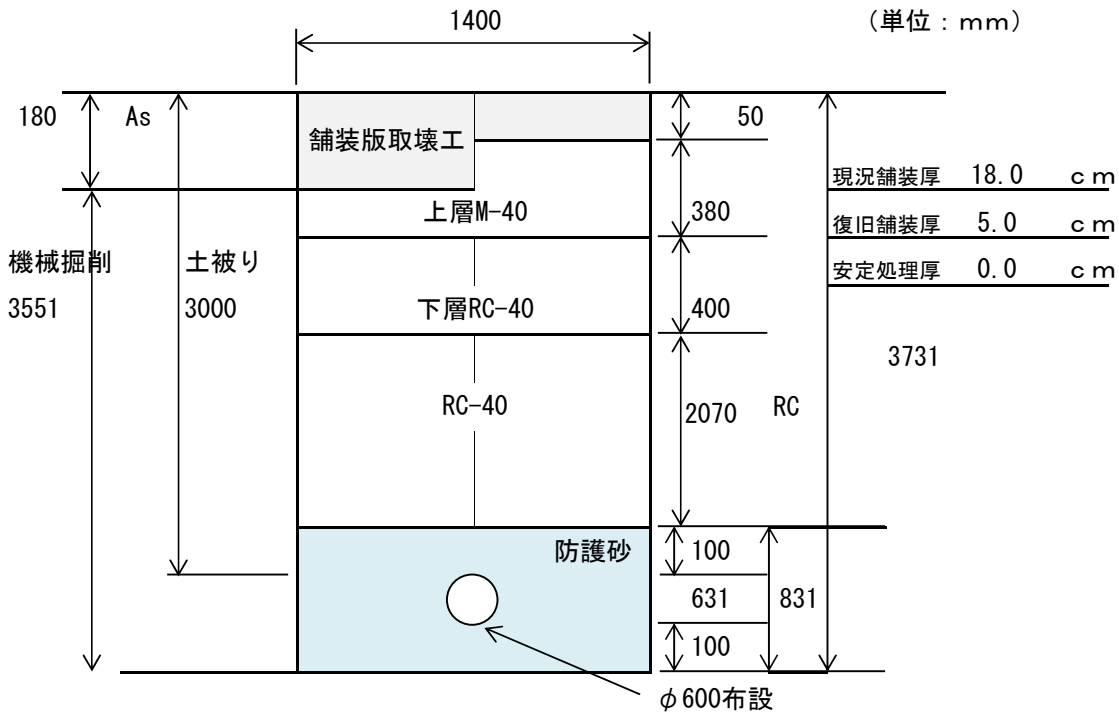
管路掘削工	$(2.931 - 0.18 - 0) \times 1.3 \times 32.5$	116.23	m ³
発生土処理工		116.23	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(2.931 - 0.831 - 0 - 0.38 - 0.4 - 0.05) \times 1.3 \times 32.5$	53.66	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 32.5$	24.95	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	32.5×2	65.00	m
舗装版取り壊し As	1.3×32.5	42.25	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	42.25×0.18	7.60	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	1.3×32.5	42.25	m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3×32.5	42.25	m ²
仮舗装 5cm	1.3×32.5	42.25	m ²
舗装版取り壊し	1.3×32.5	42.25	m ²
As運搬	42.25×0.05	2.11	m ³
仮舗装	1.3×32.5	42.25	m ²

送水管布設土工計算書

3.00 m



土工

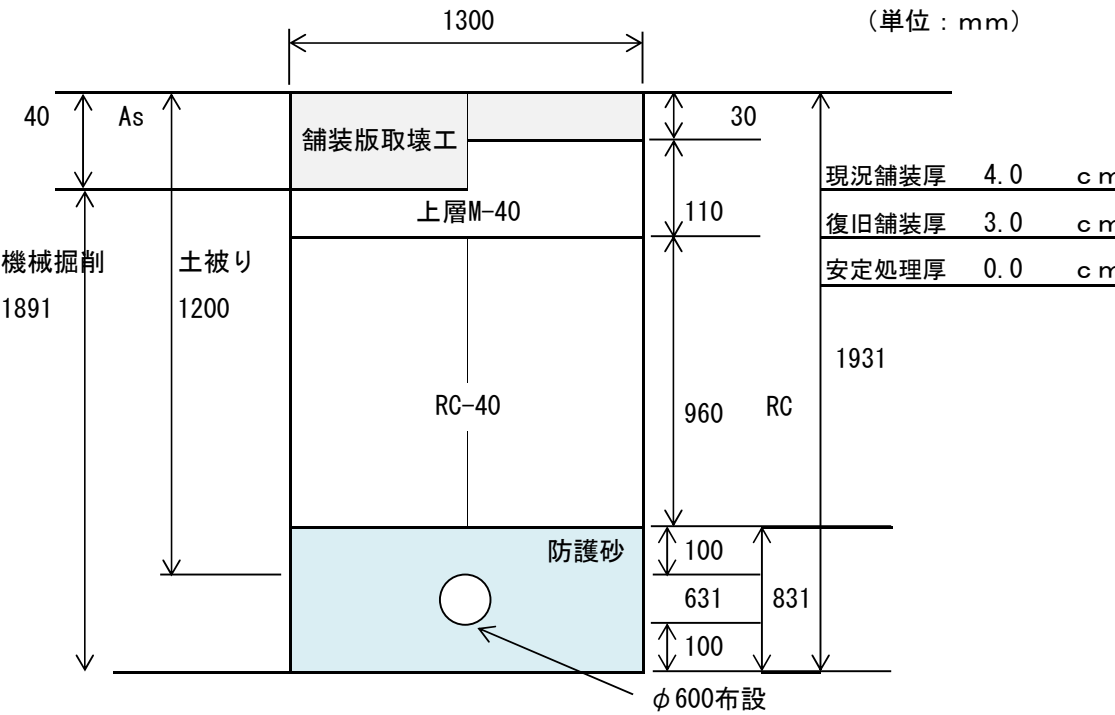
管路掘削工	$((3.731 - 0.18 - 0) \times 1.4) \times 14$	69.60	m³
発生土処理工		69.60	m³
管路埋戻工 発生土			m³
管路埋戻工 RC-40	$(3.731 - 0.831 - 0 - 0.38 - 0.4 - 0.05) \times 1.4 \times 14$	40.57	m³
埋戻工 管防護砕砂	$(0.831 \times 1.4 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 14$	11.91	m³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	14 × 2	28.00	m
舗装版取り壊し As	1.4 × 14	19.60	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	19.6 × 0.18	3.52	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	1.4 × 14	19.60	m ²
上層路盤工 (M-40)	1.4 × 14	19.60	m ²
仮仮舗装 5cm	1.4 × 14	19.60	m ²
舗装版取り壊し	1.4 × 14	19.60	m ²
As運搬	19.6 × 0.05	0.98	m ³
仮舗装	1.4 × 14	19.60	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	187 m
土工 F		土被り	1.20 m	



土 工

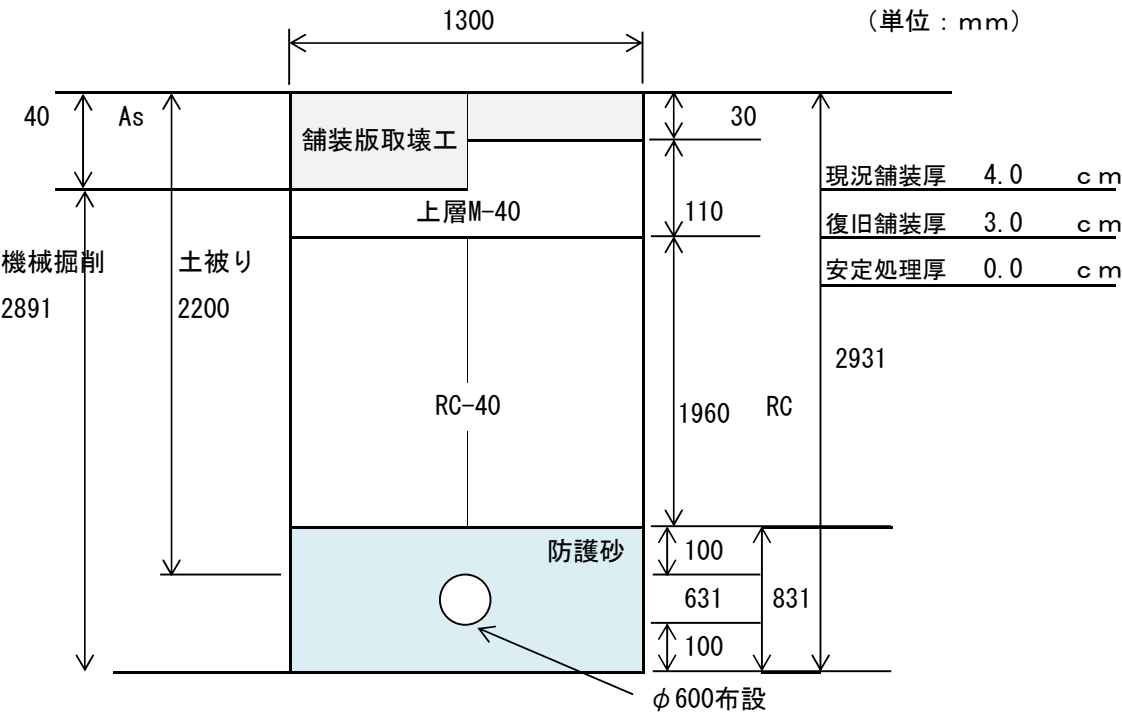
管路掘削工	$((1.931 - 0.04 - 0) \times 1.3) \times 187$	459.70	m ³
発生土処理工		459.70	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(1.931 - 0.831 - 0 - 0.11 - 0 - 0.03) \times 1.3 \times 187$	233.38	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 187$	143.57	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	187 × 1	187.00	m
舗装版取り壊し As	1.3 × 187	243.10	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	243.1 × 0.04	9.72	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)			m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3 × 187	243.10	m ²
仮仮舗装 3cm	1.3 × 187	243.10	m ²
舗装版取り壊し	1.3 × 187	243.10	m ²
As運搬	243.1 × 0.03	7.29	m ³
仮舗装	1.3 × 187	243.10	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	13 m
土工G		土被り	2.20 m	



土 工

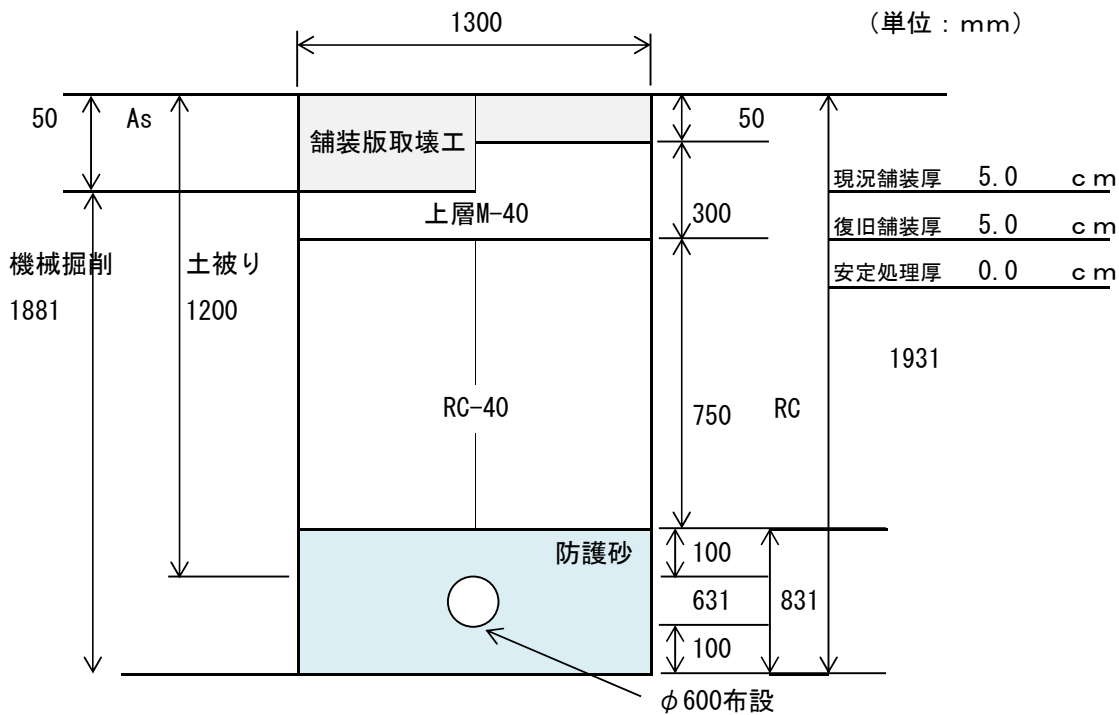
管路掘削工	$((2.931 - 0.04 - 0) \times 1.3) \times 13$	48.86	m ³
発生土処理工		48.86	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(2.931 - 0.831 - 0 - 0.11 - 0 - 0.03) \times 1.3 \times 13$	33.12	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 13$	9.98	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	13 × 1	13.00	m
舗装版取り壊し As	1.3 × 13	16.90	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	16.9 × 0.04	0.67	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)			m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3 × 13	16.90	m ²
仮仮舗装 3cm	1.3 × 13	16.90	m ²
舗装版取り壊し	1.3 × 13	16.90	m ²
As運搬	16.9 × 0.03	0.50	m ³
仮舗装	1.3 × 13	16.90	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	51.5 m
土工H	土被り	1.20 m		



土 工

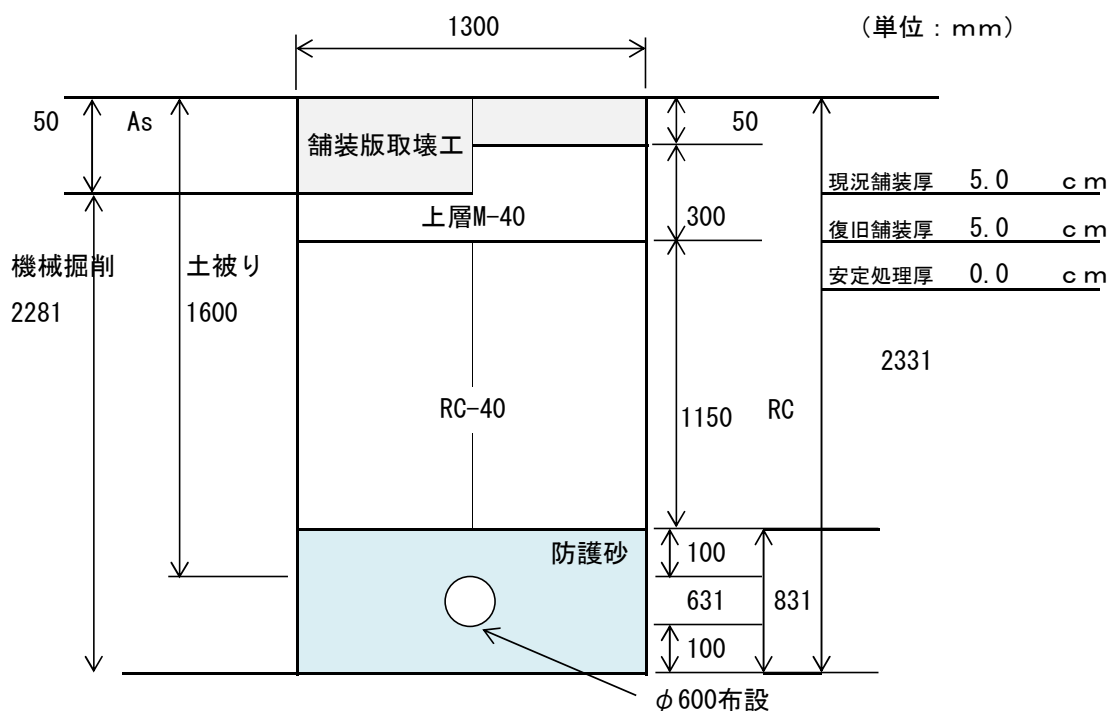
管路掘削工	$(1.931 - 0.05 - 0) \times 1.3 \times 51.5$	125.93	m ³
発生土処理工		125.93	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(1.931 - 0.831 - 0 - 0.3 - 0 - 0.05) \times 1.3 \times 51.5$	50.21	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 51.5$	39.54	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	51.5×2	103.00	m
舗装版取り壊し As	1.3×51.5	66.95	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	66.95×0.05	3.34	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)			m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3×51.5	66.95	m ²
仮舗装 5cm	1.3×51.5	66.95	m ²
舗装版取り壊し	1.3×51.5	66.95	m ²
As運搬	66.95×0.05	3.34	m ³
仮舗装	1.3×51.5	66.95	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0.631 m	8.5 m
土工 I		土被り	1.60 m	



± I

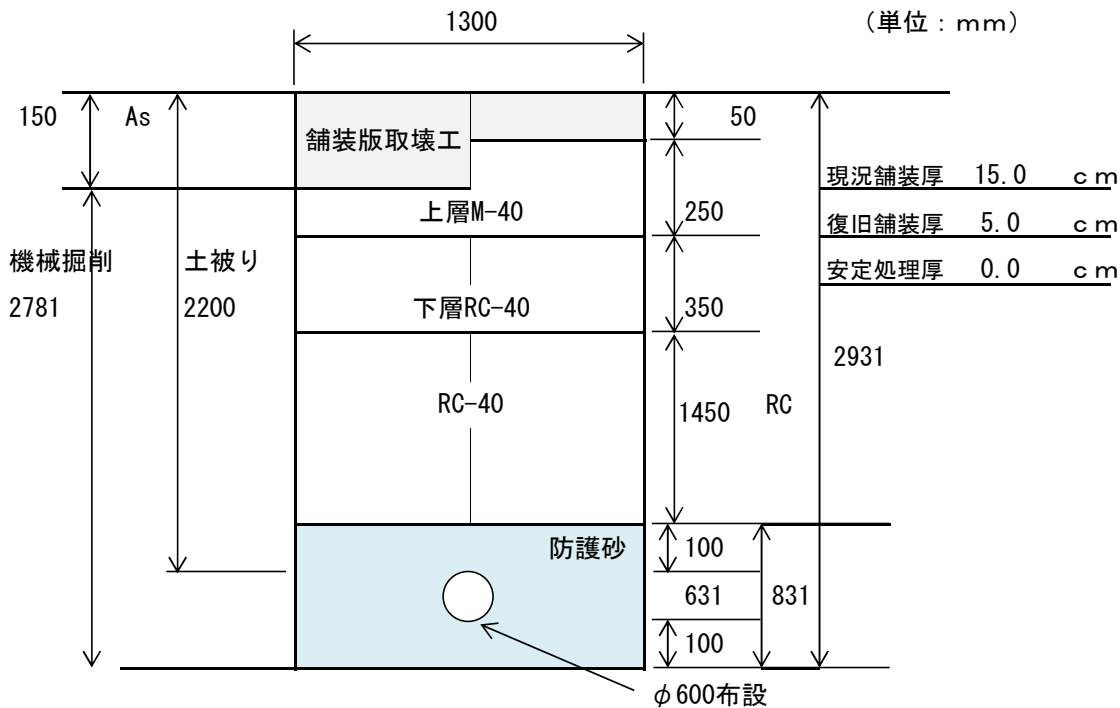
管路掘削工	$(2.331 - 0.05 - 0) \times 1.3 \times 8.5$	25.21	m ³
発生土処理工		25.21	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(2.331 - 0.831 - 0 - 0.3 - 0 - 0.05) \times 1.3 \times 8.5$	12.71	m ³
埋戻工 管防護砕砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 8.5$	6.53	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	8.5×2	17.00	m
舗装版取り壊し As	1.3×8.5	11.05	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	11.05×0.05	0.55	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)			m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3×8.5	11.05	m ²
仮仮舗装 5cm	1.3×8.5	11.05	m ²
舗装版取り壊し	1.3×8.5	11.05	m ²
As運搬	11.05×0.05	0.55	m ³
仮舗装	1.3×8.5	11.05	m ²

送水管布設土工計算書

D I P	φ 600	外径	0. 631 m	10 m
土工①		土被り	2. 20 m	



土 工

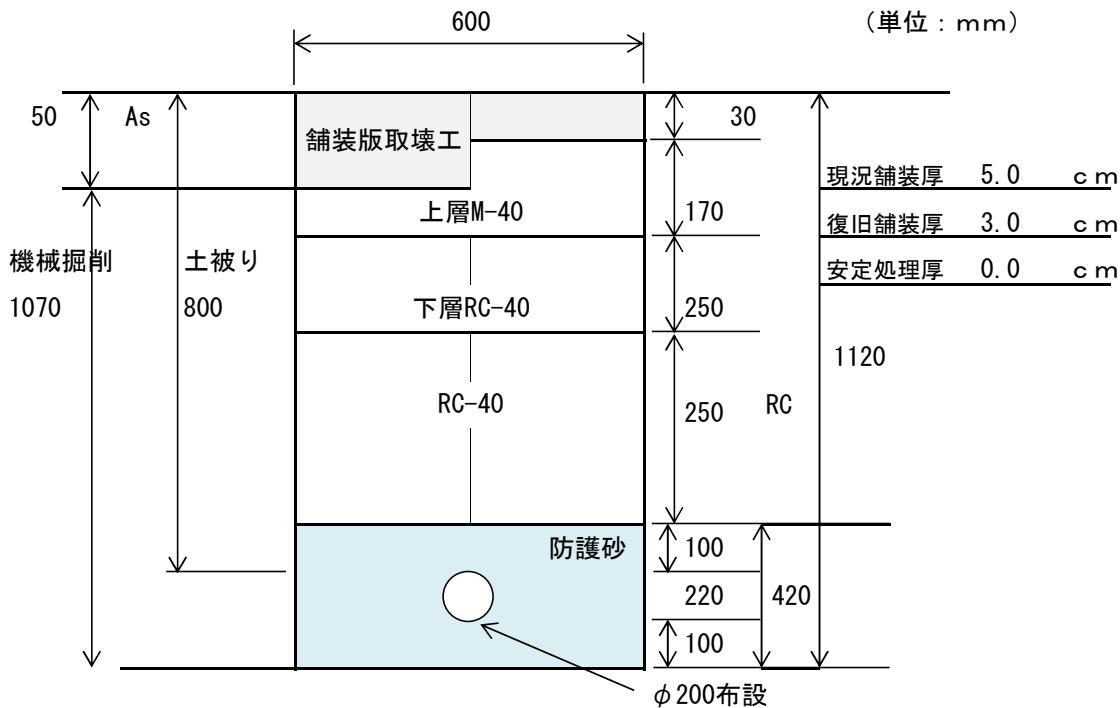
管路掘削工	$((2.931 - 0.15 - 0) \times 1.3) \times 10$	36.15	m ³
発生土処理工		36.15	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(2.931 - 0.831 - 0 - 0.25 - 0.35 - 0.05) \times 1.3 \times 10$	18.85	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.831 \times 1.3 - (0.631^2 \times 3.14 \div 4)) \times 10$	7.68	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	10 × 2	20.00	m
舗装版取り壊し As	1.3 × 10	13.00	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	13 × 0.15	1.95	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	1.3 × 10	13.00	m ²
上層路盤工 (M-40)	1.3 × 10	13.00	m ²
仮仮舗装 5cm	1.3 × 10	13.00	m ²
舗装版取り壊し	1.3 × 10	13.00	m ²
As運搬	13 × 0.05	0.65	m ³
仮舗装	1.3 × 10	13.00	m ²

排泥管布設土工計算書

D I P	φ 200	外径	0.22 m	19 m
土工②		土被り	0.80 m	



土 工

管路掘削工	$(1.12 - 0.05 - 0) \times 0.6 \times 19$	12.20	m ³
発生土処理工		12.20	m ³
管路埋戻工 発生土			m ³
管路埋戻工 RC-40	$(1.12 - 0.42 - 0 - 0.17 - 0.25 - 0.03) \times 0.6 \times 19$	2.85	m ³
埋戻工 管防護碎砂	$(0.42 \times 0.6 - (0.22^2 \times 3.14 \div 4)) \times 19$	4.07	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工	19 × 2	38.00	m
舗装版取り壊し As	0.6 × 19	11.40	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	11.4 × 0.05	0.57	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)	0.6 × 19	11.40	m ²
上層路盤工 (M-40)	0.6 × 19	11.40	m ²
仮仮舗装 0cm			m ²
舗装版取り壊し			m ²
As運搬			m ³
仮舗装	0.6 × 19	11.40	m ²

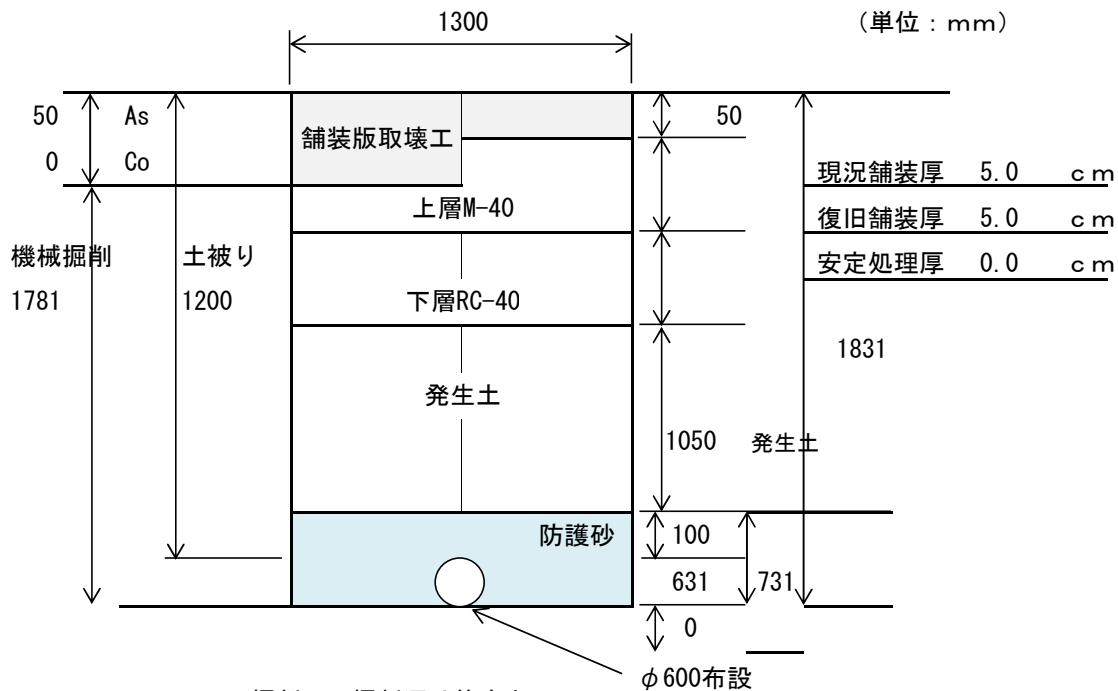
送水管布設土工計算書

再掘削（車道）

D I P ϕ 600 外径 0.631 m
土被り 1.20 m

63.55 m

41 箇所



土 工

管路掘削工			m ³
管路掘削工	$41 \times ((1.781 \times 1.3) \times 1.55 - (0.631 \times 0.631 \times 3.14 / 4 \times 0.75))$	137.53	m ³
発生土処理工	$0 + 137.53 - 86.75$	50.78	m ³
管路埋戻工 発生土	$(1.2 - 0.05 - 0.1) \times 1.3 \times 63.55$	86.75	m ³
			m ³
埋戻工 管防護砕砂			m ³
埋戻工 管防護砕砂	$((0.731 \times 1.3) - (0.631 \times 0.631 \times 3.14 / 4)) \times 63.55$	40.53	m ³

既設舗装版撤去工

舗装版切断工			m
舗装版取り壊し As	1.3×63.55	82.61	m ²
舗装版取り壊し Co			m ²
As運搬	82.61×0.05	4.13	m ³
Co運搬			m ³
下層路盤工 (RC-40)			m ²
上層路盤工 (M-40)			m ²
仮仮舗装 5cm	1.3×63.55	82.62	m ²
舗装版取り壊し			m ²
As運搬			m ³
仮舗装			m ²

発進立坑数量総括表

工 種	種 別	細 目	単 位					摘 要
				立坑 3500×6640			合 計	
土工								
舗装切断工		As15cm以下	m	23.4			23	
舗装版取壊工		t≤10cm	m ²	32.1			32	
殻運搬			m ³	1.6			2	
As殻処分費			t	3.7			4	
掘削工	初期(一次)掘削		m ³	28.9			30	
	立坑掘削	(掘削土留工にて)						
埋戻し工		RC-40	m ³	62.4			60	
発生土運搬工			m ³	98.8			100	
残土処分費			m ³	118.6			120	
立坑工								
ライナープレート掘削土留工								
掘削深:0～4m								
バックホウ		砂質土	m	0.60			0.6	
		礫質土	m	2.45			2.5	
掘削深:4～12m								
クラムシエル		礫質土	m	0.10			0.1	
ライナープレート設置			m	3.5				
	重量		t	2.15				
ライナープレート取り除き工			m	2.0			2.0	
	重量		t	1.23				
ライナープレート購入品			m	3.5			3.5	
現場発生品及び支給品運搬			t	1.23	0.02		1.25	
現場発生品及び支給品積込み・荷卸し			t	1.23	0.02		1.25	
スクラップ		ヘビーH3	t	1.23	0.02		1.25	
支保工								
	主部材		t	3.61				
	副部材(a)		t	0.79				
	副部材(b)		t	0.14				
	計		t	4.54				
	切梁・腹起し設置		t	4.5			4.5	
	切梁・腹起し撤去		t	4.5			4.5	
	山留材賃料	H250型	t	2.2			2.2	
	山留材賃料	H300型	t	1.4			1.4	

発進立坑(ライナープレート立坑：小判形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
1) 立坑及び路面覆工面積 ライナープレート寸法	$t = 2.7 \text{ mm}$ 3.500×6.640 掘削深= 4.100 m 立坑面積: $3.500^2 \times \pi / 4 + (6.640 - 3.500) \times 3.500 = 20.6 \text{ m}^2$	
路面覆工寸法	$4.000 \times 7.000 =$ 路面覆工設置用掘削面積 $4.400 \times 7.300 = 32.1 \text{ m}^2$	28.0 m^2
2) 立坑工		
舗装切断工 As	$t = 5 \text{ cm}$ 切断延長 $(4.400 + 7.300) \times 2 = 23.4 \text{ m}$	23.4 m
殻処理工 As	$t = 5 \text{ cm}$ 取壊面積:= 32.1 m^2 $0.05 \times 32.10 = 1.6 \text{ m}^3$ $1.6 \times 2.30 \text{ t/m}^3 = 3.7 \text{ t}$	1.6 m^3 3.7 t
初期(一次)掘削 (覆工部)	掘削深 H= 覆工設置高－舗装厚= $0.95 - 0.05 = 0.9 \text{ m}$ 覆工設置高: 0.95 m 掘削土量: $32.1 \times 0.90 = 28.9 \text{ m}^3$	28.9 m^3
ライナープレート		
掘削土留工	掘削深 H= 4.100 m (全長)	
掘削深:0～4m	粘性土 = m 砂質土 $1.550 - 0.95 = 0.600 \text{ m}$ 礫質土 $2.450 = 2.450 \text{ m}$ 岩盤 = m 合計 = 3.050 m	0.60 m 2.45 m
バックホウ		
掘削深:4～12m	粘性土 = m 砂質土 = m 礫質土 $0.100 = 0.100 \text{ m}$ 岩盤 = m 合計 = 0.100 m	0.10 m
クラムシェル		
	掘削深 H= $4.100 - 0.95 = 3.150 \text{ m}$	
	立坑掘削面積(A_2) ※推進工法用設計積算要領「発進及び到達編」 (公社)日本推進技術協会 P.134	
	拡幅量 片側90mm $A_2 = \pi / 4 \times [(D+180)/1,000]^2 + (L-D)/1,000 \times (D+180)/1,000$ D : ライナープレート短径 $3,500 \text{ mm}$ L : ライナープレート長径 $6,640 \text{ mm}$ $\therefore A_2 = 22.2 \text{ m}^3$	
	掘削土量(V_2)	
	粘性土 $\text{m} \times A_2 = \text{m}^3$ 砂質土 $0.600 \text{ m} \times A_2 = 13.3 \text{ m}^3$ 礫質土 $2.550 \text{ m} \times A_2 = 56.6 \text{ m}^3$ 岩盤 $\text{m} \times A_2 = \text{m}^3$ 合 計 $3.150 \text{ m} = 69.9 \text{ m}^3$	69.9 m^3

発進立坑(ライナープレート立坑：小判形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
グラウト注入工	グラウト注入量(V) ※推進工法用設計積算要領「発進及び到達編」 (公社)日本推進技術協会 P.136 グラウト注入対象深さ(H) 3.150 m 拡幅量 片側90mm $V = 0.09 \pi \times (D + 0.09) \times H + 0.18 \times (L - D) \times H$ D : ライナープレート短径 3.500 m L : ライナープレート長径 6.640 m $\therefore V = 5.0 \text{ m}^3$	5.0 m ³
4)埋戻工	立坑面積 = 20.6 m ² ①上層路盤部(M-40) 層厚 t=0.17 0.17 m 対象面積(路面覆工部) 32.1 m ² M-40数量 5.5 m ³ ②下層路盤部(RC-40) 層厚 t=0.25 0.25 m 対象面積(路面覆工部) 32.1 m ² RC-40数量 8.0 m ³ ③立坑埋戻(RC-40) 層 厚 3.650 m 埋戻層① 層 厚 0.95-0.03-0.17-0.25 = 0.50 m (路面覆工部) 対象面積(路面覆工部) 32.1 m ² RC-40数量 16.1 m ³ 埋戻層② 層 厚 3.65-0.50 = 3.150 m (立坑部) 対象面積(立坑部) 20.6 m ² RC-40数量 64.9 m ³ 控除 防護砂 0.831×0.831×4.5 = 3.1 m ³ 控除 基礎碎石 20.6×0.1 = 2.1 m ³ 控除 基礎コンクリート 20.6×0.3 = 6.2 m ³ 控除 防護コンクリート 2.0×1.8×2.0 = 7.2 m ³ RC-40部合計 62.4 m ³ ④管路防護砂 対象面積 0.831×0.831 = 0.69 m ² 対象長さ 4.50 m φ600管面積 0.31 m ² 防護砂数量 (0.69-0.31)×4.5 = 1.7 m ³ ⑤水道管防護Co 対象面積 2.0×1.8 = 3.60 m ² 対象長さ 2.00 m φ600管面積(1/2円) 0.16 m ² Co数量 (3.60-0.16)×2.0 = 6.9 m ³ 型枠数量 (2.0+2.0)×2×1.8 = 14.4 m ²	20.6 m ² 32.1 m ² 32.1 m ² 62.4 m ³ 1.7 m ³ 6.9 m ³ 14.4 m ²

発進立坑(ライナープレート立坑：小判形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
5) 残土運搬工	初期(一次)掘削土量 : 28.9 m ³ ライナープレート掘削土量 : 69.9 m ³ <hr/> 合 計 98.8 m ³ 残土処分費 98.8 × 1.2 = 118.6 m ³	98.8 m ³ 118.6 m ³
6) ライナプレート取り除き工	ライナープレート 2.5m (GLから2.5m付近までの撤去)	2.0 m
7) 立坑基礎工	基礎コンクリート t=30cm 18-8-40BB(W/C=60%) 20.6 × 0.3 = 6.2 m ³ 基礎碎石 t=10cm RC-40 20.6 m ²	6.2 m ³ 20.6 m ²
8) 仮復旧 表層工	舗装厚 3cm 舗装面積(=覆工設置面積) 32.1 m ²	32.1 m ²
9) ライナープレート	設置長 t=2.7mm 撤去長 残置長 ライナープレート単位当たり重量(1m当たり) ライナープレート P-10 22 枚/m, 26.0 kg/枚, 572.0 kg/m P-8 枚/m, 21.1 kg/枚, kg/m P-7 枚/m, 18.6 kg/枚, kg/m P-6 枚/m, 16.2 kg/枚, kg/m P-5 枚/m, 13.7 kg/枚, kg/m <hr/> 計 572.0 kg/m ボルト [1本当たり重量 0.137 kg/本] P-10 14 本/枚, 308 本/m, 42.2 kg/m P-8 12 本/枚, 本/m, kg/m P-7 11 本/枚, 本/m, kg/m P-6 10 本/枚, 本/m, kg/m P-5 9 本/枚, 本/m, kg/m <hr/> 計 42.2 kg/m 合 計 614.2 kg/m 設置重量 3.50 m × 614.2 kg/m = 2150 kg 撤去重量 2.00 m × 614.2 kg/m = 1228 kg	3.5 m 2.0 m 1.5 m 2.15 ton 1.23 ton

発進立坑(ライナープレート立坑：小判形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
10)スクラップ重量 鏡切り部1箇所 + ライナープレート撤去	$\phi 800\text{mm}$ 鋼管外径 0.813 m 鏡切り径＝鑄鉄管外周＋0.100m＝ 0.913 m 鏡切り面積＝ 0.65 m ² ライナープレートm ² 当たり重量 ライナープレート1m当たり面積 $3.500 \times \pi + (6.640 - 3.500) \times 2 \times 1.0 = 17.3 \text{ m}^2$ m ² 当たり重量 = $614.2 \div 17.3 = 35.5 \text{ kg/m}^2$ 鏡切り重量 0.65 × 35.5 = 23 kg 0.02 ton	1.25 ton
11)支保工鋼材	①主部材重量 縦梁 山留材 YH-250×250×9×14 3.500 m × 8 本 × 80 kg/m = 2.24 ton 腹越 山留材 YH-300×300×10×15 4.500 m × 2 本 × 100 kg/m = 0.90 ton 切梁 山留材 YH-300×300×10×15 2.350 m × 2 本 × 100 kg/m = 0.47 ton <div style="border-top: 1px solid black; padding-top: 5px;"> 主 部 材 合 計 3.61 ton </div> ②副部材(a)重量 ＝主部材重量×22.0%＝ 3.610 × 22.0% = 0.79 ton ③副部材(b)重量 ＝主部材重量×4.0%＝ 3.610 × 4.0% = 0.14 ton 支保工鋼材全重量 = 4.54 ton	4.54 ton
12)支保工材設置撤去	支保工材設置重量 支保工材撤去重量	4.54 ton 4.54 ton
13)路面覆工	①覆工板 設置面積＝ 28.0 m ² 覆工板 3.000 × 1.000 t = 0.200m 624 kg/枚 重量 4 枚 × 624 kg/枚 = 2,496 kg 覆工板 2.000 × 1.000 t = 0.200m 424 kg/枚 重量 8 枚 × 424 kg/枚 = 3,392 kg <div style="border-top: 1px solid black; padding-top: 5px;"> 計 5,888 kg/m </div> ②受桁 山留材 YH-350×350×12×19 150 kg/m 重量 4.4 m × 4 本 × 150 kg/m = 2,640 kg ③桁受 山留材 YH-400×400×13×21 200 kg/m 重量 7.3 m × 2 本 × 200 kg/m = 2,920 kg 路面覆工全重量	 5.89 ton 2.64 ton 2.92 ton 11.45 ton

発進立坑(ライナープレート立坑：小判形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
開閉回数(28m ²)	④開閉工 $= 34 \text{ 回}$ $A = 28.0\text{m}^2 \times 34 \text{ 回}$ $= 952 \text{ m}^2$ $\text{供用日数 } 48\text{日} \times \text{雨休率}1.77 = 84.9\text{日}$ $\approx 85 \text{ 日}$	

仮設材運搬集計表（往路）

	ライナープレート t=2.7mm (t)	支保工材一式 主部材・副部材(a)、(b) (t)	路面覆工 覆工板・受桁、桁受 (t)	計 (t)	備 考
発進立坑	現場渡し	4.54	11.45	15.99	
到達立坑	現場渡し	0.00	2.85	2.85	
建込簡易土留 H3.0m 1セット				18.40	
建込簡易土留 H4.0m 1セット				32.70	
計	0.00	4.54	14.30	69.94	

仮設材運搬集計表（復路）

	ライナープレート t=2.7mm (t)	支保工材一式 主部材・副部材(a)、(b) (t)	路面覆工 覆工板・受桁、桁受 (t)	計 (t)	備 考
発進立坑	スクラップ計上	4.54	11.45	15.99	
到達立坑	1.51	0.00	2.85	4.36	
建込簡易土留 H3.0m 1セット				18.40	
建込簡易土留 H4.0m 1セット				32.70	
計	1.51	4.54	14.30	71.45	

到達立坑数量総括表

工 種	種 別	細 目	単 位					摘 要
				立坑 φ 3000			合 計	
土工								
舗装切断工		As30cm以下	m	11.0			11	
舗装版取壊工		15cm<t≦40cm	m ²	8.5			9	
殻運搬			m ³	1.5			2	
As殻処分費			t	3.5			4	
掘削工	初期(一次)掘削		m ³	—				
	立坑掘削	(掘削土留工にて)						
埋戻し工		RC-40	m ³	20.6			21	
発生土運搬工			m ³	34.6			30	
残土処分費			m ³	41.5			40	
立坑工								
ライナープレート掘削土留工								
掘削深:0～4m								
バックホウ		砂質土	m	1.92			1.9	
		礫質土	m	1.90			1.9	
掘削深:4～12m								
クラムシェル		礫質土	m	0.55			0.6	
ライナープレート設置			m	4.5			4.5	
	重量		t	1.51				
ライナープレート撤去工			m	4.5			4.5	
	重量		t	1.51				
ライナープレート整備・買戻し価格			m	4.5			4.5	
現場発生品及び支給品運搬			t		0.02		0.02	
現場発生品及び支給品積み込み・荷卸し			t		0.02		0.02	
スクラップ°		ヘビーH3	t		0.02		0.02	
路面覆工								
円形覆工板設置工			箇所	1.0			1	
円形覆工板撤去工			箇所	1.0			1	
円形覆工板開閉工			回	14.0			14	
円形覆工板賃料			式				1	
グラウト工								
			m ³	3.8			4	

到達立坑(ライナープレート立坑：円形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
1) 立坑及び路面覆工面積 ライナープレート寸法	$t = 2.7 \text{ mm}$ $\phi \quad 3.000 \quad \text{掘削深} = 4.550 \text{ m}$ $\text{立坑面積: } 3.000^2 \times \pi / 4 = 7.1 \text{ m}^2$	
路面覆工寸法	$\phi \quad 3.500 \quad \text{円形覆工板 } \phi 3.000 \text{ 用}$	
2) 立坑工		
舗装切断工 As	$t = 18 \text{ cm}$ 切断延長(八角形切断) = 11.0 m ※推進工法用設計積算要領「推進工法用立坑編」(2011年版) (公社)日本推進技術協会 P.83	11.0 m
殻処理工 As	$t = 18 \text{ cm}$ 取壊面積: = 8.5 m ² $0.18 \times 8.50 = 1.5 \text{ m}^3$ $1.5 \times 2.30 \text{ t/m}^3 = 3.5 \text{ t}$	1.5 m ³ 3.5 t
ライナープレート		
掘削土留工	掘削深 H = 4.550 m(全長)	
掘削深:0～4m	粘性土 = m	
バックホウ	砂質土 2.100 - 0.18 = 1.920 m	1.92 m
	礫質土 1.900 = 1.900 m	1.90 m
	岩盤 = m	
	合計 = 3.820 m	
掘削深:4～12m	粘性土 = m	
クラムシェル	砂質土 = m	
	礫質土 0.550 = 0.550 m	0.55 m
	岩盤 = m	
	合計 = 0.550 m	
	掘削深 H = 4.550 - 0.18 4.370 m	
	立坑掘削面積(A) ※推進工法用設計積算要領「発進及び到達編」 (公社)日本推進技術協会 P.132 拡幅量 片側90mm $A = \pi / 4 \times [(D + 180) / 1,000]^2$ D : ライナープレート径 3,000 mm $\therefore A = 7.9 \text{ m}^2$	
	掘削土量(V)	
	粘性土 m × A = m ³	
	砂質土 1.920 m × A = 15.2 m ³	
	礫質土 2.450 m × A = 19.4 m ³	
	岩盤 m × A = m ³	
	合 計 4.370 m 34.6 m ³	34.6 m ³

到達立坑(ライナープレート立坑：円形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
グラウト注入工	グラウト注入量(V) ※推進工法用設計積算要領「発進及び到達編」 (公社)日本推進技術協会 P.136 グラウト注入対象深さ(H) 4.370 m 拡幅量 片側90mm $V = 0.09 \pi \times (D + 0.09) \times H$ D : ライナープレート径 3.000 m $\therefore V = 3.8 \text{ m}^3$	3.8 m ³
4)埋戻工	立坑面積 = 7.1 m ²	7.1 m ²
	①上層路盤部(M-40) 層厚 t=0.38 0.38 m 対象面積(立坑部) 7.1 m ² M-40数量 2.7 m ³	7.1 m ²
	②下層路盤部(RC-40) 層厚 t=0.4 0.40 m 対象面積(立坑部) 7.1 m ² RC-40数量 2.8 m ³	7.1 m ²
	③立坑埋戻(RC-40) 層 厚 3.720 m 対象面積(立坑部) 7.1 m ² RC-40数量 26.4 m ³	
	控除 防護砂 0.831×0.831×1.5 = 0.6 m ³ 控除 防護コンクリート 1.5×2.3×1.5 = 5.2 m ³	
	RC-40部合計 20.6 m ³	20.6 m ³
	③管路防護砂 対象面積 0.831×0.831 = 0.69 m ² 対象長さ 1.50 m φ 600管面積 0.31 m ² 防護砂数量 (0.69-0.31)×2.0 = 0.6 m ³	0.6 m ³
	④水道管防護Co 対象面積 1.5×2.3 = 3.45 m ² 対象長さ 1.50 m φ 600管面積(1/2円) 0.16 m ² Co数量 (3.45-0.16)×1.5 = 4.9 m ³ 型枠数量 (1.5+1.5)×2×2.3 = 13.8 m ²	4.9 m ³ 13.8 m ²
5)残土運搬工	ライナープレート掘削土量 : 34.6 m ³ 合 計 34.6 m ³	34.6 m ³
	残土処分費 34.6 × 1.2 = 41.5 m ³	41.5 m ³
6)ライナプレート取り除き工		4.5 m
7)仮復旧 表層工	舗装厚 5cm 舗装面積 8.5 m ²	8.5 m ²

到達立坑(ライナープレート立坑：円形)

名 称	略 図 及 び 算 式	数 量
9)ライナープレート	設置長 t=2.7mm	4.5 m
	撤去長	4.5 m
	ライナープレート単位当たり重量(1m当たり)	
	ライナープレート	
	P-10 12 枚/m , 26.0 kg/枚 , 312.0 kg/m	
	P-8 枚/m , 21.1 kg/枚 , kg/m	
	P-7 枚/m , 18.6 kg/枚 , kg/m	
	P-6 枚/m , 16.2 kg/枚 , kg/m	
	P-5 枚/m , 13.7 kg/枚 , kg/m	
	計 312.0 kg/m	
	ボルト [1本当たり重量 0.137 kg/本]	
	P-10 14 本/枚 , 168 本/m , 23.0 kg/m	
	P-8 12 本/枚 , 本/m , kg/m	
	P-7 11 本/枚 , 本/m , kg/m	
	P-6 10 本/枚 , 本/m , kg/m	
	P-5 9 本/枚 , 本/m , kg/m	
	計 23.0 kg/m	
	合 計 335.0 kg/m	
	設置重量 4.50 m × 335.0 kg/m = 1508 kg	1.51 ton
	撤去重量 4.50 m × 335.0 kg/m = 1508 kg	1.51 ton
10)スクラップ重量 鏡切り部1箇所	φ 800mm鋼管外径 0.813 m	
	鏡切り径＝鋳鉄管外周＋0.100m＝ 0.913 m	
	鏡切り面積＝ 0.65 m ²	
	ライナープレートm ² 当たり重量	
	ライナープレート1m当たり面積	
	3.000 × π × 1.0＝ 9.4 m ²	
	m ² 当たり重量 = 335.0 ÷ 9.4 = 35.6 kg/m ²	
	鏡切り重量 0.65 × 35.6 = 23 kg	0.02 ton
11) 路面覆工	円形覆工板 呼び径3,000用	
円形覆工板設置工		1 箇所
円形覆工板撤去工		1 箇所
円形覆工板開閉工	日数計算より	14 回
円形覆工板賃料	21日×1.77＝37.1日 賃料1ヶ月1単位切り上げ	1 式
	参考重量 2.85 t	

1. 薬液注入工数量総括表

工 種	種 別	細 目	単 位	発進立坑 側壁部	発進立坑 底盤部	発進立坑 坑口部					
薬液注入工											
	二重管ストレーナー										
	複層式										
	改良面積		m ²	32.981	20.611	4.513					
	施工本数		本	33	21	5					
										59 本	
										1本当たり注入量	
注入材料	1本当り		リットル	1374	541	788					
	〃	瞬結	リットル							1.028	
	〃	中結	リットル							平均	
	全体		m ³	45.339	11.361	3.940				kL/本	
									総注入量	60.640	kL
削孔長	1本当り	粘性土	m	.0	.0	.0					
		砂質土		1.550	1.550	1.550					
		砂礫土		4.300	4.300	2.710					
		合計	m	5.850	5.850	4.260					
		土被り	m	1.500	4.100	1.500					
1本当たり施工時間			分	145.1	98.2	95.8					
1日当たり施工本数			本	5.2	7.7	7.9					
	施工日数		日	6.3	2.7	0.6					日
										9.6	日
									1日当たり平均施工本数		
										6.1	
注入設備据付・解体(車上)			1現場								

發進立坑+到達立坑

發進立坑+到達立坑

1. 薬液注入工数量総括表

[illegible]