北部浄水場着水井及び薬品混和池建設主体工事
北部浄水場
安城市浜屋町地内

数量計算書

（土木工事）

土工　　数量総括表

名　称	形状寸法	単位	数　量	備　考
掘削工	BH0.80m3	m^3	1785.116	
埋戻し工	1m未満	m^3	1064.512	
残土処分		m^3	720.604	

土　工

	計	算	式	数	量	
掘削工						
GL～+18.50	GL	(15.6+2.70×2) ×5.10+ (15.60+2.70×2+1.50×2) ×4.65				
		+26.8×19.75 ＝ 748.000				
	+18.50	15.6×5.1+4.65× (15.6+1.5×2) + (13.45+1.5+0.75)				
		× (18.40+1.5×2) ＝ 502.03				
		(748.00+502.03) ÷2×2.70 ＝ 1687.541			1687.541	m^3
+18.50～+17.00	+18.50	4.65× (15.6+1.5×2) + (13.45+1.5+0.75)				
		× (18.4+1.5×2) ＝ 422.470				
	+17.00	15.6×4.65+18.40×13.45 ＝ 320.02				
		(422.47+320.02)÷2×1.50 ＝ 556.868			556.868	m^3
控除 (GL～+20.27)	GL	(1.48+23.93+1.55+1.15) × (1.50+16.91+1.40) ＝ 556.859				
	+20.27	(23.93+1.55) ×16.91 ＝ 430.867				
		(556.859+430.867) ÷2×0.93 ＝459.293			-459.293	m^3
		1687.541+556.868-459.293 ＝ 1785.116				
					1785.116	m^3

土　　工

		計　　算　　式	数　　量	
埋戻し工				
控除	砕石基礎	347.16×0.200　＝　69.432		
	均しCo	34.72		
	底版	（0.35+0.4+11.90+0.4+0.35）×（0.35+0.4+5.85）×0.70		
		＝　61.908		
		（0.35+0.4+11.90+0.4+0.35）×0.75×（1.50+0.70）		
		＝　22.11		
		（0.35+0.4+11.90+0.4+0.35）×（4.25+0.40+9.75+0.40+0.35）		
		×0.70＝　142.107		
		2.80×（0.35+0.40+9.75+0.40+0.35）×0.70		
		＝　22.05		
		61.908+22.11+142.107+22.05　＝　226.065		
	立ち上がり	（0.4+12.0+0.4）×（0.4+5.85+0.75）×（21.2-19.5）＝　152.32		
		（0.4+12.0+0.4）×（4.25+0.4+9.75+0.4）×（21.2-18.0）		
		＝　606.208		
		（0.4+14.7-0.4-12.0）×（0.4+9.75+0.4）×（21.2-18.0）		
		＝　91.152		
		152.320+606.208+91.152　＝　849.68		
	上記計	69.432+34.72+226.065+849.680　＝　1179.897		
		1687.541+556.868-1179.897　＝　1064.512	1064.512	m^3
残土処理		1785.116-1064.512　＝　720.604	720.604	m^3

基礎工

数　量　総　括　表

名　　称	形　状　寸　法	単位	数　量	備　　考
杭施工手間	600φ			
杭記号　A	杭全長=32.00m 杭施工長=35.80m	組	28	
杭記号　B	杭全長=32.00m 杭施工長=36.40m	組	1	
杭記号　C	杭全長=34.00m 杭施工長=36.30m	組	9	
杭材				
SC杭 600φ	t=9(SKK490),L= 5.00m	本	38	
PHC杭600φ	A種,L=13.00m	本	29	
〃	A種,L=14.00m	本	38	
〃	A種,L=15.00m	本	9	
杭頭処理	SC杭,600φ	箇所	38	
杭残土処分		m^3	177.93	
（1箇所当り）				
中詰コンクリート	FC-24N	m^3	0.21	
型枠	捨て型枠	m^2	0.14	
鉄筋	SD345 - D13	kg	15.43	
〃	SD345 - D25	kg	131.50	
フレアー溶接（片面）		m	1.56	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

躯体工　　数　量　総　括　表

名　　称	形　状　寸　法	単位	数　量	備　　考
砕石基礎工	厚200	m^2	365.57	
均し基礎コンクリート工		m^3	36.56	
均し基礎コンクリート型枠工		m^2	11.09	
鉄筋コンクリート工	FC-24N	m^3	602.93	
無筋コンクリート工	FC-18N	m^3	57.38	
型枠工	鉄筋コンクリート用　普通	m^2	1690.67	
〃	鉄筋コンクリート用　曲面	m^2	4.61	
〃	無筋コンクリート用　普通	m^2	19.44	
鉄筋工	SD345 - D10	t	0.460	
〃	SD345 - D13	t	20.561	
〃	SD345 - D16	t	18.753	
〃	SD345 - D19	t	18.832	
〃	SD345 - D22	t	0.951	
〃	SD345 - D25	t	18.119	
圧接工	SD345 - D22　同径	箇所	12	
〃	SD345 - D25　同径	箇所	338	
足場工	枠組足場	掛m^2	332.48	
支保工	くさび結合支保	空m^3	425.70	支保耐力　40KN/㎡以下
〃	パイプサポート支保	空m^3	461.82	支保耐力　40KN/㎡以下

杭打工（中堀り杭工法）

名　称	計　算　式							数　量	単位
杭施工手間	600φ								
	やっとこ	上杭	中杭	下杭	杭全長				
A杭，L=35.80m	3.80	5.00	13.00	14.00	32.00		28	28	組
B杭，L=36.40m	4.40	5.00	13.00	14.00	32.00		1	1	組
C杭，L=36.30m	2.30	5.00	14.00	15.00	34.00		9	9	組
								38	組
杭材	600φ								
SC杭	SKK490	t=9.0							
L=5.00m	28	+1	+9					38	本
PHC杭	A種								
L=13.00m	28	+1						29	本
L=14.00m	28	+1	+9					38	本
L=15.00m	9							9	本
杭頭処理	600φ								
SC杭	28	+1	+9					38	箇所
杭残土処分									
A杭	(0.60	×0.60	-0.42	×0.42)	×π/4	×32.00	×28	129.20	
B杭	(0.60	×0.60	-0.42	×0.42)	×π/4	×32.00	×1	4.61	
C杭	(0.60	×0.60	-0.42	×0.42)	×π/4	×34.00	×9	44.12	
								177.93	m^3
1箇所当り									
中詰コンクリート	0.42	×0.42	×π/4	×1.50				0.21	m^3
型枠	0.42	×0.42	×π/4					0.14	m^2
鉄筋　SD345-D13	(0.37	×π	+0.13)	×12	×0.995	(kg/m)		15.43	kg
SD345-D25	2.36	×14	×3.98	(kg/m)				131.50	kg
フレアー溶接(片面)	0.13	×12						1.56	m

砕石基礎工、及び　均し基礎コンクリート工　同　型枠工

名　称	計　　算　　式							数　量	単位
砕石基礎工	(t=200)								
1	6.90	×14.00						96.60	
2	16.50	×14.00						231.00	
3	11.85	×2.80						33.18	
ﾋﾟｯﾄ部	-2.80	×2.35						▲6.58	
	3.00	×2.45						7.35	
ハンドホール部	1.35	×2.30						3.11	
屋外階段	0.70	×1.30						0.91	
								365.57	m^2
均し基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ工	t								
砕石より	0.10	×365.57	(㎡)					36.56	m^3
同上　型枠工	t								
1	0.10	× (6.90	×2	+14.00)				2.78	
2	0.10	× (16.50	+4.65	+14.00	×2)			4.92	
3	0.10	× (11.85	-2.80)					0.91	
	0.10	×2.80	×2					0.56	
ﾋﾟｯﾄ部	0.10	× (3.00	+2.45)	×2				1.09	
ハンドホール部	0.10	× (1.35	×2	+2.30)				0.50	
屋外階段	0.10	× (0.70	+1.30	×2)				0.33	
								11.09	m^2

数量算出要領

数量算出の方法

1) 数量の計測、計算方法は　設計寸法及び図示寸法による。

数量の単位

1) 計測の単位はmとし、小数点以下３位を四捨五入する。

長さ、面積、体積の計算過程においても、小数点以下３位を四捨五入する。

記号説明

1) 躯体数量総括表、部位別集計表　内

コンクリート欄	FC：	コンクリートF値
型枠欄	G：	普通型枠　（打放し、一般共）
	K：	曲面型枠　（打放し、一般共）
	U：	
	V：	

2) 内訳計算書　内

型枠欄	G：	普通型枠　（打放し、一般共）
	K：	曲面型枠　（打放し、一般共）
	U：	
	V：	

3) コンクリート案内　内

底版	B-1～4
側壁	W-1～26
床版	S-1～10、ST1-1～5、ST2-1～8、ST3-1～3
柱	通符号で示す。
大梁	通符号で示す。
小梁	通符号で示す。
無筋コンクリート	名称で示す。

北部浄水場着水井及び薬品混和池

数量総括表

	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	602.93 m³	G 普通型枠	:	1,690.67 m²
				K 曲面型枠	:	4.61 m²
	無筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-18N	:	57.38 m³	G 普通型枠	:	19.44 m²

部位別集計表

底版	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	266.20 m³	G 普通型枠	:	117.47 m²
側壁	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	199.03 m³	G 普通型枠	:	1,011.03 m²
床版	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	52.24 m³	G 普通型枠	:	246.09 m²
				K 曲面型枠	:	4.61 m²
柱	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	32.10 m³	G 普通型枠	:	115.05 m²
大梁	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	36.18 m³	G 普通型枠	:	127.19 m²
小梁	鉄筋コンクリート		数量	型枠		数量
	* FC-24N	:	17.18 m³	G 普通型枠	:	73.84 m²

北部浄水場着水井及び薬品混和池

底版

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
B-1	*	6.80	×13.80	×0.70		= 65.69	G	6.80	×0.70	×2	=	9.52
							G	13.80	×0.70		=	9.66
B-2	*	0.75	×13.80	×1.50		= 15.53	G	0.75	×1.50	×2	=	2.25
							G	13.80	×1.50	×2	=	41.40
壁当り							G	-0.40	×1.50	×2	=	▲ 1.20
柱部	*	0.15	×0.60	×1.50	×2	= 0.27	G	0.15	×0.60	×2	=	0.18
3～6通	*	16.30	×13.80	×0.70		= 157.46	G	16.30	×0.70	×2	=	22.82
							G	13.80	×0.70	×2	=	19.32
B3当り							G	-11.65	×0.70		=	▲ 8.16
B-3	*	11.65	×2.80	×0.70		= 22.83	G	11.65	×0.70		=	8.16
							G	2.80	×0.70	×2	=	3.92
ﾋﾟｯﾄ部	*	2.80	×2.25	×0.60		= 3.78	G	2.80	×0.60	×2	=	3.36
							G	2.25	×0.60	×2	=	2.70
	*	-0.60	×0.60	×0.60		= ▲ 0.22	G	0.60	×0.60	×4	=	1.44
ﾋﾟｯﾄ立上部	*	1.00	×0.20	×0.20		= 0.04	G	1.00	×0.20	×2	=	0.40
	*	0.40	×0.20	×0.20	×2	= 0.03	G	0.40	×0.20	×2 ×2	=	0.32
B-4	*	1.25	×2.10	×0.30		= 0.79	G	1.25	×0.30	×2	=	0.75
							G	2.10	×0.30		=	0.63

側壁

名称	コンクリート計算式	型枠計算式
W-1	＊ 5.75 ×3.50 ×0.40 = 8.05	G 5.75 ×3.50 ×2 = 40.25
床当り		G -2.20 ×0.25 = ▲ 0.55
壁当り		G -0.25 ×3.50 = ▲ 0.88
		G -0.30 ×1.80 = ▲ 0.54
W-2	＊ 3.95 ×5.00 ×0.40 = 7.90	G 3.95 ×5.00 ×2 = 39.50
床当り		G -3.95 ×0.25 = ▲ 0.99
W-3	＊ 9.75 ×3.50 ×0.40 = 13.65	G 9.75 ×3.50 ×2 = 68.25
床当り		G -9.75 ×0.25 = ▲ 2.44
梁当り		G -0.30 ×0.35 = ▲ 0.11
W-4	＊ 2.80 ×3.50 ×0.40 = 3.92	G 2.80 ×3.50 ×2 = 19.60
床当り		G -2.40 ×0.25 = ▲ 0.60
W-5	＊ 2.80 ×3.50 ×0.40 = 3.92	G 2.80 ×3.50 ×2 = 19.60
床当り		G -2.40 ×0.25 = ▲ 0.60
W-6	＊ 5.75 ×3.50 ×0.40 = 8.05	G 5.75 ×3.50 ×2 = 40.25
床当り		G -2.20 ×0.25 = ▲ 0.55
		G -0.25 ×3.50 = ▲ 0.88
		G -0.30 ×1.80 = ▲ 0.54

側壁

名称	コンクリート計算式					型枠計算式				
W-7	*	3.95	×5.00	×0.40	= 7.90	G	3.95	×5.00	×2	= 39.50
床当り						G	-3.95	×0.25	×2	= ▲ 1.98
W-8	*	4.30	×5.00	×0.40	= 8.60	G	4.30	×5.00	×2	= 43.00
床当り						G	-4.30	×0.25		= ▲ 1.08
W-9	*	4.30	×5.00	×0.40	= 8.60	G	4.30	×5.00	×2	= 43.00
W-10	*	5.30	×3.50	×0.40	= 7.42	G	5.30	×3.50	×2	= 37.10
床当り						G	-2.10	×0.25		= ▲ 0.53
						G	-1.50	×0.25		= ▲ 0.38
						G	-1.15	×0.25		= ▲ 0.29
壁当り						G	-0.25	×3.50		= ▲ 0.88
						G	-0.30	×3.50		= ▲ 1.05
W-11	*	5.30	×3.50	×0.40	= 7.42	G	5.30	×3.50	×2	= 37.10
床当り						G	-2.10	×0.25		= ▲ 0.53
						G	-1.50	×0.25		= ▲ 0.38
						G	-1.15	×0.25		= ▲ 0.29
壁当り						G	-0.25	×3.50		= ▲ 0.88
						G	-0.30	×3.50		= ▲ 1.05
W-12	*	5.30	×3.20	×0.40	= 6.78	G	5.30	×3.20	×2	= 33.92
梁当り						G	-0.50	×0.50	×2	= ▲ 0.50

側壁

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
W-13	*	5.30	×5.00	×0.40		= 10.60	G	5.30	×5.00	×2		= 53.00
床当り							G	-4.32	×0.25			= ▲ 1.08
							G	-1.60	×0.25			= ▲ 0.40
下床当り							G	-2.10	×0.30			= ▲ 0.63
壁当り							G	-0.25	×1.75	×2		= ▲ 0.88
梁当り							G	-0.45	×0.55			= ▲ 0.25
							G	-0.40	×0.45			= ▲ 0.18
W-14	*	10.70	×3.50	×0.40		= 14.98	G	10.70	×3.50	×2		= 74.90
床当り							G	-2.40	×0.25	×2		= ▲ 1.20
							G	-1.50	×0.25	×2		= ▲ 0.75
							G	-3.00	×0.25			= ▲ 0.75
							G	-3.75	×0.25	×2		= ▲ 1.88
壁当り							G	-0.40	×3.50			= ▲ 1.40
							G	-0.30	×3.50	×4		= ▲ 4.20
							G	-0.25	×3.50	×2		= ▲ 1.75
							G	-0.30	×1.80	×2		= ▲ 1.08
梁当り							G	-0.40	×0.75			= ▲ 0.30
開口	*	0.45	×0.45	×0.40	×2	= 0.16	G	-0.45	×0.45	×2	×2	= ▲ 0.81
小口							G	0.45	×0.40	×4	×2	= 1.44
W-15	*	5.15	×3.50	×0.40		= 7.21	G	5.15	×3.50	×2		= 36.05
床当り							G	-5.15	×0.25			= ▲ 1.29
							G	-3.75	×0.25			= ▲ 0.94
壁当り							G	-0.30	×3.50			= ▲ 1.05
							G	-0.30	×1.80			= ▲ 0.54
梁当り							G	-0.40	×0.35			= ▲ 0.14
開口	*	-1.75	×0.75	×0.40		= ▲ 0.53	G	-1.75	×0.75	×2		= ▲ 2.63
小口							G	1.75	×0.40			= 0.70
							G	0.75	×0.40	×2		= 0.60

側壁

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
W-16	*	5.15	×3.50	×0.40	=	7.21	G	5.15	×3.50	×2	=	36.05
床当り							G	-5.15	×0.25		=	▲ 1.29
							G	-3.75	×0.25		=	▲ 0.94
壁当り							G	-0.30	×3.50		=	▲ 1.05
							G	-0.30	×1.80		=	▲ 0.54
梁当り							G	-0.40	×0.35		=	▲ 0.14
開口	*	-1.75	×0.75	×0.40	=	▲ 0.53	G	-1.75	×0.75	×2	=	▲ 2.63
小口							G	1.75	×0.40		=	0.70
							G	0.75	×0.40	×2	=	0.60
W-17	*	5.30	×3.20	×0.40	=	6.78	G	5.30	×3.20	×2	=	33.92
床当り							G	-5.30	×0.25		=	▲ 1.33
梁当り							G	-0.50	×0.50	×2	=	▲ 0.50
W-18	*	5.30	×4.70	×0.40	=	9.96	G	5.30	×4.70	×2	=	49.82
床当り							G	-5.30	×0.25	×2	=	▲ 2.65
梁当り							G	-0.45	×0.55		=	▲ 0.25
							G	-0.40	×0.45		=	▲ 0.18
							G	-0.40	×0.35		=	▲ 0.14
W-19	*	2.50	×3.50	×0.30	×2 =	5.25	G	2.50	×3.50	×2	×2 =	35.00
床当り							G	-2.50	×0.25	×2	×2 =	▲ 2.50
開口	*	-1.00	×1.40	×0.30	×2 =	▲ 0.84	G	-1.00	×1.40	×2	×2 =	▲ 5.60
小口							G	1.00	×0.30	×2	=	0.60
							G	1.40	×0.30	×2	×2 =	1.68

側壁

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
W-20	*	2.50	×3.50	×0.25	×2	= 4.38	G	2.50	×3.50	×2	×2	= 35.00
床当り							G	-2.50	×0.25	×2	×2	= ▲ 2.50
W-21	*	3.70	×3.50	×0.40		= 5.18	G	3.70	×3.50	×2		= 25.90
	*	4.10	×4.70	×0.40		= 7.71	G	4.10	×4.70	×2		= 38.54
床当り							G	-1.50	×0.25	×4		= ▲ 1.50
							G	-2.00	×0.25	×4		= ▲ 2.00
壁当り							G	-0.40	×3.50	×2		= ▲ 2.80
							G	-0.30	×3.50	×2		= ▲ 2.10
							G	-0.25	×4.70	×2		= ▲ 2.35
W-22	*	5.75	×3.50	×0.30	×2	= 12.08	G	5.75	×3.50	×2	×2	= 80.50
	*	-1.70	×1.70	×0.30	×2	= ▲ 1.73	G	-1.70	×1.70	×2	×2	= ▲ 11.56
床当り							G	-3.75	×0.25	×2	×2	= ▲ 3.75
壁当り							G	-0.30	×3.50	×2	×2	= ▲ 4.20
							G	-0.30	×1.80	×2	×2	= ▲ 2.16
W-23	*	1.50	×3.50	×0.30	×4	= 6.30	G	1.50	×3.50	×2	×4	= 42.00
床当り							G	-1.50	×0.25	×4		= ▲ 1.50
開口	*	-0.75	×0.75	×0.30	×4	= ▲ 0.68	G	-0.75	×0.75	×2	×4	= ▲ 4.50
小口							G	0.75	×0.30	×3	×4	= 2.70
W-24	*	1.50	×1.80	×0.30	×4	= 3.24	G	1.50	×1.80	×2	×4	= 21.60
W-25	*	3.75	×4.45	×0.25	×2	= 8.34	G	3.75	×4.45	×2	×2	= 66.75
							G	0.25	×4.45	×2		= 2.23
梁当り							G	-0.40	×0.35	×2	×2	= ▲ 0.56

側壁

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
W-26	＊	1.25	×1.75	×0.25	×2	= 1.09	G	1.25	×1.75	×2	×2	= 8.75
	＊	1.60	×1.75	×0.25		= 0.70	G	1.60	×1.75	×2		= 5.60
床当り							G	-1.00	×0.25	×2		= ▲ 0.50
							G	-1.60	×0.25			= ▲ 0.40
開口	＊	-0.50	×0.35	×0.25		= ▲ 0.04	G	-0.50	×0.35	×2		= ▲ 0.35
小口							G	0.50	×0.25	×2		= 0.25
							G	0.35	×0.25	×2		= 0.18

床版

名称	コンクリート計算式							型枠計算式						
S-1	*	2.50	×2.40	×0.25	×2	=	3.00	G	2.50	×2.40	×2		=	12.00
開口	*	-1.50	×1.70	×0.25	×2	=	▲ 1.28	G	-1.50	×1.70	×2		=	▲ 5.10
小口								G	1.50	×0.25	×2	×2	=	1.50
								G	1.70	×0.25	×2	×2	=	1.70
S-2	*	2.50	×1.50	×0.25	×2	=	1.88	G	2.50	×1.50	×2		=	7.50
開口	*	-1.50	×1.30	×0.25	×2	=	▲ 0.98	G	-1.50	×1.30	×2		=	▲ 3.90
小口								G	1.50	×0.25	×2	×2	=	1.50
								G	1.30	×0.25	×2	×2	=	1.30
S-3	*	2.50	×1.30	×0.25	×2	=	1.63	G	2.50	×1.30	×2	×2	=	13.00
開口	*	-1.50	×1.25	×0.25		=	▲ 0.47	G	-1.50	×1.25			=	▲ 1.88
小口								G	1.50	×0.25	×2		=	0.75
								G	1.25	×0.25	×2		=	0.63
開口	*	-1.50	×0.60	×0.25		=	▲ 0.23	G	-1.50	×0.60			=	▲ 0.90
小口								G	1.50	×0.25	×2		=	0.75
								G	0.60	×0.25	×2		=	0.30
S-4	*	1.50	×3.75	×0.25	×4	=	5.63	G	1.50	×3.75	×4		=	22.50
開口	*	-1.50	×1.75	×0.25	×4	=	▲ 2.63	G	-1.50	×1.75	×4		=	▲ 10.50
小口								G	1.50	×0.25	×2	×4	=	3.00
								G	1.75	×0.25	×2	×4	=	3.50
S-5	*	4.25	×5.75	×0.25	×2	=	12.22	G	4.25	×5.75	×2		=	48.88
下壁当り								G	-0.25	×3.75	×2		=	▲ 1.88
開口	*	-0.60	×0.60	×π/4	×0.25	×4 =	▲ 0.28	G	-0.60	×0.60	×π/4	×4	=	▲ 1.13
小口								K	0.60		×π	×0.25	×4	= 1.88
開口立上部	*	0.80	×1.00	×0.30	×3	=	0.72	G	0.80	×0.30	×2	×3	=	1.44
	*	1.00	×1.00	×0.30		=	0.30	G	1.00	×0.30	×4		=	1.20
	*	-0.60	×0.60	×π/4	×0.30	×4 =	▲ 0.34	K	0.60		×π	×0.30	×4	= 2.26
梁部	*	-2.00	×0.40	×0.25	×2	×2 =	▲ 0.80	G	-2.00	×0.40	×2	×2	=	▲ 3.20

床版

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
S-6	*	9.75	×2.40	×0.25		= 5.85	G	9.75	×2.40		=	23.40
梁部	*	-0.30	×2.40	×0.25		= ▲ 0.18	G	-0.30	×2.40		=	▲ 0.72
開口	*	-2.50	×2.00	×0.25		= ▲ 1.25	G	-2.50	×2.00		=	▲ 5.00
小口							G	2.50	×0.25	×2	=	1.25
							G	2.00	×0.25	×2	=	1.00
開口立上部	*	2.80	×2.50	×0.30		= 2.10	G	2.80	×0.30	×2	=	1.68
							G	2.50	×0.30	×2	=	1.50
	*	-2.50	×2.00	×0.30		= ▲ 1.50	G	2.50	×0.30	×2	=	1.50
							G	2.00	×0.30	×2	=	1.20
S-7	*	9.45	×5.60	×0.30		= 15.88	G	9.45	×5.60		=	52.92
梁部	*	-0.60	×5.60	×0.30		= ▲ 1.01	G	-0.60	×5.60		=	▲ 3.36
	*	-0.50	×4.35	×0.30	×2	= ▲ 1.31	G	-0.50	×4.35	×2	=	▲ 4.35
	*	-0.50	×4.50	×0.30	×2	= ▲ 1.35	G	-0.50	×4.50	×2	=	▲ 4.50
S-8	*	9.80	×5.55	×0.25		= 13.60	G	9.80	×5.55		=	54.39
階段部控除	*	-4.75	×1.25	×0.25		= ▲ 1.48	G	-4.75	×1.25		=	▲ 5.94
							G	4.75	×0.25		=	1.19
梁部	*	-0.50	×5.55	×0.25		= ▲ 0.69	G	-0.50	×5.55		=	▲ 2.78
	*	-0.45	×4.50	×0.25		= ▲ 0.51	G	-0.45	×4.50		=	▲ 2.03
	*	-0.45	×4.70	×0.25		= ▲ 0.53	G	-0.45	×4.70		=	▲ 2.12
	*	-0.40	×4.50	×0.25		= ▲ 0.45	G	-0.40	×4.50		=	▲ 1.80
	*	-0.40	×4.70	×0.25		= ▲ 0.47	G	-0.40	×4.70		=	▲ 1.88
	*	-0.35	×1.53	×0.25		= ▲ 0.13	G	-0.35	×1.53		=	▲ 0.54
	*	-0.35	×1.65	×0.25		= ▲ 0.14	G	-0.35	×1.65		=	▲ 0.58
S-9	*	4.30	×0.15	×0.30	×2	= 0.39	G	4.30	×0.15	×2	=	1.29
							G	4.30	×0.30	×2	=	2.58
S-10	*	1.00	×1.60	×0.25		= 0.40	G	1.00	×1.60		=	1.60
開口	*	-0.60	×0.60	×π/4×0.25		= ▲ 0.07	G	-0.60	×0.60×π/4		=	▲ 0.28
小口							K	0.60	×π ×0.25		=	0.47

床版

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
階段部												
ST1-1	*	0.57	×1.20		=	0.68	G	0.37	×1.20		=	0.44
							G	0.22	×1.20		=	0.26
							G	2.08	×1.20		=	2.50
ST1-2	*	0.25	×0.20/2	×1.20 ×7	=	0.21	G	0.20	×1.20	×7	=	1.68
ST1-3	*	0.27	×1.20		=	0.32	G	1.26	×1.09		=	1.37
ST1-4	*	1.05	×1.15		=	1.21	G	4.69	×1.15		=	5.39
							G	0.28	×1.15		=	0.32
							G	0.30	×1.15		=	0.35
ST1-5	*	0.25	×0.20/2	×1.20 ×16	=	0.48	G	0.20	×1.20	×16	=	3.84
ST2-1	*	0.70	×1.20		=	0.84	G	0.26	×1.20		=	0.31
							G	0.19	×1.20		=	0.23
							G	1.55	×1.20		=	1.86
							G	0.53	×1.20		=	0.64
ST2-2	*	0.26	×0.19/2	×1.20 ×8	=	0.24	G	0.19	×1.05	×8	=	1.60
ST2-3	*	4.15	×0.85	×0.25	=	0.88	G	4.15	×0.85		=	3.53
ST2-4	*	3.02	×1.05	×0.15	=	0.48	G	3.02	×1.05	×2	=	6.34
							G	1.05	×0.15		=	0.16
ST2-5	*	1.28	×1.10	×0.15	=	0.21	G	1.28	×1.10	×2	=	2.82
							G	1.00	×0.15		=	0.15
ST2-6	*	2.10	×0.10	×0.15	=	0.03	G	2.10	×0.10	×2	=	0.42
ST2-7	*	1.33	×1.10	×0.15	=	0.22	G	1.33	×1.10	×2	=	2.93
ST2-8	*	1.20	×1.10	×0.15	=	0.20	G	1.20	×1.10	×2	=	2.64

北部浄水場着水井及び薬品混和池

床版

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
ST3-1	*	0.45	×0.95		=	0.43	G	0.18	×0.95		=	0.17
							G	0.08	×0.95		=	0.08
							G	1.75	×0.95		=	1.66
ST3-2	*	0.24	×0.21/2	×0.95	×6	= 0.14	G	0.21	×0.95	×6	=	1.20
ST3-3	*	0.65	×0.95	×0.25		= 0.15	G	0.65	×0.95		=	0.62

柱

名称	コンクリート計算式	型枠計算式
1,A･B･C通	＊ 0.70 ×0.70 ×3.50 ×3 = 5.15	G 0.70 ×3.50 ×4 ×3 = 29.40
壁当り		G -0.40 ×3.50 ×6 = ▲ 8.40
床当り		G -0.30 ×0.25 ×4 = ▲ 0.30
2,A･C通	＊ 0.70 ×1.00 ×3.50 ×2 = 4.90	G 0.70 ×3.50 ×2 ×2 = 9.80
		G 1.00 ×3.50 ×2 ×2 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×3.50 ×6 = ▲ 8.40
床当り		G -0.60 ×0.25 ×2 = ▲ 0.30
		G -0.15 ×0.25 ×2 = ▲ 0.08
3,A通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×5.00 = ▲ 2.00
		G -0.40 ×3.20 = ▲ 1.28
		G -0.40 ×3.50 = ▲ 1.40
梁当り		G -0.55 ×2.20 = ▲ 1.21
		G -0.55 ×1.50 = ▲ 0.83
		G -0.44 ×0.30 = ▲ 0.13
床当り		G -0.30 ×0.25 = ▲ 0.08
		G -0.15 ×0.25 = ▲ 0.04

柱

名称	コンクリート計算式	型枠計算式
3,B通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×4.70 ×2 = ▲ 3.76
		G -0.40 ×3.20 = ▲ 1.28
梁当り		G -0.55 ×1.80 = ▲ 0.99
		G -0.55 ×1.50 = ▲ 0.83
		G -0.44 ×0.30 = ▲ 0.13
床当り		G -0.15 ×0.25 ×5 = ▲ 0.19
		G -0.15 ×0.30 = ▲ 0.05
3,C通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×5.00 ×2 = ▲ 4.00
		G -0.40 ×4.70 = ▲ 1.88
床当り		G -0.30 ×0.25 ×2 = ▲ 0.15
		G -0.15 ×0.25 ×2 = ▲ 0.08
4,A通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
床当り		G -0.70 ×0.25 = ▲ 0.18
		G -0.15 ×0.30 ×2 = ▲ 0.09
		G -0.10 ×0.30 ×2 = ▲ 0.06
梁当り		G -0.55 ×2.20 ×2 = ▲ 2.42
		G -0.60 ×1.05 = ▲ 0.63
4,B通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
床当り		G -0.15 ×0.25 = ▲ 0.04
		G -0.05 ×0.25 = ▲ 0.01
		G -0.15 ×0.30 ×2 = ▲ 0.09
		G -0.10 ×0.30 ×2 = ▲ 0.06
梁当り		G -0.55 ×1.80 ×2 = ▲ 1.98
		G -0.60 ×1.05 = ▲ 0.63
		G -0.50 ×1.00 = ▲ 0.50

柱

名称	コンクリート計算式	型枠計算式
4,C通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×5.00 ×2 = ▲ 4.00
床当り		G -0.25 ×0.30 ×2 = ▲ 0.15
		G -0.15 ×0.25 = ▲ 0.04
		G -0.05 ×0.25 = ▲ 0.01
梁当り		G -0.50 ×1.00 = ▲ 0.50
5,A通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×3.20 = ▲ 1.28
		G -0.40 ×3.50 = ▲ 1.40
床当り		G -0.30 ×0.25 = ▲ 0.08
		G -0.15 ×0.30 ×2 = ▲ 0.09
梁当り		G -0.55 ×2.10 = ▲ 1.16
		G -0.55 ×2.20 = ▲ 1.21
5,B通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×5.00 = ▲ 2.00
		G -0.40 ×3.20 = ▲ 1.28
床当り		G -0.15 ×0.30 ×2 = ▲ 0.09
		G -0.30 ×0.25 = ▲ 0.08
梁当り		G -0.55 ×1.80 = ▲ 0.99
		G -0.55 ×2.10 = ▲ 1.16
5,C通	＊ 0.70 ×0.70 ×5.00 = 2.45	G 0.70 ×5.00 ×4 = 14.00
壁当り		G -0.40 ×5.00 ×2 = ▲ 4.00
床当り		G -0.30 ×0.25 ×2 = ▲ 0.15

大梁

名称	コンクリート計算式					型枠計算式				
A,3-4通	＊	4.30	×0.55	×2.10	= 4.97	G	4.30	×0.55		= 2.37
						G	4.30	×2.10	×2	= 18.06
床当り						G	-4.30	×0.30		= ▲ 1.29
						G	-4.30	×0.25		= ▲ 1.08
梁上打増し	＊	4.30	×0.55	×0.10	= 0.24	G	4.30	×0.10	×2	= 0.86
A,4-5通	＊	4.30	×0.55	×2.10	= 4.97	G	4.30	×0.55		= 2.37
						G	4.30	×2.10	×2	= 18.06
床当り						G	-4.30	×0.30		= ▲ 1.29
						G	-4.30	×0.25		= ▲ 1.08
梁当り						G	-0.30	×0.35		= ▲ 0.11
梁上打増し	＊	4.30	×0.55	×0.10	= 0.24	G	4.30	×0.10	×2	= 0.86
B,1-通	＊	2.20	×0.40	×1.00	= 0.88	G	2.20	×0.40		= 0.88
						G	2.20	×1.00	×2	= 4.40
床当り						G	-2.20	×0.25	×2	= ▲ 1.10
B,3-4通	＊	4.30	×0.55	×1.70	= 4.02	G	4.30	×0.55		= 2.37
						G	4.30	×1.70	×2	= 14.62
床当り						G	-4.30	×0.30		= ▲ 1.29
						G	-4.30	×0.25		= ▲ 1.08
梁当り						G	-0.35	×0.25		= ▲ 0.09
梁上打増し	＊	4.30	×0.55	×0.10	= 0.24	G	4.30	×0.10	×2	= 0.86
B,4-5通	＊	4.30	×0.55	×1.70	= 4.02	G	4.30	×0.55		= 2.37
						G	4.30	×1.70	×2	= 14.62
床当り						G	-4.30	×0.30		= ▲ 1.29
						G	-4.30	×0.25		= ▲ 1.08
梁上打増し	＊	4.30	×0.55	×0.10	= 0.24	G	4.30	×0.10	×2	= 0.86

大梁

名称	コンクリート計算式					型枠計算式				
3,A-B通	*	5.30	×0.55	×1.50	= 4.37	G	5.30	×0.55		= 2.92
						G	5.30	×1.50	×2	= 15.90
床当り						G	-5.30	×0.30		= ▲ 1.59
						G	-5.30	×0.25		= ▲ 1.33
下壁当り						G	-5.30	×0.40		= ▲ 2.12
梁当り						G	-0.40	×0.35		= ▲ 0.14
						G	-0.50	×0.50	×2	= ▲ 0.50
梁上打増し	*	5.30	×0.44	×0.30	= 0.70	G	5.30	×0.30	×2	= 3.18
4,A-B通	*	5.30	×0.60	×1.05	= 3.34	G	5.30	×0.60		= 3.18
						G	5.30	×1.05	×2	= 11.13
床当り						G	-5.30	×0.30	×2	= ▲ 3.18
梁当り						G	-0.50	×0.50	×4	= ▲ 1.00
4,B-C通	*	5.30	×0.50	×1.00	= 2.65	G	5.30	×0.50		= 2.65
						G	5.30	×1.00	×2	= 10.60
床当り						G	-5.30	×0.25	×2	= ▲ 2.65
梁当り						G	-0.45	×0.55	×2	= ▲ 0.50
						G	-0.40	×0.45	×2	= ▲ 0.36
5,A-B通	*	5.30	×0.55	×1.80	= 5.25	G	5.30	×0.55		= 2.92
						G	5.30	×1.80	×2	= 19.08
床当り						G	-5.30	×0.30		= ▲ 1.59
下壁当り						G	-5.30	×0.40		= ▲ 2.12
梁当り						G	-0.50	×0.50	×2	= ▲ 0.50
ﾎｲｽﾄ打増し	*	0.40	×0.55	×0.23	= 0.05	G	0.40	×0.23	×2	= 0.18
						G	0.55	×0.23	×2	= 0.25

小梁

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
2-3,A-C通												
x方向	*	2.00	×0.40	×0.60	×4	=	1.92	G	2.00	×0.40	×4	=	3.20
								G	2.00	×0.60	×2 ×4	=	9.60
床当り								G	-2.00	×0.25	×2 ×4	=	▲ 4.00
3-4,A-B通													
x方向	*	4.35	×0.50	×0.80	×2	=	3.48	G	4.35	×0.50	×2	=	4.35
								G	4.35	×0.80	×2 ×2	=	13.92
床当り								G	-4.35	×0.30	×2 ×2	=	▲ 5.22
3-4,B-C通													
x方向	*	4.50	×0.45	×0.80		=	1.62	G	4.50	×0.45		=	2.03
								G	4.50	×0.80	×2	=	7.20
床当り								G	-4.50	×0.25	×2	=	▲ 2.25
梁当り								G	-0.35	×0.25		=	▲ 0.09
	*	4.50	×0.40	×0.70		=	1.26	G	4.50	×0.40		=	1.80
								G	4.50	×0.70	×2	=	6.30
床当り								G	-4.50	×0.25	×2	=	▲ 2.25
								G	-0.35	×0.25	×2	=	▲ 0.18
Y方向	*	1.53	×0.35	×0.50		=	0.27	G	1.53	×0.35		=	0.54
								G	1.53	×0.50	×2	=	1.53
床当り								G	-1.53	×0.25	×2	=	▲ 0.77
	*	1.65	×0.35	×0.50		=	0.29	G	1.65	×0.35		=	0.58
								G	1.65	×0.50	×2	=	1.65
床当り								G	-1.65	×0.25	×2	=	▲ 0.83

小梁

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
4-5,A-B通												
x方向	*	4.35	×0.50	×0.80	×2	=	3.48	G	4.35	×0.50	×2	=	4.35
								G	4.35	×0.80	×2	×2	=	13.92
床当り								G	-4.35	×0.30	×2	×2	=	▲ 5.22
4-5,B-C通														
x方向	*	4.70	×0.45	×0.80		=	1.69	G	4.70	×0.45			=	2.12
								G	4.70	×0.80	×2		=	7.52
床当り								G	-4.70	×0.25	×2		=	▲ 2.35
	*	4.70	×0.40	×0.70		=	1.32	G	4.70	×0.40			=	1.88
								G	4.70	×0.70	×2		=	6.58
床当り								G	-4.70	×0.25	×2		=	▲ 2.35
4-5,-A通	*	2.40	×0.30	×0.60		=	0.43	G	2.40	×0.30			=	0.72
								G	2.40	×0.60	×2		=	2.88
床当り								G	-2.40	×0.25	×2		=	▲ 1.20
ﾎｲｽﾄ打増し	*	0.40	×0.45	×0.93		=	0.17	G	0.40	×0.93	×2		=	0.74
								G	0.45	×0.93	×2		=	0.84
外部階段部														
片持梁	*	1.20	×0.35	×0.60	×2	=	0.50	G	1.20	×0.35	×2		=	0.84
								G	1.20	×0.60	×2	×2	=	2.88
床当り								G	-1.20	×0.25	×2		=	▲ 0.60
								G	-1.20	×0.60			=	▲ 0.72
梁当り								G	-0.35	×0.35	×2		=	▲ 0.25
先端梁	*	4.15	×0.30	×0.60		=	0.75	G	4.15	×0.30			=	1.25
								G	4.15	×0.60	×2		=	4.98
床当り								G	-4.15	×0.25	×2		=	▲ 2.08

無筋コンクリート

名称	コンクリート計算式						型枠計算式					
分配槽	*	2.50	×3.00	×0.43		=	3.23					
ﾋﾟｯﾄ	*	-0.60	×0.60	×0.43		=	▲ 0.15	G	0.60	×0.40	×4	=	0.96
ろ過ﾎﾟﾝﾌﾟ井	*	4.25	×5.75	×0.45	×2	=	21.99						
壁控除	*	-0.25	×3.75	×0.45	×2	=	▲ 0.84						
ﾋﾟｯﾄ	*	-2.00	×2.00	×0.20	×2	=	▲ 1.60	G	2.00	×0.20	×2	=	0.80
原水流量計室	*	5.85	×3.60	×0.20	×2	=	8.42	G	5.85	×0.20	×2 ×2	=	4.68
								G	3.60	×0.20	×2 ×2	=	2.88
ろ過ﾎﾟﾝﾌﾟ室	*	9.35	×14.30	×0.20		=	26.74	G	9.35	×0.20	×2	=	3.74
								G	14.30	×0.20	×2	=	5.72
柱控除	*	-0.70	×0.70	×0.20	×2	=	▲ 0.20						
	*	-1.10	×0.30	×0.20	×5	=	▲ 0.33	G	0.30	×0.20	×2 ×5	=	0.60
ﾋﾟｯﾄ部	*	-1.00	×0.60	×0.20		=	▲ 0.12						
ﾊﾝﾄﾞﾎｰﾙ	*	1.00	×1.60	×0.10		=	0.16						
	*	-0.30	×0.30	×0.10		=	▲ 0.01	G	0.30	×0.10	×2	=	0.06
	*	0.30	×0.70	×0.10	×1/2	=	0.01						
	*	0.30	×1.30	×0.10	×1/2	=	0.02						
	*	0.70	×1.30	×0.10	×1/3 ×2	=	0.06						

鉄筋長さ算出要領（複合構造物）

1．共通事項

1） 数量算出方法
　長さ計測、計算方法は設計寸法及び図示寸法による。
2） 数量単位
　計測単位はmとし、小数点以下3位を四捨五入する。
3） 記号説明
種径　　R：SD345　例)R25：SD345-D25
形状　　別紙鉄筋形状表を参照

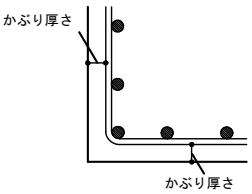
2．かぶり厚さ

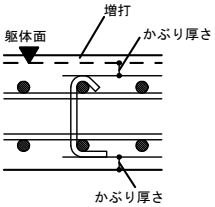
1）床版、梁、基礎及び擁壁で直接土に接する部分のかぶり厚さには、均しコンクリートの厚さを含まない。
2）柱及び梁の主筋にD29以上を使用する場合は、主筋のかぶり厚さを径の1.5倍以上確保して最小かぶり厚さを定める。
3）溶接金網にも適用する。

最小かぶり厚さ

①通常の施工の場合			
構造部分の種別		一般	水中・土中等
スラブ		40	50
底版・フーチング	杭基礎下端筋	200	
	その他	60	60
梁		40	50
柱・壁		40	60

注）「その他」は、底版、フーチングの上下面及び側面とする。





数量用鉄筋芯かぶり厚さ

	構造部分の種別	芯かぶり厚さ	部位	備考
D1	柱・壁	70	柱	60+13/2（帯筋/2）＝66.5⇒70
		70	壁	60+16/2（壁筋/2）＝68⇒70
		90	壁	60+16/2（壁筋/2）+13（せん断補強筋）＝81⇒90
D2	スラブ・梁	60	梁	50+13/2（あばら筋/2）＝56.5⇒60
		60	スラブ	50+16/2（床筋/2）＝58⇒60
		80	スラブ	50+16/2（床筋/2）+13（せん断補強筋）＝71⇒80
D3	底版	70	底版	60+19/2（底版筋/2）＝69.5⇒70
		90	底版	60+19/2（底版筋/2）+13（せん断補強筋）＝82.5⇒90
		210	杭基礎（下筋）	200+19/2（底版筋/2）＝209.5⇒210
		230	杭基礎（下筋）	200+19/2（底版筋/2）+13（せん断補強筋）＝222.5⇒230

3．鉄筋の重ね継手及び定着長さ

鉄筋の種別	鉄筋径区分	フックなし			フックあり		
		S1 重ね継手長	S2 定着長	S3 定着長	S1 重ね継手長	S2 定着長	S3 定着長
SD345	D16以下	50d	45d	40d	40d	35d	30d
D19～D22	D19～D22	60d	50d	45d	50d	40d	35d
D25以上	D25以上	65d	60d	50d	55d	50d	40d

注）径が異なる鉄筋径の継手長さは、細い鉄筋径による。（S3は小梁にのみ。）

鉄筋定着長さ及び継手長の一覧

	10d	15d	30d	35d	40d	45d	50d	55d	60d	65d
D 10	100	150	300	350	400	450	500	550	600	650
D 13	130	200	390	460	520	590	650	720	780	850
D 16	160	240	480	560	640	720	800	880	960	1,040
D 19	190	290	570	670	760	860	950	1,050	1,140	1,240
D 22	220	330	660	770	880	990	1,100	1,210	1,320	1,430
D 25	250	380	750	880	1,000	1,130	1,250	1,380	1,500	1,630
D 29	290	440	870	1,020	1,160	1,310	1,450	1,600	1,740	1,890
D 32	320	480	960	1,120	1,280	1,440	1,600	1,760	1,920	2,080

注）値は、ラウンド数値とする。

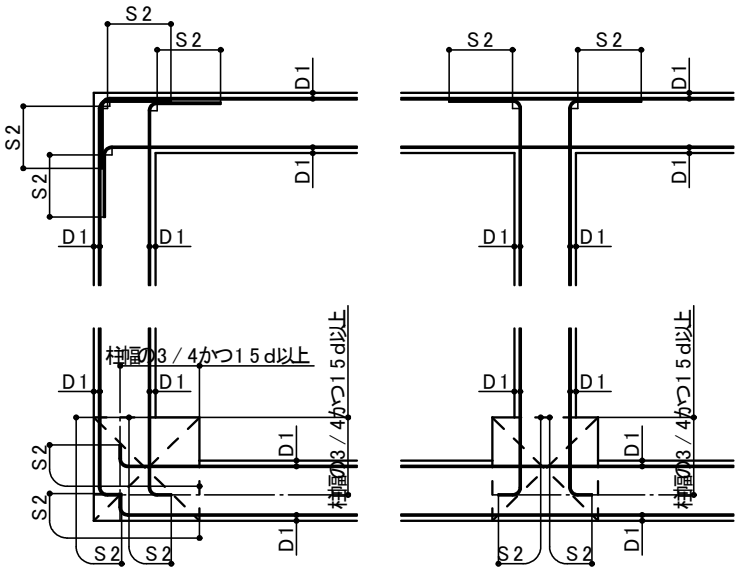
4．定尺長

1）鉄筋の1本当たりの最大長さを10mとし、数量計算を行う。
　ただし、壁（柱）縦筋については定尺長に係わらず、各階毎に打ち継ぐものとし、尚且つ5m程度毎に1箇所として計上する。

5. 壁の配筋要領

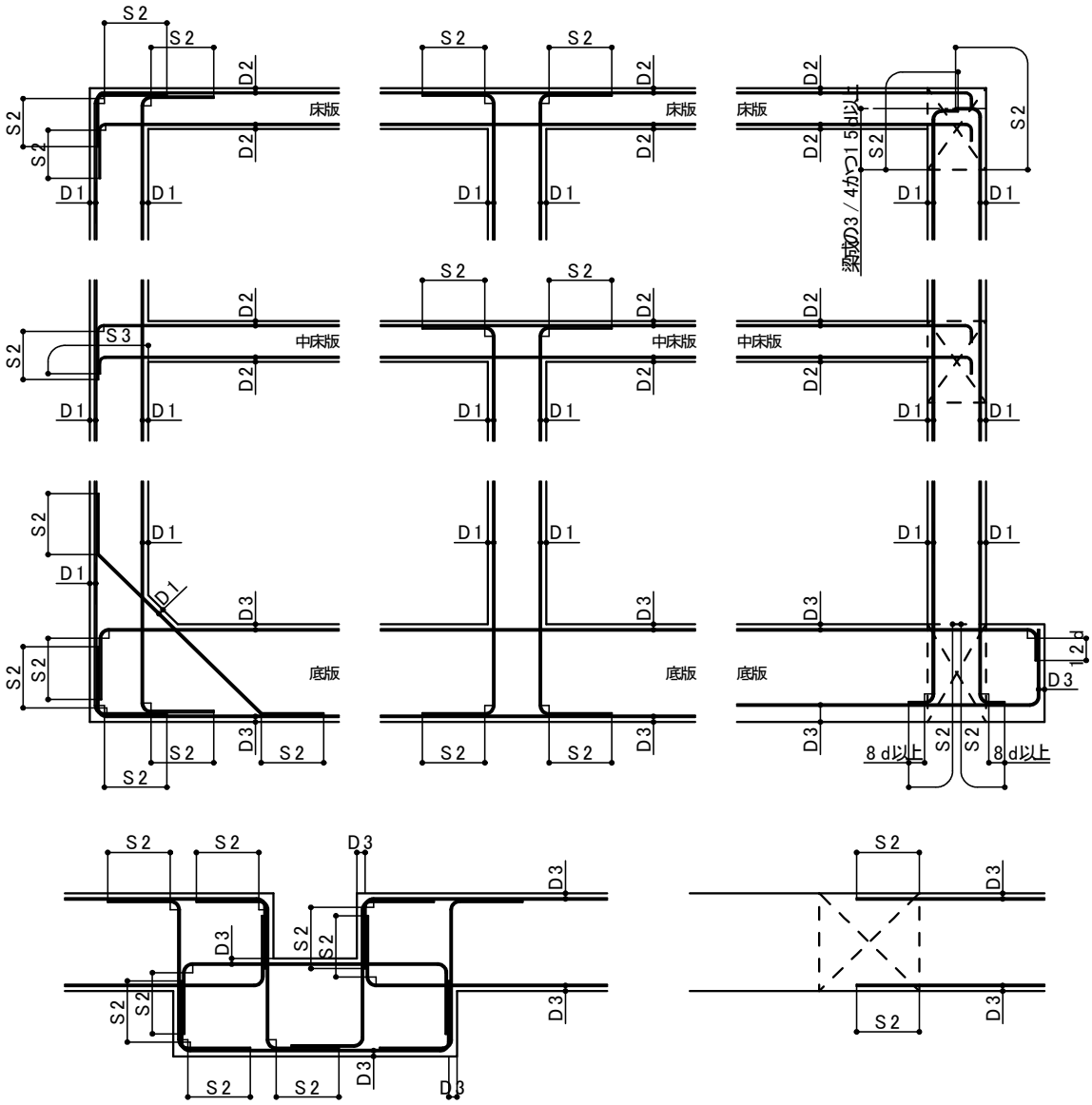
1) 壁と壁の交差部

鉄筋最小曲げ長さは、直線部分で8d以上確保する。(構造細目3.5.3:梁主筋の柱内定着に準拠)



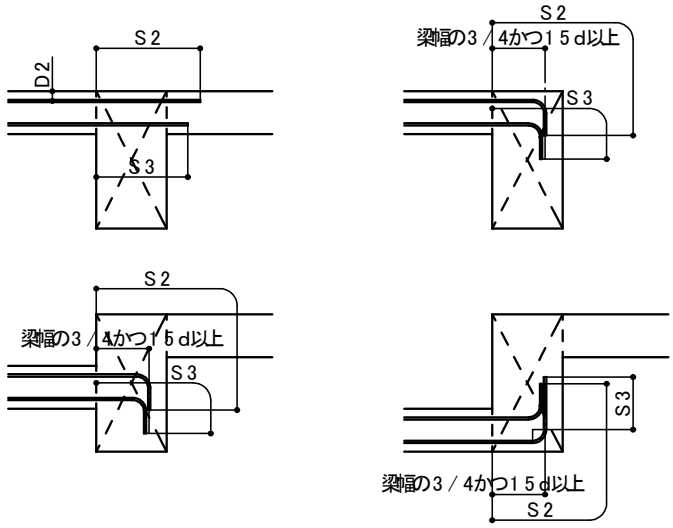
2) 壁と床版(底版)の交差部

鉄筋最小曲げ長さは、直線部分で8d以上確保する。(構造細目3.5.3:梁主筋の柱内定着に準拠)



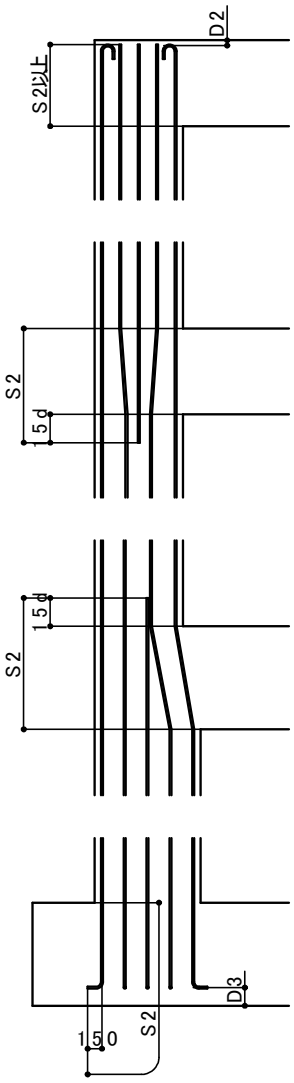
6. 床の配筋要領

鉄筋最小曲げ長さは、直線部分で8d以上確保する。(構造細目3.5.3:梁主筋の柱内定着に準拠)

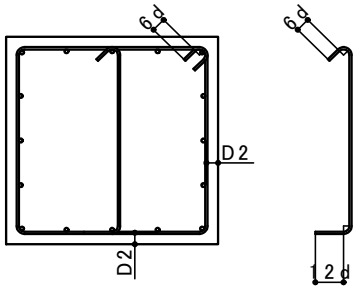


7. 柱の配筋要領

1)柱主筋の形状

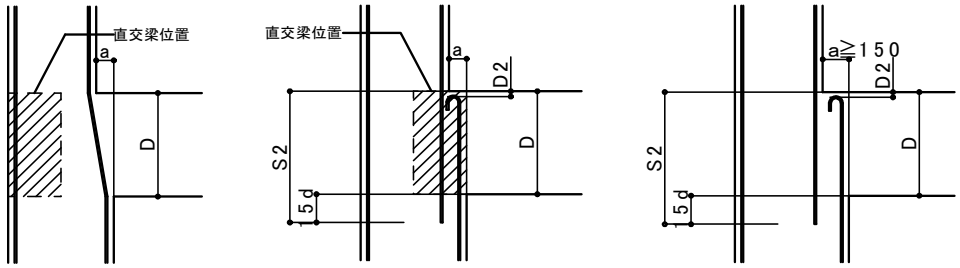


2)帯筋の形状



3)上下の柱断面が異なる柱主筋の折曲げ及び定着

a:上下の柱幅の差　D:梁成

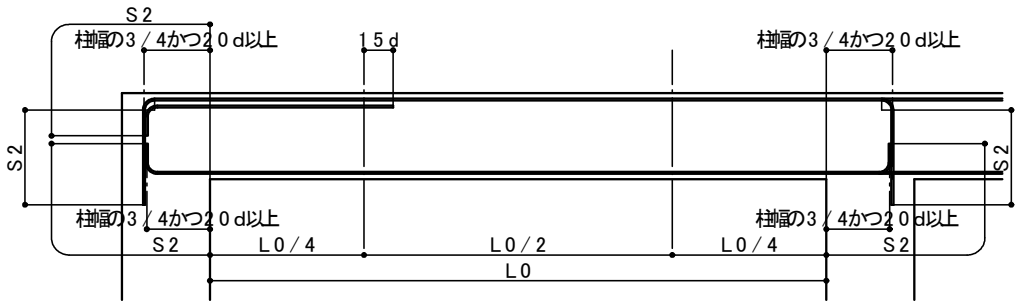


a/D≦1/6　　a/D≦1/6　　a/D＞1/6

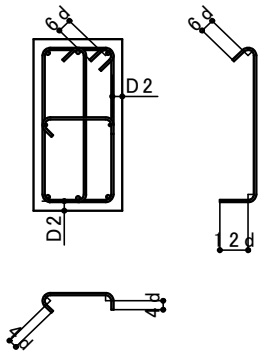
8. 大梁の配筋要領

鉄筋最小曲げ長さは、直線部分で8d以上確保する。(構造細目3.5.3:梁主筋の柱内定着に準拠)

1)最上階の場合

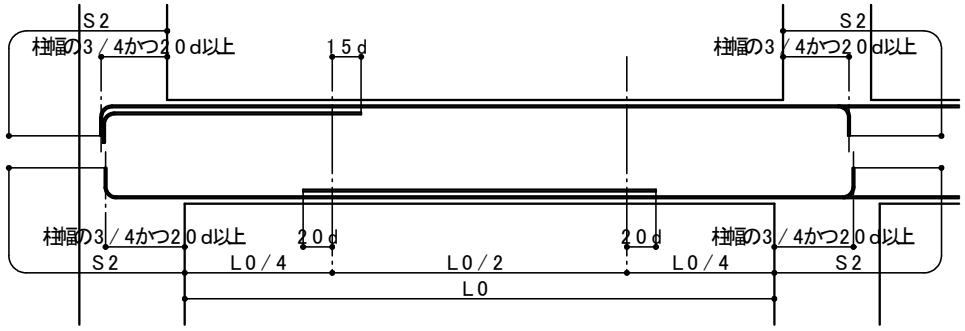


あばら筋の形状

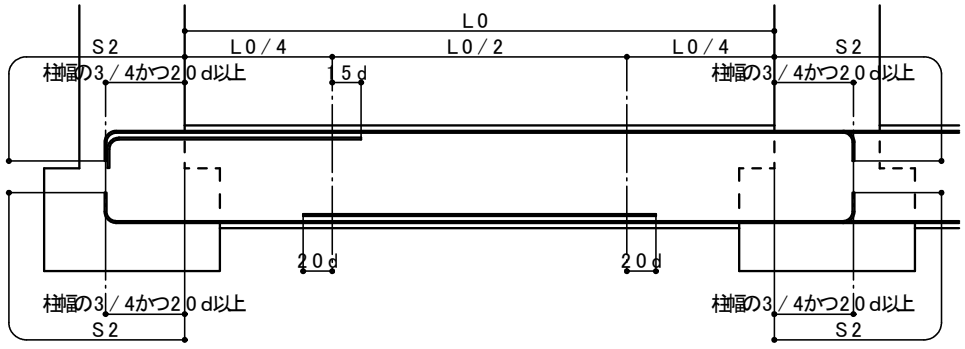


幅止筋

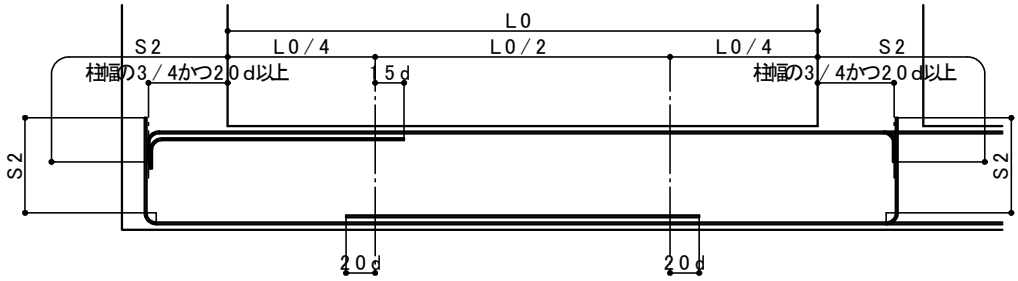
2)一般階の場合



3)基礎梁の場合

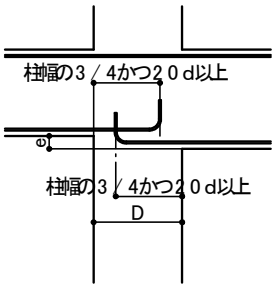


4)連続基礎梁及びべた基礎の場合

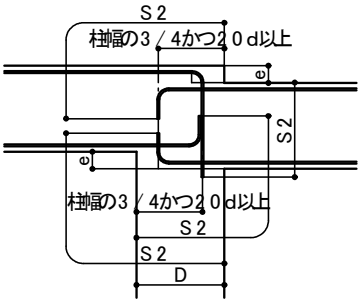


5)鉛直段差のある場合

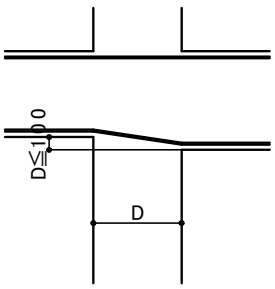
e/D≦1/6の場合



e/D＞1/6の場合



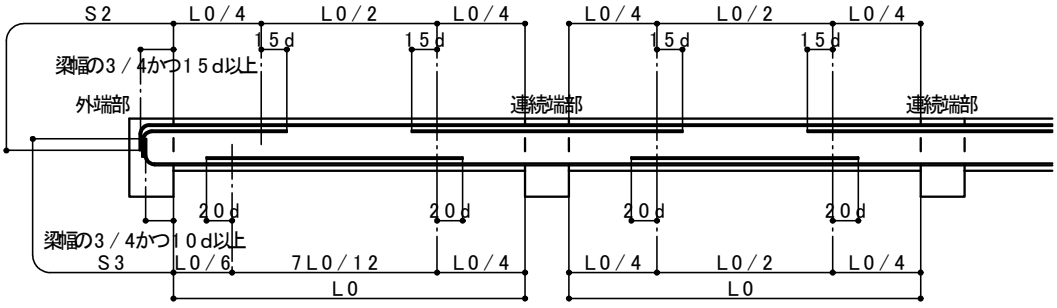
e/D≦1/6の場合(主筋を上下引き通せる場合)



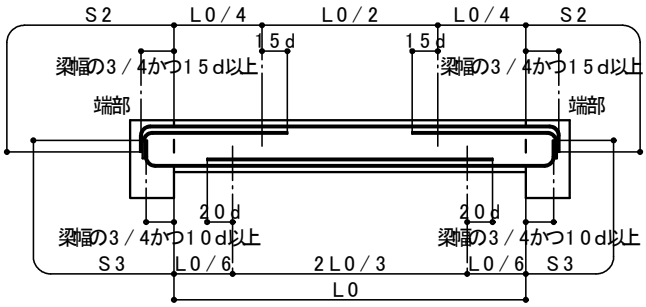
９．小梁の配筋要領

鉄筋最小曲げ長さは、直線部分で8d以上確保する。（構造細目3.5.3：梁主筋の柱内定着に準拠）

1)連続小梁の場合

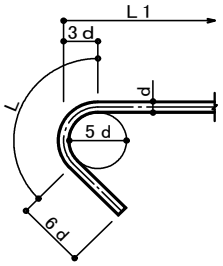


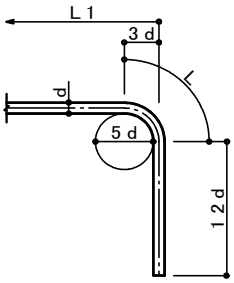
2)単独小梁の場合



10. 積算時の鉄筋曲げ考慮長さ

1) せん断補強筋及びあばら筋

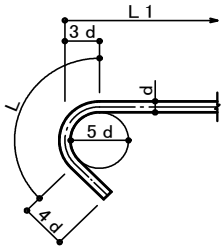


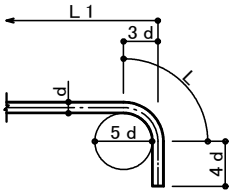


135° 曲げ
Lo=L＋6d－3d
＝6d×π×135/360＋3d
＝7.07d＋3d
＝10.07d

90° 曲げ
Lo=L＋12d－3d
＝6d×π×90/360＋9d
＝4.71d＋9d
＝13.71d

2) 幅止筋及び組立筋

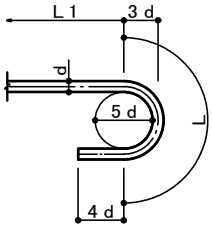




135° 曲げ
Lo=L＋4d－3d
＝6d×π×135/360＋1d
＝7.07d＋1d
＝8.07d

90° 曲げ
Lo=L＋4d－3d
＝6d×π×90/360＋1d
＝4.71d＋1d
＝5.71d

3) フック

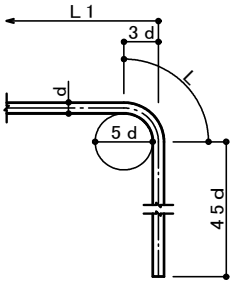


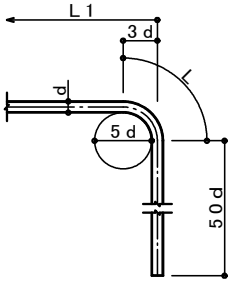
180° 曲げ
Lo=L＋4d
＝6d×π×180/360＋4d
＝9.42d＋4d
＝13.42d

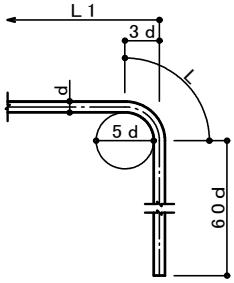
	せん断補強筋及びあばら筋		幅止筋及び組立筋		フック
	135° 曲げ	90° 曲げ	135° 曲げ	90° 曲げ	180° 曲げ
	10.07d	13.71d	8.07d	5.71d	13.42d
D 13	140	180	110	80	180
D 16	170	220	130	100	220
D 19	200	270	160	110	260
D 22	230	310	180	130	300
D 25	260	350	210	150	340
D 29	300	400	240	170	390
D 32	330	440	260	190	430

注）値は、ラウンド数値とする。

4) 一般部（90° 曲げ）





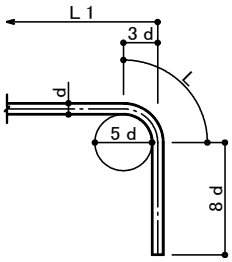


D16以下
Lo=L＋45d－3d
＝6d×π×90/360＋42d
＝4.71d＋42d
＝46.71d

D19～D22
Lo=L＋50d－3d
＝6d×π×90/360＋47d
＝4.71d＋47d
＝51.71d

D25以上
Lo=L＋60d－3d
＝6d×π×90/360＋57d
＝4.71d＋57d
＝61.71d

5) 8d（90° 曲げ）

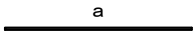
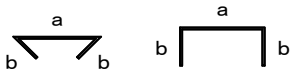
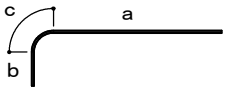
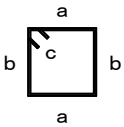
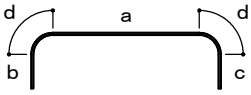
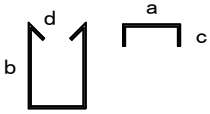
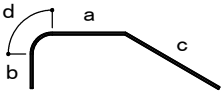
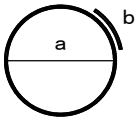
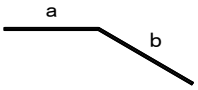
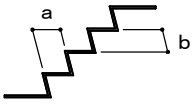
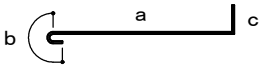
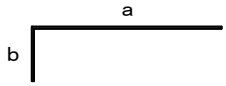
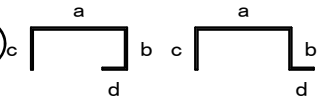
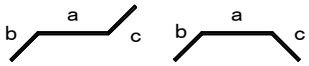
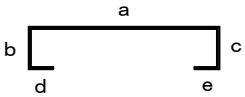
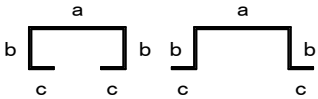


8d曲げ
Lo=L＋8d－3d
＝6d×π×90/360＋5d
＝4.71d＋5d
＝9.71d

	一般部（90° 曲げ）			8d曲げ
	D16以下	D19～D22	D25以上	
	46.71d	51.71d	61.71d	9.71d
D 13	610	—	—	130
D 16	750	—	—	160
D 19	—	990	—	190
D 22	—	1,140	—	220
D 25	—	—	1,550	250
D 29	—	—	1,790	290
D 32	—	—	1,980	320

注）値は、ラウンド数値とする。

鉄筋形状　及び　長さ算出計算式

A  L=a+（継手×ヵ所）	J  L=a+2b	S
B  L=a+b+c+dx2+（継手×ヵ所）	K  L=2(a+b+c)	T
C  L=a+b+c+（継手×ヵ所）	L  L=2(a+b+c+d)	U
D  L=a+b+c+d+（継手×ヵ所）	M  L=π×a+b+（継手×ヵ所）	V
E  L=a+b+（継手×ヵ所）	N  L＝(a+b)xc+d+e+（継手×ヵ所）	W
F L=a+b+c+（継手×ヵ所）	O  L=a+b+c+（継手×ヵ所）	X
G  L=a+b+（継手×ヵ所）	P  L=a+b+c+d+（継手×ヵ所）	Y
H  L=a+b+c+（継手×ヵ所）	Q  L=a+b+c+d+e+（継手×ヵ所）	Z
I  L=a+2(b+c)	R L=a+b+c+（継手×ヵ所）	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

鉄筋数量総括表

	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	822.00	20,926.77	11,987.18	7,996.01	312.96	4,552.54	−	−	46,597.46
圧接(SD345同径)	−	−	−	−	12.00	338.00	−	−	350.00
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	0.460	20.822	18.700	17.991	0.951	18.119	−	−	77.043

部位別集計表

底版	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	–	4,916.24	–	7,723.17	–	1,818.10	–	–	14,457.51
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	–	96.00	–	–	96.00
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	–	4.892	–	17.377	–	7.236	–	–	29.505

側壁	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	–	6,365.38	10,313.56	190.80	–	559.50	–	–	17,429.24
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	–	24.00	–	–	24.00
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	–	6.334	16.089	0.429	–	2.227	–	–	25.079

床版	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	–	4,583.39	1,583.62	–	–	–	–	–	6,167.01
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	–	–	–	–	–
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	–	4.560	2.470	–	–	–	–	–	7.030

雑部	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	822.00	29.38	–	–	–	–	–	–	851.38
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	–	–	–	–	–
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	0.460	0.029	–	–	–	–	–	–	0.489

柱	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	–	1,927.80	–	–	–	1,245.72	–	–	3,173.52
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	–	180.00	–	–	180.00
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	–	1.918	–	–	–	4.958	–	–	6.876

大梁	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	–	1,925.01	90.00	–	–	709.12	–	–	2,724.13
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	–	20.00	–	–	20.00
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	–	1.915	0.140	–	–	2.822	–	–	4.877

小梁	鉄筋径別延べ長さ表(m)								
	D10	D13	D16	D19	D22	D25	D29	D32	合計
単位重量(kg/m)	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98	5.04	6.23	
SD345	–	1,179.57	–	82.04	312.96	220.10	–	–	1,794.67
圧接(SD345同径)	–	–	–	–	12.00	18.00	–	–	30.00
	鉄筋径別重量表(t)								
SD345	–	1.174	–	0.185	0.951	0.876	–	–	3.186

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 底版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
B1- 1A	D19	F	7.30	0.27	0.38								60	1	7.95	477.00	
B	D19	F	7.30	0.42	0.38								58	1	8.10	469.80	
2A	D19	G	1.43	0.27									4	1	1.70	6.80	
B	D19	G	1.43	0.42									4	1	1.85	7.40	
3A	D19	F	13.66	0.27	0.27					1.14	1		33	1	15.34	506.22	
B	D19	F	13.66	0.42	0.42					1.14	1		32	1	15.64	500.48	
4A	D19	G	1.43	0.27									6	1	1.70	10.20	
B	D19	G	1.43	0.42									6	1	1.85	11.10	
5	D19	F	0.49	0.14	0.18								572	1	0.81	463.32	
組立筋	D13	I	0.20	0.59	0.08								60	1	1.54	92.40	
B2- 1A	D19	F	11.51	0.27	0.27					1.14	1		13	1	13.19	171.47	
B	D19	F	11.51	0.42	0.42					1.14	1		12	1	13.49	161.88	
2A	D19	F	4.26	0.27	0.99								3	1	5.52	16.56	
B	D19	P	4.26	0.60	0.42	0.39							3	1	5.67	17.01	
3A	D19	F	6.51	0.27	0.99								3	1	7.77	23.31	
B	D19	P	6.51	0.60	0.42	0.39							3	1	7.92	23.76	
4A	D19	G	6.08	0.27									11	1	6.35	69.85	
B	D19	G	6.08	0.42									10	1	6.50	65.00	
5A	D19	G	1.08	0.27									7	1	1.35	9.45	
B	D19	G	1.08	0.42									7	1	1.50	10.50	
6A	D19	F	16.16	0.27	0.27					1.14	1		53	1	17.84	945.52	
B	D19	F	16.16	0.42	0.42					1.14	1		52	1	18.14	943.28	
7A	D19	G	1.43	0.27									2	1	1.70	3.40	
B	D19	G	1.43	0.42									2	1	1.85	3.70	
8A	D19	F	13.66	0.27	0.27					1.14	1		21	1	15.34	322.14	
B	D19	F	13.66	0.42	0.42					1.14	1		20	1	15.64	312.80	
9A	D19	F	16.46	0.27	0.27					1.14	1		43	1	18.14	780.02	
B	D19	F	16.46	0.42	0.42					1.14	1		42	1	18.44	774.48	
10A	D19	F	14.91	0.27	0.99					1.14	1		3	1	17.31	51.93	
B	D19	P	14.91	0.60	0.42	0.39				1.14	1		3	1	17.46	52.38	
11A	D19	F	0.81	0.27	0.99								3	1	2.07	6.21	
B	D19	P	0.81	0.60	0.42	0.39							3	1	2.22	6.66	
12A	D19	G	4.23	0.27									4	1	4.50	18.00	
B	D19	G	4.23	0.42									3	1	4.65	13.95	
13A	D19	G	3.83	0.27									10	1	4.10	41.00	
B	D19	G	3.83	0.42									10	1	4.25	42.50	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 底版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
14A	D19	G	1.43	0.27									5	1	1.70	8.50	
B	D19	G	1.43	0.42									5	1	1.85	9.25	
15A	D19	Q	2.66	0.42	0.42	0.57	0.57						14	1	4.64	64.96	
B	D19	F	2.66	0.99	0.99								11	1	4.64	51.04	
16A	D19	Q	2.11	0.42	0.42	0.57	0.57						11	1	4.09	44.99	
B	D19	F	2.11	0.99	0.99								15	1	4.09	61.35	
17	D19	F	1.02	0.99	0.99								48	1	3.00	144.00	
18	D13	F	0.42	0.14	0.18								709	1	0.74	524.66	
組立筋	D13	I	0.20	0.59	0.08								160	1	1.54	246.40	
OB－1	D13	A	0.72										11	1	0.72	7.92	
2	D13	F	0.86	0.46	0.46								1	1	1.78	1.78	
HB－1	D13	F	1.51	0.61	0.61								24	1	2.73	65.52	
2	D13	F	1.96	0.61	0.61								14	1	3.18	44.52	
組立筋	D13	I	0.20	0.20	0.08								2	1	0.76	1.52	
A,1-2 主-上筋	D25	F	6.81	0.97	0.97								3	2	8.75	52.50	
C,1-2 主-下筋	D25	F	6.81	1.55	0.97								3	2	9.33	55.98	
BWG ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.42	0.14								30	2	1.64	98.40	
腹筋	D13	A	5.81										2	2	5.81	23.24	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								7	2	0.45	6.30	
A,2-3 主-上筋	D25	F	5.01	0.97	0.97								3	1	6.95	20.85	
BWG 主-下筋	D25	F	5.01	1.55	1.55								3	1	8.11	24.33	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.42	0.14								21	1	1.64	34.44	
腹筋	D13	A	4.01										2	1	4.01	8.02	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								5	1	0.45	2.25	
A,3-5 主-上筋	D25	F	11.01	0.97	0.35							1	9	1	12.33	110.97	9
BG1 主-下筋	D25	F	11.01	1.55	0.42							1	9	1	12.98	116.82	9
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	1.36	0.42	0.14								94	1	3.84	360.96	
	D13	F	0.42	0.14	0.18								282	1	0.74	208.68	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 底版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
腹筋	D13	A	4.36										4	1	4.36	17.44	
	D13	A	0.51										2	1	0.51	1.02	
巾止筋	D13	F	1.36	0.11	0.08								14	1	1.55	21.70	
B,1-2 主-上筋	D25	F	7.38	1.20	0.35								10	1	8.93	89.30	
BG3 主-下筋	D25	F	7.38	1.20	0.42								16	1	9.00	144.00	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	1.36	0.42	0.14								66	1	3.84	253.44	
	D13	F	0.42	0.14	0.18								264	1	0.74	195.36	
腹筋	D13	A	5.96										2	1	5.96	11.92	
	D13	A	0.51										2	1	0.51	1.02	
巾止筋	D13	F	1.36	0.11	0.08								9	1	1.55	13.95	
B,2-3 主-上筋	D25	F	4.93	1.20	0.97								3	1	7.10	21.30	
BWG 主-下筋	D25	F	4.93	1.55	1.55								3	1	8.03	24.09	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.42	0.14								22	1	1.64	36.08	
腹筋	D13	A	4.16										2	1	4.16	8.32	
巾止筋	D13	F	0.24	0.11	0.08								5	1	0.43	2.15	
B,3-5 主-上筋	D25	F	11.01	0.97	0.35							1	9	1	12.33	110.97	9
BG2 主-下筋	D25	F	11.01	1.55	0.42							1	9	1	12.98	116.82	9
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	1.36	0.42	0.14								94	1	3.84	360.96	
	D13	F	0.42	0.14	0.18								282	1	0.74	208.68	
腹筋	D13	A	4.36										4	1	4.36	17.44	
	D13	A	0.51										2	1	0.51	1.02	
巾止筋	D13	F	1.36	0.11	0.08								14	1	1.55	21.70	
C,2-5 主-上筋	D25	F	15.01	0.97	0.97							1	3	1	16.95	50.85	3
BWG 主-下筋	D25	F	15.01	1.55	1.55							1	3	1	18.11	54.33	3
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.42	0.14								67	1	1.64	109.88	
腹筋	D13	A	4.01										2	1	4.01	8.02	
	D13	A	4.36										14	1	4.36	61.04	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								17	1	0.45	7.65	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 底版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
1,A-C 主-上筋	D25	F	12.36	0.97	0.97							1	3	3	14.30	128.70	9
3,A-C 主-下筋	D25	F	12.36	1.55	1.55							1	3	3	15.46	139.14	9
5,A-C ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.42	0.14								56	3	1.64	275.52	
BWG 腹筋	D13	A	5.36										4	3	5.36	64.32	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								14	3	0.45	18.90	
2,A-C 主-上筋	D25	F	13.66	0.35	0.35							1	7	1	14.36	100.52	7
BGC 主-下筋	D25	F	13.66	1.92	1.92							1	7	1	17.50	122.50	7
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.61	1.92	0.14								62	1	5.34	331.08	
	D13	F	1.92	0.14	0.18								62	1	2.24	138.88	
腹筋	D13	A	5.21										24	1	5.21	125.04	
	D13	A	0.51										24	1	0.51	12.24	
巾止筋	D13	F	0.61	0.11	0.08								108	1	0.80	86.40	
4,A-C 主-上筋	D25	F	13.01	0.97	0.35							1	11	1	14.33	157.63	11
BGA	D25	G	4.89	0.97									2	1	5.86	11.72	
BGB 主-下筋	D25	F	13.01	1.55	0.42							1	11	1	14.98	164.78	11
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	1.36	0.42	0.14								114	1	3.84	437.76	
	D13	F	0.42	0.14	0.18								396	1	0.74	293.04	
腹筋	D13	A	5.36										4	1	5.36	21.44	
	D13	A	0.51										2	1	0.51	1.02	
巾止筋	D13	F	1.36	0.11	0.08								16	1	1.55	24.80	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 側壁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
W 1- 1	D16	G	3.71	0.23						0.80	1		58	1	4.74	274.92	
2	D16	G	5.21	0.23						0.80	1		40	1	6.24	249.60	
3	D16	F	5.01	0.19	0.19								14	1	5.39	75.46	
4	D16	F	11.46	0.19	0.19					0.80	1		24	1	12.64	303.36	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								29	1	0.45	13.05	
W 2- 1	D16	G	3.71	0.23						0.80	1		36	1	4.74	170.64	
2	D16	G	4.91	0.23						0.80	1		40	1	5.94	237.60	
3	D16	F	4.93	0.19	0.42								14	1	5.54	77.56	
4	D16	F	8.66	0.19	0.75								22	1	9.60	211.20	
5	D16	G	4.35	0.75									2	1	5.10	10.20	
6	D13	F	0.26	0.14	0.18								108	1	0.58	62.64	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								15	1	0.45	6.75	
W 3- 1	D16	G	3.71	0.23						0.80	1		58	1	4.74	274.92	
2	D16	G	5.11	0.23						0.80	1		40	1	6.14	245.60	
3	D16	G	5.21	0.23						0.80	1		84	1	6.24	524.16	
4	D16	F	15.01	0.19	0.19					0.80	1		14	1	16.19	226.66	
5	D16	F	21.46	0.19	0.19					0.80	2		24	1	23.44	562.56	
6	D13	F	0.26	0.14	0.18								276	1	0.58	160.08	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								39	1	0.45	17.55	
W 4- 1	D16	F	3.93	0.75	0.75					0.80	1		78	1	6.23	485.94	
2	D16	F	4.53	0.75	0.75					0.80	1		26	1	6.83	177.58	
3	D16	F	10.41	0.75	0.75					0.80	1		36	1	12.71	457.56	
4	D13	F	0.26	0.14	0.18								120	1	0.58	69.60	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								26	1	0.45	11.70	
W 5- 1	D16	G	3.71	0.23						0.80	1		108	1	4.74	511.92	
2	D16	F	12.36	0.19	0.19					0.80	1		24	1	13.54	324.96	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								26	1	0.45	11.70	
W 6- 1	D16	F	3.93	0.75	0.75					0.80	1		112	1	6.23	697.76	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 側壁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
2	D16	F	12.56	0.75	0.75					0.80	1		36	1	14.86	534.96	
3	D19	A	2.35										16	1	2.35	37.60	
4	D19	A	4.10										8	1	4.10	32.80	
5	D19	A	1.90										32	1	1.90	60.80	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								40	1	0.45	18.00	
W 7- 1	D16	A	3.84							0.80	1		64	1	4.64	296.96	
2	D16	A	2.30										36	1	2.30	82.80	
3	D16	A	4.05										16	1	4.05	64.80	
4	D16	A	12.14							0.80	1		16	1	12.94	207.04	
5	D19	A	2.65										8	1	2.65	21.20	
6	D19	A	5.80										4	1	5.80	23.20	
7	D19	A	1.90										8	1	1.90	15.20	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								22	1	0.45	9.90	
W 8- 1	D16	F	3.93	0.75	0.75					0.80	1		24	1	6.23	149.52	
2	D16	G	4.41	0.23						0.80	1		54	1	5.44	293.76	
3	D16	G	4.91	0.23						0.80	1		54	1	5.94	320.76	
4	D16	F	15.26	0.19	0.75					0.80	1		30	1	17.00	510.00	
5	D16	G	3.45	0.75									6	1	4.20	25.20	
6	D16	G	6.55	0.19									6	1	6.74	40.44	
7	D13	F	0.26	0.14	0.18								270	1	0.58	156.60	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								22	1	0.45	9.90	
W 9- 1	D16	F	3.93	0.75	0.75					0.80	1		24	1	6.23	149.52	
2	D16	G	4.41	0.23						0.80	1		54	1	5.44	293.76	
3	D16	G	5.21	0.23						0.80	1		54	1	6.24	336.96	
4	D16	F	15.26	0.19	0.75					0.80	1		30	1	17.00	510.00	
5	D16	G	3.45	0.75									6	1	4.20	25.20	
6	D16	G	6.55	0.19									8	1	6.74	53.92	
7	D13	F	0.26	0.14	0.18								295	1	0.58	171.10	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								21	1	0.45	9.45	
W10- 1	D13	F	3.93	0.61	0.61					0.65	1		8	2	5.80	92.80	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 側壁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
2	D13	G	3.28	0.61						0.65	1		8	2	4.54	72.64	
3	D13	G	1.17	0.61									16	2	1.78	56.96	
4	D13	F	3.16	0.61	0.61								28	2	4.38	245.28	
巾止筋	D13	F	0.11	0.11	0.08								3	2	0.30	1.80	
W11- 1	D13	F	3.93	0.61	0.61					0.65	1		10	2	5.80	116.00	
2	D13	G	2.37	0.61						0.65	1		7	2	3.63	50.82	
3	D13	G	2.52	0.61						0.65	1		7	2	3.78	52.92	
4	D13	F	3.16	0.61	0.61								20	2	4.38	175.20	
5	D13	G	0.76	0.61									16	2	1.37	43.84	
6	D13	G	1.26	0.61									16	2	1.87	59.84	
7 平均	D16	A	2.14										8	2	2.14	34.24	
8	D16	A	2.44										4	2	2.44	19.52	
9	D16	A	1.44										8	2	1.44	23.04	
巾止筋	D13	F	0.16	0.11	0.08								7	2	0.35	4.90	
W12- 1	D13	G	2.22	0.61						0.65	1		32	1	3.48	111.36	
2	D13	F	3.93	0.61	0.61					0.65	1		80	1	5.80	464.00	
3	D13	F	12.56	0.61	0.61					0.65	1		16	1	14.43	230.88	
4	D13	F	8.36	0.61	0.61								20	1	9.58	191.60	
5	D13	G	2.62	0.61									4	1	3.23	12.92	
巾止筋	D13	F	0.16	0.11	0.08								34	1	0.35	11.90	
W13- 1	D13	F	3.93	0.61	0.61					0.65	1		8	2	5.80	92.80	
2	D13	G	2.62	0.61						0.65	1		20	2	3.88	155.20	
3	D13	G	0.64	0.61									16	2	1.25	40.00	
4	D13	A	0.91										8	2	0.91	14.56	
5	D13	F	3.96	0.61	0.61								28	2	5.18	290.08	
6	D16	G	1.96	0.23									16	2	2.19	70.08	
7	D16	F	3.96	0.20	0.20								4	2	4.36	34.88	
8	D16	A	1.44										16	2	1.44	46.08	
巾止筋	D13	F	0.16	0.11	0.08								8	2	0.35	5.60	
W14- 1	D13	G	2.22	0.61									28	2	2.83	158.48	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 側壁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
2	D13	F	3.96	0.61	0.61								18	2	5.18	186.48	
巾止筋	D13	F	0.16	0.11	0.08								4	2	0.35	2.80	
W15- 1	D13	F	5.13	0.61	0.61					0.65	1		76	1	7.00	532.00	
2	D13	A	7.76										44	1	7.76	341.44	
3	D13	F	0.11	0.14	0.18								108	1	0.43	46.44	
巾止筋	D13	F	0.11	0.11	0.08								24	1	0.30	7.20	
HW - 1	D13	F	1.92	0.61	0.61								44	1	3.14	138.16	
2	D13	F	1.51	0.61	0.61								36	1	2.73	98.28	
3	D13	F	1.96	0.61	0.61								18	1	3.18	57.24	
4	D16	G	1.65	0.14									8	1	1.79	14.32	
5	D16	F	1.51	0.14	0.29								8	1	1.94	15.52	
6	D16	A	1.44										16	1	1.44	23.04	
巾止筋	D13	F	0.11	0.11	0.08								5	1	0.30	1.50	
A,1-3 主-上筋	D25	F	11.44	1.01	1.01							1	3	1	13.46	40.38	3
1WG 主-下筋	D25	F	11.46	0.97	0.97							1	3	1	13.40	40.20	3
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								51	1	2.56	130.56	
腹筋	D13	A	5.81										4	1	5.81	23.24	
	D13	A	4.01										4	1	4.01	16.04	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								24	1	0.45	10.80	
B,2-3 主-上筋	D25	F	4.93	0.97	1.20								3	1	7.10	21.30	
1WG 主-下筋	D25	F	4.93	0.97	1.20								3	1	7.10	21.30	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								22	1	2.56	56.32	
腹筋	D13	A	4.16										4	1	4.16	16.64	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								12	1	0.45	5.40	
C,1-2 主-上筋	D25	F	6.79	1.01	1.01								3	1	8.81	26.43	
1WG 主-下筋	D25	F	6.81	0.97	0.97								3	1	8.75	26.25	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								30	1	2.56	76.80	
腹筋	D13	A	5.81										4	1	5.81	23.24	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 側壁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								14	1	0.45	6.30	
C,2-3 主-上筋	D25	F	5.01	0.97	0.97								3	1	6.95	20.85	
1WG 主-下筋	D25	F	5.01	0.97	0.97								3	1	6.95	20.85	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								21	1	2.56	53.76	
腹筋	D13	A	4.01										4	1	4.01	16.04	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								10	1	0.45	4.50	
ﾏｼｳﾁ 主筋	D16	F	4.98	0.23	0.23								2	1	5.44	10.88	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	F	0.26	0.63	0.63								21	1	1.52	31.92	
C,3-5 主-上筋	D25	F	10.34	1.01	1.01							1	3	1	12.36	37.08	3
1WG 主-下筋	D25	F	10.36	0.97	0.97							1	3	1	12.30	36.90	3
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								46	1	2.56	117.76	
腹筋	D13	A	4.36										8	1	4.36	34.88	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								24	1	0.45	10.80	
1,A-C 主-上筋	D25	F	12.34	1.01	1.01							1	3	1	14.36	43.08	3
1WG 主-下筋	D25	F	12.36	0.97	0.97							1	3	1	14.30	42.90	3
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								56	1	2.56	143.36	
腹筋	D13	A	5.36										8	1	5.36	42.88	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								28	1	0.45	12.60	
2,A-C 主-上筋	D25	F	12.20	0.75	0.75							1	3	1	13.70	41.10	3
1WG 主-下筋	D25	F	12.20	0.75	0.75							1	3	1	13.70	41.10	3
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								54	1	2.56	138.24	
腹筋	D13	A	5.21										8	1	5.21	41.68	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								28	1	0.45	12.60	
ﾏｼｳﾁ 主筋	D16	A	12.30							0.80	1		2	1	13.10	26.20	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	F	0.26	0.63	0.63								54	1	1.52	82.08	
3,B-C 主-上筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								3	1	8.30	24.90	
1WG 主-下筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								3	1	8.30	24.90	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								28	1	2.56	71.68	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 側壁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
腹筋	D13	A	5.36										4	1	5.36	21.44	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								14	1	0.45	6.30	
5,B-C 主-上筋	D25	F	6.34	1.01	1.01								3	1	8.36	25.08	
1WG 主-下筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								3	1	8.30	24.90	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.26	0.88	0.14								28	1	2.56	71.68	
腹筋	D13	A	5.36										35	1	5.36	187.60	
巾止筋	D13	F	0.26	0.11	0.08								14	1	0.45	6.30	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 床版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
S 1-1A	D13	G	1.27	0.61									32	1	1.88	60.16	
B	D13	G	1.27	0.61									32	1	1.88	60.16	
2A	D13	F	3.13	0.29	0.61								4	1	4.03	16.12	
B	D13	F	3.13	0.22	0.61								4	1	3.96	15.84	
3A	D13	F	6.80	0.29	0.29								7	1	7.38	51.66	
B	D13	F	6.80	0.22	0.22								7	1	7.24	50.68	
4A	D13	F	3.93	0.61	0.29								6	1	4.83	28.98	
B	D13	F	3.93	0.61	0.22								6	1	4.76	28.56	
5A	D13	G	4.94	0.29									7	1	5.23	36.61	
B	D13	G	4.94	0.22									7	1	5.16	36.12	
6A	D13	A	1.03										14	1	1.03	14.42	
B	D13	A	1.03										14	1	1.03	14.42	
7A	D13	G	0.94	0.29									7	1	1.23	8.61	
B	D13	G	0.94	0.22									7	1	1.16	8.12	
8A	D13	F	12.50	0.29	0.29					0.65	1		5	1	13.73	68.65	
B	D13	F	12.50	0.22	0.22					0.65	1		5	1	13.59	67.95	
9A	D13	G	1.02	0.61									28	1	1.63	45.64	
B	D13	G	1.02	0.61									28	1	1.63	45.64	
10A	D13	A	2.58										14	1	2.58	36.12	
B	D13	A	2.58										14	1	2.58	36.12	
11A B	D16	G	2.52	0.42									20	1	2.94	58.80	
12A B	D16	F	12.50	0.42	0.42					0.80	1		4	1	14.14	56.56	
13A B	D16	A	1.44										20	1	1.44	28.80	
S 2-1A	D13	F	4.97	0.29	0.17								26	1	5.43	141.18	
B	D13	F	4.97	0.22	0.13								26	1	5.32	138.32	
2A	D13	F	4.85	0.29	0.29								26	1	5.43	141.18	
B	D13	F	4.85	0.22	0.22								26	1	5.29	137.54	
3A	D13	F	12.50	0.29	0.29					0.65	1		21	1	13.73	288.33	
B	D13	F	12.50	0.22	0.22					0.65	1		21	1	13.59	285.39	
4A	D13	F	6.32	0.17	0.29								20	1	6.78	135.60	
B	D13	F	6.32	0.13	0.22								20	1	6.67	133.40	
5A	D13	G	2.47	0.29									2	1	2.76	5.52	
B	D13	G	2.47	0.22									2	1	2.69	5.38	
6A	D13	F	4.34	0.17	0.25								23	1	4.76	109.48	
B	D13	F	4.34	0.13	0.18								23	1	4.65	106.95	
7A	D13	F	10.35	0.29	0.29					0.65	1		16	1	11.58	185.28	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 床版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
B	D13	F	10.35	0.22	0.22					0.65	1		16	1	11.44	183.04	
8A	D13	F	5.18	0.29	0.21								8	1	5.68	45.44	
B	D13	F	5.18	0.22	0.14								8	1	5.54	44.32	
9A B	D16	A	2.04										28	4	2.04	228.48	
S 3-1A	D16	F	6.44	0.30	0.30								44	1	7.04	309.76	
B	D16	F	6.44	0.22	0.64								44	1	7.30	321.20	
2A	D16	F	10.29	0.30	0.30					0.80	1		21	1	11.69	245.49	
B	D16	F	10.29	0.22	0.22					0.80	1		21	1	11.53	242.13	
3	D13	F	0.18	0.14	0.18								462	1	0.50	231.00	
S 4-1A	D13	F	3.15	0.61	0.17								33	1	3.93	129.69	
B	D13	F	3.15	0.61	0.13								33	1	3.89	128.37	
2A	D13	G	0.76	0.17									13	1	0.93	12.09	
B	D13	G	0.76	0.13									13	1	0.89	11.57	
3A	D13	F	6.86	0.61	0.36								10	1	7.83	78.30	
B	D13	F	6.86	0.61	0.29								10	1	7.76	77.60	
4A	D13	G	0.92	0.61									10	1	1.53	15.30	
B	D13	G	0.92	0.61									10	1	1.53	15.30	
5A	D13	F	10.41	0.61	0.61					0.65	1		2	1	12.28	24.56	
B	D13	F	10.41	0.61	0.61					0.65	1		2	1	12.28	24.56	
6A B	D16	G	3.05	0.39									4	1	3.44	13.76	
7A B	D16	A	3.94										4	1	3.94	15.76	
8A B	D16	A	1.44										4	1	1.44	5.76	
ST1-1	D13	G	1.42	0.61									16	1	2.03	32.48	
2	D13	G	1.42	0.61									7	1	2.03	14.21	
3	D13	N	0.35	0.22	7.00	0.90	0.59						6	1	5.48	32.88	
4	D13	H	2.66	0.59	0.59								6	1	3.84	23.04	
5	D13	E	8.44	0.59									6	1	9.03	54.18	
6	D13	R	1.73	0.61	0.59								7	1	2.93	20.51	
7	D13	R	1.57	0.61	0.59								7	1	2.77	19.39	
8	D13	R	1.71	0.61	0.59								6	1	2.91	17.46	
9	D13	R	1.87	0.61	0.59								6	1	3.07	18.42	
10	D13	G	1.72	0.61									28	1	2.33	65.24	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 床版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
11	D13	G	1.72	0.61									14	1	2.33	32.62	
12	D13	N	0.35	0.22	14.00	0.79	0.34						7	1	9.11	63.77	
13	D13	H	4.90	0.19	0.54								7	1	5.63	39.41	
14	D13	A	0.83										7	1	0.83	5.81	
15	D13	G	2.04	0.61									1	1	2.65	2.65	
ST2-1	D13	G	1.31	0.17									14	1	1.48	20.72	
2	D13	G	1.31	0.17									6	1	1.48	8.88	
3	D13	N	0.34	0.24	6.00	0.59	0.59						5	1	4.66	23.30	
4	D13	H	2.52	0.59	0.59								5	1	3.70	18.50	
5	D13	R	0.52	0.35	0.59								5	1	1.46	7.30	
6	D13	G	1.31	0.17									3	1	1.48	4.44	
7	D13	G	1.31	0.17									3	1	1.48	4.44	
8	D13	R	1.05	0.24	0.59								5	1	1.88	9.40	
9	D13	R	1.19	0.24	0.59								5	1	2.02	10.10	
ST3-1	D13	G	1.46	0.61									16	1	2.07	33.12	
2	D13	G	1.46	0.61									9	1	2.07	18.63	
3	D13	N	0.37	0.22	7.00	0.38	0.86						7	1	5.37	37.59	
4	D13	H	3.01	0.59	0.59								7	1	4.19	29.33	
5	D13	R	0.67	0.32	0.59								7	1	1.58	11.06	
6	D13	F	1.43	0.29	0.36								22	1	2.08	45.76	
7	D13	F	1.43	0.22	0.29								22	1	1.94	42.68	
8	D13	F	4.84	0.32	0.32								5	1	5.48	27.40	
9	D13	F	4.84	0.25	0.25								5	1	5.34	26.70	
STW-1 平均	D13	G	1.43	0.61									3	1	2.04	6.12	
2 平均	D13	G	1.43	0.61									9	1	2.04	18.36	
3	D13	G	1.59	0.14									20	1	1.73	34.60	
4	D13	G	0.49	0.14									10	1	0.63	6.30	
5	D13	A	3.46										3	1	3.46	10.38	
6 平均	D13	A	1.97										6	1	1.97	11.82	
7 平均	D13	A	3.00										2	1	3.00	6.00	
8	D13	A	3.28										1	1	3.28	3.28	
9	D13	G	1.41	0.61									6	1	2.02	12.12	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 床版	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
10	D13	G	1.43	0.61									6	1	2.04	12.24	
HS 1	D13	F	1.51	0.61	0.61								16	1	2.73	43.68	
2	D13	F	1.96	0.61	0.61								10	1	3.18	31.80	
3	D16	A	2.04										28	1	2.04	57.12	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 雑部	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
ｻｼｷﾝ																	
A通1-2 縦筋	D10	A	0.75										80	1	0.75	60.00	
A通2-3 縦筋	D10	A	0.75										56	1	0.75	42.00	
A通3-4 縦筋	D10	A	0.75										10	1	0.75	7.50	
ｼｬｯﾀｰ	D10	G	0.59	0.16									4	1	0.75	3.00	
	D13	G	0.71	0.27									6	1	0.98	5.88	
A通4-5 縦筋	D10	A	0.75										10	1	0.75	7.50	
ｼｬｯﾀｰ	D10	G	0.59	0.16									4	1	0.75	3.00	
	D13	G	0.71	0.27									6	1	0.98	5.88	
B通2-3 横筋	D10	A	0.75										12	1	0.75	9.00	
B通3-4 縦筋	D10	A	0.75										44	1	0.75	33.00	
補強-縦	D13	A	1.04										4	1	1.04	4.16	
B通4-5 縦筋	D10	A	0.75										62	1	0.75	46.50	
C通1-2 縦筋	D10	A	0.75										80	1	0.75	60.00	
C通2-3 縦筋	D10	A	0.75										28	1	0.75	21.00	
補強-縦	D13	A	1.04										4	1	1.04	4.16	
C通3-4 縦筋	D10	A	0.75										60	1	0.75	45.00	
C通4-5 縦筋	D10	A	0.75										62	1	0.75	46.50	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 雑部	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
1通A-B 縦筋	D10	A	0.75										74	1	0.75	55.50	
1通B-C 縦筋	D10	A	0.75										74	1	0.75	55.50	
2通A-C 縦筋	D10	A	0.75										128	1	0.75	96.00	
補強-縦	D13	A	1.04										8	1	1.04	8.32	
3通A-B 縦筋	D10	A	0.75										74	1	0.75	55.50	
5通A-B 縦筋	D10	A	0.75										74	1	0.75	55.50	
5通B-C 縦筋	D10	A	0.75										74	1	0.75	55.50	
ﾃﾞﾝｷｼﾂ 縦筋	D10	A	0.75										86	1	0.75	64.50	
補強-縦	D13	A	0.98										1	1	0.98	0.98	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 柱	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
1,A.C 主筋	D25	G	4.74	1.01								1	12	2	5.75	138.00	24
BC1 HOOP筋	D13	K	0.56	0.56	0.14								39	2	2.52	196.56	
1,B 主筋	D25	G	4.74	1.01								1	12	1	5.75	69.00	12
BC4	D13	K	0.56	0.56	0.14								39	1	2.52	98.28	
2,A.C 主筋	D25	G	6.24	1.01								1	14	2	7.25	203.00	28
BC2 HOOP筋	D13	K	0.56	0.86	0.14								54	2	3.12	336.96	
2,B 主筋	D25	O	5.24	0.34	1.01							1	8	1	6.59	52.72	8
BC7 HOOP筋	D13	K	0.26	0.26	0.14								54	1	1.32	71.28	
3,A-C 主筋	D25	G	6.24	1.01								1	12	3	7.25	261.00	36
BC3 HOOP筋	D13	K	0.56	0.56	0.14								54	3	2.52	408.24	
4,A-C 主筋	D25	G	6.24	1.01								1	12	3	7.25	261.00	36
BC3.6 HOOP筋	D13	K	0.56	0.56	0.14								54	3	2.52	408.24	
5,A-C 主筋	D25	G	6.24	1.01								1	12	3	7.25	261.00	36
BC1.5 HOOP筋	D13	K	0.56	0.56	0.14								54	3	2.52	408.24	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 大梁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
A,3-5 主-上筋	D25	F	10.36	0.97	0.97							1	5	1	12.30	61.50	5
1G1 主-下筋	D25	F	10.36	0.97	0.97							1	5	1	12.30	61.50	5
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.43	1.98	0.14								46	1	5.10	234.60	
腹筋	D13	A	4.36										24	1	4.36	104.64	
巾止筋	D13	F	0.43	0.11	0.08								72	1	0.62	44.64	
ﾏｼｳﾁ 主筋	D16	F	10.34	0.23	0.23					0.80	1		3	1	11.60	34.80	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	F	0.43	0.63	0.63								46	1	1.69	77.74	
B,1-2 主-上筋	D25	F	6.72	1.01	1.55								4	1	9.28	37.12	
1G3 主-下筋	D25	F	6.73	0.97	1.20								4	1	8.90	35.60	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.28	0.88	0.14								60	1	2.60	156.00	
腹筋	D13	A	5.96										4	1	5.96	23.84	
巾止筋	D13	F	0.28	0.11	0.08								14	1	0.47	6.58	
B,3-5 主-上筋	D25	F	10.36	0.97	0.97							1	5	1	12.30	61.50	5
1G2 主-下筋	D25	F	10.36	0.97	0.97							1	5	1	12.30	61.50	5
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.43	1.58	0.14								46	1	4.30	197.80	
腹筋	D13	A	4.36										20	1	4.36	87.20	
巾止筋	D13	F	0.43	0.11	0.08								60	1	0.62	37.20	
ﾏｼｳﾁ 主筋	D16	F	10.34	0.23	0.23					0.80	1		3	1	11.60	34.80	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.43	0.11	0.08								46	1	1.24	57.04	
3,A-B 主-上筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								5	1	8.30	41.50	
1GC 主-下筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								5	1	8.30	41.50	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.43	1.38	0.14								28	1	3.90	109.20	
腹筋	D13	A	5.36										8	1	5.36	42.88	
巾止筋	D13	F	0.43	0.11	0.08								28	1	0.62	17.36	
ﾏｼｳﾁ 主筋	D16	F	6.34	0.23	0.23								3	1	6.80	20.40	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	F	0.43	0.96	0.96								28	1	2.35	65.80	
4,A-B 主-上筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								8	1	8.30	66.40	
1GA 主-下筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								6	1	8.30	49.80	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.48	0.93	0.14								54	1	3.10	167.40	
	D13	F	0.93	0.14	0.18								54	1	1.25	67.50	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 大梁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
腹筋	D13	A	5.36										4	1	5.36	21.44	
巾止筋	D13	F	0.48	0.11	0.08								14	1	0.67	9.38	
4,B-C 主-上筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								8	1	8.30	66.40	
1GB 主-下筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								5	1	8.30	41.50	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.38	0.88	0.14								54	1	2.80	151.20	
腹筋	D13	A	5.36										4	1	5.36	21.44	
巾止筋	D13	F	0.38	0.11	0.08								14	1	0.57	7.98	
5.A-B 主-上筋	D25	F	6.34	1.01	1.01								5	1	8.36	41.80	
1GD 主-下筋	D25	F	6.36	0.97	0.97								5	1	8.30	41.50	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.43	1.68	0.14								28	1	4.50	126.00	
腹筋	D13	A	5.36										10	1	5.36	53.60	
巾止筋	D13	F	0.43	0.11	0.08								35	1	0.62	21.70	
ﾎｲｽﾄ 主筋	D13	F	0.28	0.76	0.76								5	1	1.80	9.00	
ﾏｼｳﾁ 配力筋	D13	F	0.43	0.76	0.76								3	1	1.95	5.85	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 小梁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
1B1 主-上筋	D25	F	10.29	1.08	1.08							1	5	2	12.45	124.50	10
主-下筋	D25	F	10.29	0.83	0.83							1	4	2	11.95	95.60	8
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.38	0.68	0.14								91	2	2.40	436.80	
	D13	F	0.68	0.14	0.18								91	2	1.00	182.00	
腹筋	D13	A	4.38										2	2	4.38	17.52	
	D13	A	4.56										2	2	4.56	18.24	
巾止筋	D13	F	0.38	0.11	0.08								12	2	0.57	13.68	
1B2 主-上筋	D22	F	10.35	0.80	0.80							1	3	1	11.95	35.85	3
	D22	A	3.48										2	1	3.48	6.96	
主-下筋	D22	F	10.35	0.69	0.69							1	3	1	11.73	35.19	3
	D22	A	3.70										1	1	3.70	3.70	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.33	0.68	0.14								49	1	2.30	112.70	
腹筋	D13	A	4.56										2	1	4.56	9.12	
	D13	A	4.81										2	1	4.81	9.62	
巾止筋	D13	F	0.33	0.11	0.08								12	1	0.52	6.24	
1B3 主-上筋	D22	F	10.35	0.80	0.80							1	3	1	11.95	35.85	3
	D22	A	3.48										3	1	3.48	10.44	
主-下筋	D22	F	10.35	0.69	0.69							1	3	1	11.73	35.19	3
	D22	A	3.70										1	1	3.70	3.70	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.28	0.58	0.14								49	1	2.00	98.00	
腹筋	D13	A	4.56										2	1	4.56	9.12	
	D13	A	4.81										2	1	4.81	9.62	
巾止筋	D13	F	0.28	0.11	0.08								12	1	0.47	5.64	
1B4 主-上筋	D22	F	4.97	0.80	0.68								4	1	6.45	25.80	
主-下筋	D22	F	4.97	0.69	0.57								4	1	6.23	24.92	
	D22	A	3.72										2	1	3.72	7.44	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.28	0.48	0.14								23	1	1.80	41.40	
腹筋	D13	A	4.31										2	1	4.31	8.62	
巾止筋	D13	F	0.28	0.11	0.08								6	1	0.47	2.82	
1B4 主-上筋	D22	F	4.85	0.80	0.80								4	1	6.45	25.80	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 小梁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
主-下筋	D22	F	4.85	0.69	0.69								4	1	6.23	24.92	
	D22	A	3.72										2	1	3.72	7.44	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.28	0.48	0.14								23	1	1.80	41.40	
腹筋	D13	A	4.31										2	1	4.31	8.62	
巾止筋	D13	F	0.28	0.11	0.08								6	1	0.47	2.82	
1B5 主-上筋	D19	F	3.15	0.62	0.53								3	1	4.30	12.90	
主-下筋	D19	F	3.15	0.53	0.44								3	1	4.12	12.36	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.23	0.38	0.14								13	1	1.50	19.50	
1B5 主-上筋	D19	F	4.34	0.53	0.61								3	1	5.48	16.44	
主-下筋	D19	F	4.34	0.44	0.52								3	1	5.30	15.90	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.23	0.38	0.14								18	1	1.50	27.00	
1B6 主-上筋	D19	F	4.84	0.68	0.68								2	1	6.20	12.40	
主-下筋	D19	F	4.84	0.59	0.59								2	1	6.02	12.04	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.18	0.48	0.14								23	1	1.60	36.80	
腹筋	D13	A	4.36										2	1	4.36	8.72	
巾止筋	D13	F	0.18	0.11	0.08								6	1	0.37	2.22	
1CG 主-上筋	D22	F	1.89	0.35	0.48								3	1	2.72	8.16	
主-下筋	D22	G	1.89	0.35									3	1	2.24	6.72	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.23	0.48	0.14								7	1	1.70	11.90	
腹筋	D13	A	1.17										2	1	1.17	2.34	
巾止筋	D13	F	0.23	0.11	0.08								3	1	0.42	1.26	
1CG 主-上筋	D22	F	1.67	0.57	0.48								3	1	2.72	8.16	
主-下筋	D22	G	1.67	0.57									3	1	2.24	6.72	
ｽﾀｰﾗｯﾌﾟ	D13	K	0.23	0.48	0.14								7	1	1.70	11.90	
腹筋	D13	A	1.17										2	1	1.17	2.34	
巾止筋	D13	F	0.23	0.11	0.08								3	1	0.42	1.26	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称 小梁	種径	形状	長さ(m)					曲部長さ		継ぎ手数		圧接	本数	倍数	1本当長さ (m)	延べ長さ (m)	圧接小計 (ヵ所)
			a	b	c	d	e	r(半径)	θ(角度)	長さ	ヵ所						
ﾎｲｽﾄ 主筋	D13	F	0.28	1.46	1.46								3	1	3.20	9.60	
ﾏｼｳﾁ	D13	F	0.33	1.46	1.46								1	1	3.25	3.25	
配力筋	D13	K	0.28	0.33	0.14								5	1	1.50	7.50	

北部浄水場着水井及び薬品混和池

足場工

名　称	計　　算　　式							数　量	単位
枠組足場	H								
A	3.50	×6.45						22.58	
B	5.00	×4.80						24.00	
C	3.50	×2.80						9.80	
D	3.50	×10.55						36.93	
E	3.50	×2.80						9.80	
F	3.50	×6.45						22.58	
G	5.00	×15.35						76.75	
H	3.50	×12.70						44.45	
I	5.00	×6.63						33.15	
J	5.00	×3.98						19.90	
K	2.05	×1.25	×2					5.13	
L	2.05	×2.10						4.31	
M	3.50	×3.30	×2					23.10	
								332.48	掛m^2

支保工　（支保耐力　40ＫＮ/㎡以下）

名　称	計　　算　　式							数　量	単位
くさび結合支保	H								
5	4.45	×4.25	×5.75	×2				217.49	
壁控除	-4.45	×0.25	×3.75	×2				▲8.34	
7	4.45	×9.75	×5.60					242.97	
	-4.45	×4.75	×1.25					▲26.42	
								425.70	空m³
ﾊﾟｲﾌﾟｻﾎﾟｰﾄ支保	H								
1	3.25	×2.50	×2.40	×2				39.00	
2	3.25	×2.50	×1.50	×2				24.38	
3	3.25	×2.50	×3.00					24.38	
4	3.25	×1.50	×3.75	×4				73.13	
6	3.25	×9.75	×6.70					212.31	
8	4.45	×4.75	×1.25					26.42	
9	3.25	×9.75	×2.40					76.05	
	-3.25	×2.50	×2.00					▲16.25	
10	1.50	×1.00	×1.60					2.40	
								461.82	空m³

雑工　　数　量　総　括　表

名　　称	形 状 寸 法	単位	数　　量	備　　考
打継目止水板工	塩ビ製 FF150×5	m	157.76	
足掛金物	ｽﾃﾝﾚｽ製 W=400	本	206	
落込み取手	ｽﾃﾝﾚｽ製 W=300	個	4	
アルミ製手摺	一般部　H=1,100	m	43.93	
〃	階段部　H=900	m	9.90	
〃	脱着部　H=1,100	m	9.15	
アルミ製手摺用扉	W=900×H=1,100	箇所	7	
ＦＲＰ製ドーム	2,240L×2,740D　ｱﾙﾐ枠付	箇所	1	
ＦＲＰ製せき板	E-1　1,500W×500H×4ｔ	箇所	2	参考数量別紙
〃	E-2　1,050W×740H×4ｔ	箇所	2	参考数量別紙
側溝用鋼製グレーチング蓋	溝巾200用　19ｔ	m	1.35	
〃　　〃　　受枠	H=19　SUS304　PL-3加工	m	2.70	参考数量別紙
ＦＲＰ製マンホール蓋	φ600　軽荷重	箇所	4	
鋳鉄製マンホール鉄蓋	φ600　防水型　軽荷重	箇所	1	
整流孔	VP100　L=250打込	本	98	
息抜き管	VP100　L=400打込	本	2	
シャッターアングル	ｺｰﾅｰｱﾝｸﾞﾙ　L-40×40×5 SUS304	m	7.00	参考数量別紙
側溝モルタル勾配塗り	200W　平均塗厚80	m	52.20	
コンクリート直均し仕上	床　無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ面	m^2	129.82	
床用塗料塗	床　無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ面	m^2	129.82	
槽内エポキシ系塗膜防水	床面	m^2	107.81	
〃　　〃	壁面	m^2	559.49	
〃　　〃	見上げ面	m^2	100.35	
ホイストレール10kＮ吊り	L=6,075	箇所	1	参考数量別紙

打継目止水板　塩ビ製　FF150

	計	算	式	数	量	
打継目止水板						
+18.000						
符号1	15.10	*2		30	20	
符号2	14.98			14	98	
符号3	12.30			12	30	
符号4	4.83			4	83	
符号5	10.15			10	15	
+19.500						
符号6	15.10	*2		30	20	
符号7	21.40			21	40	
符号8	12.30			12	30	
符号9	11.25			11	25	
符号10	10.15			10	15	
				157	76	m

足掛金物　ｽﾃﾝﾚｽ製　W=400

	計	算	式	数	量	
符号T-1	9	*2			18	
符号T-2	8	*1			8	
符号T-3	9	*6			54	
符号T-4	9	*8			72	
符号T-5	12	*2			24	
符号T-6	13	*2			26	
符号T-7	4	*1			4	
					206	本

落込み取手　ｽﾃﾝﾚｽ製　W=300

	計	算	式	数	量	
符号T-1	1	*2			2	
符号T-2	1	*1			1	
符号T-7	1	*1			1	
					4	個

アルミ手摺　一般部　H=1,100

	計	算	式	数	量	
HR-1						
苛性注入機室	1.00	*1		1	00	
混和室	5.53	*1		5	53	
	4.70	*2		9	40	
	3.05	*2		6	10	
	1.95	*2		3	90	
	3.40	*2		6	80	
	1.20	*2		2	40	
	2.20	*4		8	80	
				43	93	m

アルミ手摺　階段部　H=900

	計	算	式	数	量	
HR-2						
苛性注入機室	2.10	*1		2	10	
ろ過ポンプ室	7.80	*1		7	80	
				9	90	m

アルミ手摺　脱着部　H=1,100

	計	算	式	数	量	
HR-3						
搬入口廻り	0.85	*3		2	55	
	0.80	*3	*2	4	80	
搬入ｽﾃｰｼﾞ	0.90	*2		1	80	
				9	15	m

アルミ手摺用扉　900W×1,100H

	計	算	式	数	量	
HRD						
混和室	1	*7		7		箇所

FRP製ドーム　2,240L×2,740D　（アルミ製受枠共）

	計	算	式	数	量	
D-1						
搬入口	1			1		箇所

FRP製せき板　E-1　1,500W×500H×4ｔ

	計	算	式	数	量	
E-1						
分配槽	1	*2		2		箇所
（1箇所当り参考数量）						
FRP板　t=4	1.50	*0.50		0	75	m^2
あと施工ｱﾝｶｰ SUS304　M10	8			8		本

FRP製せき板　E-2　1,050W×740H×4ｔ

	計	算	式	数	量	
E-2						
混和池(1)・(2)	1	+1		2		箇所
（1箇所当り参考数量）						
FRP板　t=4	1.05	*0.74		0	78	m^2
あと施工ｱﾝｶｰ SUS304　M10	8			8		本

側溝用鋼製グレーチング蓋　溝巾200用　19ｔ

	計	算	式	数	量	
GT-1						
ろ過ポンプ室	1.35	*1		1	35	m

側溝用鋼製グレーチング蓋受枠　H=19

	計	算	式	数	量	
GT-1						
ろ過ポンプ室	1.35	*2	*1	2	70	m
（参考数量）		(kg/㎡)				
SUS304　PL-3	0.073	*2.70	*23.80	4	69	kｇ
			(kg/m)			
ｱﾝｶｰ筋　13φ	0.15	*4	*2 *1.040	1	25	kｇ

ＦＲＰ製マンホール蓋　φ600　軽荷重

	計	算	式	数	量	
M1						
玄関・ホール	1	*4		4		箇所

鋳鉄製マンホール鉄蓋　φ600　防水型　軽荷重

	計	算	式	数	量	
M2						
ハンドホール天端	1	*1		1		箇所

	計	算	式	数	量	

整流孔　VP100　L=250打込

	計	算	式				数	量	
着水井	7	*7	*2				98		本

息抜き管　VP100　L=400打込

	計	算	式				数	量	
ろ過ポンプ井 （１）・（２）	1	+1					2		本

シャッターアングル：ｺｰﾅｰｱﾝｸﾞﾙ　L-40×40×5　SUS304

	計	算	式				数	量	
苛性注入機室	3.50	*2					7	00	m
（参考数量）		(kg/m)							
SUS304　L-40×40×5	3.50	*2.85	*2				19	95	kｇ
				(kg/m)					
ｱﾝｶｰ筋　13φ	0.15	*8	*2	*1.040			2	50	kｇ

側溝モルタル勾配塗り　200W　平均塗厚80

	計	算	式	数	量	
ろ過ポンプ室						
	(9.55	+14.50)	*2	48	10	
柱型	0.15	*4		0	60	
	0.30	*6		1	80	
A階段型	1.15	*2		2	30	
排水ﾋﾟｯﾄ控除	-0.60	*1		▲0	60	
				52	20	m

コンクリート直均し仕上　（床　無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ面）

	計	算	式	数	量	
ろ過ポンプ室						
符号1	9.35	*14.30		133	71	
柱控除	-0.70	*0.70	*2	▲0	98	
柱型控除	-0.15	*1.10	*2	▲0	33	
	-0.15	*0.30		▲0	05	
	-0.30	*1.10	*3	▲0	99	
	-0.30	*0.30		▲0	09	
A階段型控除	-1.15	*1.05		▲1	21	
排水ﾋﾟｯﾄ控除	-0.60	*0.40		▲0	24	
				129	82	m^2

床用塗料塗　（床　無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ面）

	計	算	式	数	量	
ろ過ポンプ室						
	(ｺﾝｸﾘｰﾄ直均し仕上より)		129.82	129	82	m^2

エポキシ系塗膜防水集計表

	分配槽	着水井(1)	着水井(2)	混和池(1)	混和池(2)	ポンプ井(1)	ポンプ井(2)	合計
床面	7.89	9.71	9.71	16.51	16.51	23.74	23.74	107.81 ㎡
壁面	32.49	55.95	55.95	97.66	97.66	109.89	109.89	559.49 ㎡
見上げ面	8.67	8.10	8.10	12.90	12.90	24.84	24.84	100.35 ㎡

槽内防水：着水井（１）

	計	算	式				数	量	
床面									
符号101	2.50	*4.15					10	38	
壁型控除	-0.25	*2.30					▲0	58	
柱型控除	-0.30	*0.30					▲0	09	
							9	71	m 2
壁面									
符号201	3.25	*2.50	*4				32	50	
	3.25	*4.15	*2				26	98	
壁型控除	-3.25	*0.25	*2				▲1	63	
壁開口控除	-1.15	*1.00					▲1	15	
壁開口控除	-0.20	*0.20	*2				▲0	08	
壁開口小口面	0.20	*0.25	*2				0	10	
整流孔控除	-1/4	*0.10	*0.10	*π	*49	*2	▲0	77	
							55	95	m 2
見上げ面									
符号301	2.50	*4.15					10	38	
壁型控除	-0.25	*2.30					▲0	58	
床開口控除	-1.50	*1.70					▲2	55	
床開口小口面	0.25	*（1.50	+1.70）	*2			1	60	
床開口控除	-1.50	*1.30					▲1	95	
床開口小口面	0.25	*（1.50	+1.30）	*2			1	40	
	-0.25	*1.00					▲0	25	
壁開口小口面	0.25	*0.20					0	05	
							8	10	m 2

槽内防水：分配槽

	計	算	式			数	量	
床面								
符号102	2.50	*3.00				7	50	
柱型控除	-0.30	*0.70				▲0	21	
ﾋﾟｯﾄ立上り	0.20	*（0.60	+0.60）			0	24	
ゲート開口	0.45	*0.40	*2			0	36	
						7	89	m^2
壁面								
符号202	2.80	*2.50				7	00	
	2.80	*3.00				8	40	
	1/2	*（2.80	+2.85）	*1.90		5	37	
	1/2	*（2.80	+2.85）	*2.40		6	78	
	3.05	*0.60	*2			3	66	
柱型	2.83	*0.30	*2			1	70	
壁開口控除	-1.30	*1.00	*2			▲2	60	
壁開口小口面	1.15	*0.30	*2	*2		1	38	
	0.15	*0.15	*1/2	*2	*2	0	05	
壁開口天端	0.15	*1.00	*2			0	30	
	0.15	*1.414	*1.00	*2		0	42	
ゲート開口控除	-0.45	*0.45	*2			▲0	41	
ゲート開口小口面	0.45	*0.40	*2	*2		0	72	
梁型控除	-0.35	*0.40	*2			▲0	28	
						32	49	m^2

槽内防水：分配槽

	計	算	式	数	量	
見上げ面						
符号302	2.50	*3.00			7.50	
柱型控除	-0.30	*0.60			▲0.18	
床開口控除	-1.50	*0.60			▲0.90	
床開口小口面	0.25	*（1.50	+0.60）	*2	1.05	
床開口控除	-1.50	*1.25			▲1.88	
床開口小口面	0.25	*（1.50	+1.25）	*2	1.38	
	-0.25	*1.00	*2		▲0.50	
	0.25	*0.30	*2	*2	0.30	
ゲート開口	0.45	*0.40	*2		0.36	
梁型側面	0.35	*2.20	*2		1.54	
					8.67	m^2

槽内防水：混和池（１）

	計	算	式	数	量	
床面						
符号103	1.50	*1.75		2	63	
符号104	1.50	*3.70		5	55	
壁型控除	-0.30	*0.38	*2	▲0	23	
符号105	1.50	*3.70		5	55	
壁型控除	-0.30	*0.38	*2	▲0	23	
柱型控除	-0.15	*0.60		▲0	09	
符号106	1.90	*1.75		3	33	
				16	51	m 2
壁面						
符号203	3.25	*1.50	*2	9	75	
	3.25	*1.75	*2	11	38	
壁開口控除	-1.45	*1.50		▲2	18	
ゲート開口控除	-0.45	*0.45		▲0	20	
符号204	3.25	*1.50	*2	9	75	
	3.25	*3.70	*2	24	05	
壁型控除	-3.25	*0.30	*2	▲1	95	
壁開口控除	-1.45	*1.50		▲2	18	
壁開口小口面	1.45	*0.30	*2	0	87	
壁開口天端	1.50	*0.30		0	45	
壁開口控除	-0.75	*0.75		▲0	56	
壁開口小口面	0.75	*0.30	*2	0	45	
符号205	3.25	*1.50	*2	9	75	
	3.25	*3.70	*2	24	05	
壁型控除	-3.25	*0.30	*2	▲1	95	
壁開口控除	-1.45	*1.70		▲2	47	
壁開口小口面	1.45	*0.30	*2	0	87	
壁開口天端	1.70	*0.30		0	51	
壁開口控除	-1.45	*1.50		▲2	18	
壁開口控除	-0.75	*0.75		▲0	56	
壁開口小口面	0.75	*0.30	*2	0	45	
			（次頁へつづく）			

槽内防水：混和池（１）

	計	算	式	数	量	
符号206	3.25	*1.50	*2	9	75	
	3.25	*1.75	*2	11	38	
壁開口控除	-1.45	*1.50		▲2	18	
壁開口小口面	1.45	*0.30	*2	0	87	
壁開口天端	1.50	*0.30		0	45	
2通壁開口控除	-0.75	*1.75		▲1	31	
壁開口小口面	0.75	*0.40	*2	0	60	
				97	66	m²
見上げ面						
符号303	1.50	*1.75		2	63	
床開口控除	-1.50	*0.60		▲0	90	
符号304	1.50	*3.70		5	55	
壁型控除	-0.30	*0.38	*2	▲0	23	
床開口控除	-1.50	*0.85		▲1	28	
床開口小口面	0.25	*（1.50	+1.75） *2	1	63	
床開口控除	-1.50	*1.70		▲2	55	
符号305	1.50	*3.70		5	55	
壁型控除	-0.30	*0.38	*2	▲0	23	
床開口控除	-1.50	*1.70		▲2	55	
床開口小口面	0.25	*（3.30	+1.70） *2	2	50	
床開口控除	-1.50	*0.85		▲1	28	
符号306	1.50	*1.75		2	63	
床開口控除	-1.50	*0.60		▲0	90	
床開口小口面	0.25	*（1.50	+1.75） *2	1	63	
壁開口小口面	0.40	*1.75		0	70	
				12	90	m²

槽内防水：ろ過ポンプ井（１）

	計	算	式				数 量	
床面								
符号107	4.25	*5.75					24.44	
壁型控除	-0.25	*3.75					▲0.94	
柱型控除	-0.15	*0.60					▲0.09	
	-0.15	*0.30					▲0.05	
	-0.15	*0.15					▲0.02	
ﾋﾟｯﾄ立上り	0.20	*2.00					0.40	
							23.74	m²
壁面								
符号207	4.00	*4.25	*2				34.00	
	4.00	*5.75	*2				46.00	
	4.00	*3.75	*2				30.00	
	0.20	*2.00					0.40	
	0.20	*2.00	*2				0.80	
壁開口控除	-0.75	*1.75					▲1.31	
							109.89	m²
見上げ面								
符号307	4.25	*5.75					24.44	
壁型控除	-0.25	*3.75					▲0.94	
柱型控除	-0.15	*0.60					▲0.09	
	-0.15	*0.30					▲0.05	
	-0.15	*0.15					▲0.02	
MH控除	-1/4	*0.60	*0.60	*π	*2		▲0.57	
MH小口面	0.55	*0.60	*π	*2			2.07	
							24.84	m²

ホイストレール：10KN吊り(荷重表示板付) L＝6.075m

名　称	計　算　式							数　量	単位
ホイストレール									
10KN L=6.075m									
ろ過ポンプ室	1							1	箇所
※1箇所当り									
主材									
I-250×125 ×7.5×12.5	6.075	×38.30	(kg/m)					232.67	ｋｇ
ストッパー									
L-50×50×6	0.15	×4	×4.43	(kg/m)				2.66	ｋｇ
ベースプレート									
BPL-9	0.30	×0.30	×1	×7.06	(kg/㎡)			0.64	ｋｇ
プレート									
PL-9	0.30	×0.13	×1	×7.06	(kg/㎡)			0.28	
	0.22	×0.13	×3	×7.06	(kg/㎡)			0.61	
								0.89	ｋｇ
アンカーボルト									
M16:L=500	4	×3						12	本
HTB									
M16:L=60	2	×1						2	本

北部浄水場着水井及び薬品混和池

名　称	計　　算　　式	数　量	単位
硬質ゴム			
300×300×20t	1　×3	3	箇所
仕上塗装			
主材	232.67	232.67	
ストッパー	2.66	2.66	
ベースプレート	0.64	0.64	
プレート	0.89	0.89	
		236.86	ｋｇ

充填塔連絡管　　上段：変更前

φ350　管布設工事　(材料集計表)　　下段：変更後　　No.1

名　称	形状・寸法	単位長	単 位	1	2				切管	合 計	摘 要
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ350×6.00	6.000	本	3						3	
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ350×6.00		(m) 本						(29.07)	(29.07) 8	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ350×6.00		個	(7)	(4)					(11)	
DCIP 45° 曲管	NS形 φ350	0.510	個	8	6					14	
DCIP 22 1/2° 曲管	NS形 φ350	0.390	個		2					2	
DCIP 受挿し片落管	NS形 φ350×φ300	0.375	個	1						1	
DCIP 継ぎ輪	NS形 φ350	0.300	個	1	1					2	
DCIP 二受Ｔ字管	NS形 φ350×φ350	0.730	個	1						1	
NS形 ライナ	φ350	0.054	個	4	4					8	
NS形　両受 ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	10K φ350	0.500	基	1	1					2	
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ350　10K（GF）	1.310	基	1	1					2	
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ300　10K（GF）	1.170	基	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ350×700L	0.700	個	1	1					2	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ300×700L	0.700	個	1						1	
NS形 挿しロリング	φ350　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						14	14	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ350		組	2						2	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ350		組	2						2	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ300		組		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ300		組		1					1	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ	円形3号φ500		組	1	1					2	
管延長	SUS φ300		m	0.7						0.7	
総延長	SUS φ300		m	0.7						0.7	
管延長	SUS φ350		m	0.7	0.7					1.4	
総延長	SUS φ350		m	0.7	0.7					1.4	
管延長	DCIP φ350		m	23.7	4.4				29.1	57.1	
仕切弁等延長	φ350		m	0.5	0.5					1.0	
伸縮可とう管 延長	φ350		m	1.3	1.3					2.6	
総延長	DCIP φ350		m	25.5	6.2				29.1	60.7	

充填塔連絡管　　上段：変更前

φ350　管布設工事　(労務集計表)　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	1	2				切管	合 計	摘　要
鋳鉄管布設工	機械 φ350		m	23.7	4.4				29.1	57.1	
NS形 継手工	直管 φ350		口	7	4					11	
〃	異形管 φ350		口	14	13					27	
鋳鉄管溝切･切断工	NS形 2工程 φ350		口						14	14	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ350		口								(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ350		口						14	14	(切管調書参照)
仕切弁設置工	φ350		基	1	1					2	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=0.49 円形3号φ500		箇所	1	1					2	
伸縮可とう管設置工	U×F φ350		基	1	1					2	
伸縮可とう管設置工	U×F φ300		基	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ350		口	4						4	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ300		口		2					2	
SUS管布設工	機械 φ350		m	0.7	0.7					1.4	
SUS管布設工	機械 φ300		m	0.7	0.7					1.4	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ350		m	25.5	6.2				29.1	60.7	
管明示工	φ350		m	25.5	6.2				29.1	60.7	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	25.5	6.2				29.1	60.7	

モルタル充填工(1)			
名称	形状・寸法	計算式	計
充填塔連絡管φ350			
型枠工		削孔径断面積 ＝ 0.500 ^ 2 × π ÷ 4 ＝ 0.196 m2 鋳鉄管断面積 ＝ 0.323 ^ 2 × π ÷ 4 0.082 m2 型枠面積 ＝ (0.196 － 0.082) × 2 ＝ 0.229 m2	0.229 m2
間詰め工		＝ (0.196 － 0.082) × 0.3 ＝ 0.0344 m3	0.0344 m3

充填塔連絡管

切 管 調 書

形状寸法	φ350× 6.00m								
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
1 0.50 ○ NS	○ NS 0.70 NS			4.80	NS	2		
2 1.50 ○ NS	○ NS 1.76 NS			2.74	NS	2		
3 2.26 ○ NS	○ NS 1.76 NS			1.98	NS	2		
4 2.26 ○ NS	○ NS 0.70 NS			3.04	NS	2		
5 2.10 ○ NS	○ NS 2.53 NS			1.37	NS	2		
6 4.36 ○ NS				1.64	NS	1		
7 1.49 ○ NS	○ NS 4.31 NS			0.20	NS	2		
8 2.84 ○ NS				3.16	NS	1		
甲切管延長 17.31			乙切管延長 11.76	18.93		14		

切管必要本数 8 本　　切管延長計 29.07 m

充填塔連絡管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-1									合　計	摘　　要
土工-1	5.04	11.62								16.66	
土工-2	5.37	7.26								12.63	
土工-3	26.46									26.46	
土工-4		5.40								5.40	
計										61.15	

充填塔連絡管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-1		土工-2		土工-3		土工-4		小計	累計積算数量計	設計数量計
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長				
			16.66		12.63		26.46		5.40				
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m					2.00	52.92	2.00	10.80	63.72	63.72	64
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡					0.05	1.32	0.05	0.27	1.59	1.59	2
機械掘削工		m3	1.15	19.16	1.64	20.71	1.11	29.37	1.95	10.53	79.77	79.77	80
埋戻工	改良土	m3	0.50	8.33	0.92	11.62	0.50	13.23	1.28	6.91	40.09	40.09	40
砂埋戻工		m3	0.31	5.16	0.36	4.55	0.31	8.20	0.36	1.94	19.85	19.85	20
残土処分工	土砂	m3	1.15	19.16	1.64	20.71	1.11	29.37	1.95	10.53	79.77	79.77	80
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3					0.05	1.32	0.05	0.27	1.59	1.59	2
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.90	14.99	1.00	12.63	0.90	23.81	1.00	5.40	56.83	56.83	57
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡					0.90	23.81	1.00	5.40	29.21	29.21	29
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m			1.00	12.63					12.63	12.63	13
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m							1.00	5.40	5.40	5.40	5
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

ろ過ポンプ流出管　　上段：変更前

φ350　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位	1					切管	合　計	摘　　要
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ350×6.00	6.000	本	2						2	
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ350×6.00		(m) 本						(9.55)	(9.55) 2	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ350×6.00		個	(4)						(4)	
DCIP 45°曲管	NS形 φ350	0.510	個	6						6	
DCIP 受挿し片落管	NS形 φ350×φ300	0.375	個								
DCIP 継ぎ輪	NS形 φ350	0.300	個	1						1	
DCIP 二受Ｔ字管	NS形 φ350×φ350	0.730	個								
NS形 ライナ	φ350	0.054	個	2						2	
NS形　両受 ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	10K φ350	0.500	基								
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ350　10K（GF）	1.310	基	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ350×1000L	1.000	個	1						1	
NS形 挿しロリング	φ350　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						3	3	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ350		組	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ350		組	1						1	
DCIP 帽	NS形 φ350		個	1						1	運転切替時
管延長	SUS φ350		m	1.0						1.0	
総延長	SUS φ350		m	1.0						1.0	
管延長	DCIP φ350		m	15.5					9.6	25.0	
伸縮可とう管 延長	φ350		m	1.3						1.3	
総延長	DCIP φ350		m	16.8					9.6	26.3	

ろ過ポンプ流出管　　上段：変更前

φ350　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	1					切管	合 計	摘　要
鋳鉄管布設工	機械 φ350		m	15.5					9.6	25.0	
NS形 継手工	直管 φ350		口	4						4	
〃	異形管 φ350		口	9						9	
鋳鉄管溝切･切断工	NS形 2工程 φ350		口						3	3	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ350		口								(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ350		口						3	3	(切管調書参照)
仕切弁設置工	φ350		基								
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=0.56 円形2号φ350		箇所								
伸縮可とう管設置工	U×F φ350		基	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ350		口	2						2	
既設NS帽 取り外し工	φ350		口	1						1	
SUS管布設工	機械 φ350		m	1.0						1.0	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ350		m	16.8					9.6	26.3	
管明示工	φ350		m	16.8					9.6	26.3	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	16.8					9.6	26.3	
鋳鉄管溝切･切断工	NS形 2工程 φ350		口	1						1	運転切替時
NS継手挿口加工	NS形 φ350		口	1						1	運転切替時
NS形 継手工	異形管 φ350		口	1						1	運転切替時

ろ過ポンプ流出管

切 管 調 書

形状寸法	φ350× 6.00m							
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
○ 1 2.75 NS	○ NS 1.12 NS			2.13	NS	2		
○ 2 5.68 NS				0.32	NS	1		
甲切管延長 8.43			乙切管延長 1.12	2.45		3		

切管必要本数 2 本 切管延長計 9.55 m

ろ過ポンプ流出管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-2									合　計	摘　　要
土工-8	26.37									26.37	
土工-25		1.00								1.00	
計										27.37	

ろ過ポンプ流出管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-8		土工-25						小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			26.37		1.00								
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m	2.00	52.74	2.00	2.00					54.74	54.74	55
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡	0.05	1.32	0.05	0.05					1.37	1.37	1
機械掘削工		m3	0.84	22.15	0.73	0.73					22.88	22.88	23
埋戻工	改良土	m3	0.23	6.07	0.23	0.23					6.30	6.30	6
砂埋戻工		m3	0.31	8.17	0.31	0.31					8.48	8.48	8
残土処分工	土砂	m3	0.84	22.15	0.73	0.73					22.88	22.88	23
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3	0.05	1.32	0.05	0.05					1.37	1.37	1
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.90	23.73	0.90	0.90					24.63	24.63	25
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡	0.90	23.73	0.90	0.90					24.63	24.63	25
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

ろ過ポンプ流出管ドレン管　　上段：変更前

φ100　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　称	形状・寸法	単位長	単 位	1					切管	合　計	摘　要
DCIP 受挿し片落管	NS形 φ350×φ150	0.690	個	1						1	
DCIP 受挿し片落管	NS形 φ150×φ100	0.450	個	1						1	
NS形　両受 ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	10K φ100	0.200	基	1						1	
EF 鋳鉄管用異種管接手	NS型 φ100	0.660	個	1						1	
EF ソケット	φ100		個	1						1	
EF 45°ベンド	片受 φ100	0.490	個	3						3	
EF 45°ベンド	両受 φ100	0.460	個	1						1	
PEP 直　管	EF受口付 φ100×5.00	5.000	本								
PEP 切管用直管	EF受口付 φ100×5.00		(m) 本						(13.28)	(13.28) 3	(切管調書参照)
仕切弁BOX	円形１号　φ250		組	1						1	
管延長	PEP φ100		m	15.2						15.2	
総延長	PEP φ100		m	15.2						15.2	
管延長	DCIP φ100		m	0.7						0.7	
総延長	DCIP φ100		m	0.9						0.9	
管延長	DCIP φ150		m	0.5						0.5	
総延長	DCIP φ150		m	0.5						0.5	
管延長	DCIP φ350		m	0.7						0.7	
総延長	DCIP φ350		m	0.7						0.7	

ろ過ポンプ流出管ドレン管　　上段：変更前

φ100　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	1					切管	合　計	摘　要
既設NS帽 取り外し工	φ350		口	1						1	
鋳鉄管布設工	機械 φ350		m	0.7						0.7	
鋳鉄管布設工	機械 φ150		m	0.5						0.5	
鋳鉄管布設工	機械 φ100		m	0.7						0.7	
仕切弁設置工	φ100		基	1						1	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=0.74 円形1号φ250		箇所	1						1	
NS形 継手工	異形管 φ350		口	1						1	
〃	異形管 φ150		口	1						1	
〃	異形管 φ100		口	2						2	
ポリエチレン管布設工	EF φ100		m	15.2						15.2	
EF接合工	融着（２口） φ100		箇所	2						2	
EF接合工	融着（１口） φ100		箇所	6						6	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管切断工	φ100		口						5	5	(切管調書参照)
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ350		m	0.7						0.7	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ150		m	0.5						0.5	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ100		m	0.9						0.9	
管明示工	DCIP　材工共 φ350		m	0.7						0.7	
管明示工	DCIP　材工共 φ150		m	0.5						0.5	
管明示工	DCIP　材工共 φ100		m	0.9						0.9	
管明示工	PEP　材工共 φ100		m	15.2						15.2	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	17.21						17.2	

ろ過ポンプ流出管ドレン管

切 管 調 書

形状寸法　φ100×　5.00m

甲切管	乙切管				残管長	摘要	切断
必要長	必要長	必要長	必要長	必要長			×
× 1 4.16	× 0.50				0.34	PEP	2
× 2 4.00	× 0.52				0.48	PEP	2
× 3 4.10					0.90	PEP	1
甲切管延長 12.26				乙切管延長 1.02	1.72		5

切管必要本数　3　本　　切管延長計　13.28　m

ろ過ポンプ流出管ドレン管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-2									合　計	摘　　要
土工-8	0.69									0.69	
土工-26	0.45									0.45	
土工-27	0.86									0.86	
土工-28	13.54									13.54	
土工-29	1.33									1.33	
計										16.87	

ろ過ポンプ流出管ドレン管

上段：変更前
下段：変更後

No.1

土　工　数　量　計　算　表

名称	形状寸法	単位	土工-8		土工-26		土工-27		土工-28		小計	累計積算数量計	設計数量計
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長				
			0.69		0.45		0.86		13.54				
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m	2.00	1.38	2.00	0.90	2.00	1.72	2.00	27.08	31.08		
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡	0.05	0.03	0.05	0.02	0.05	0.04	0.05	0.68	0.77		
機械掘削工		m3	0.84	0.58	0.56	0.25	0.52	0.45	0.40	5.42	6.70		
埋戻工	改良土	m3	0.23	0.16	0.26	0.12	0.25	0.22	0.20	2.71	3.21		
砂埋戻工		m3	0.31	0.21	0.17	0.08	0.13	0.11	0.11	1.49	1.89		
残土処分工	土砂	m3	0.84	0.58	0.56	0.25	0.52	0.45	0.40	5.42	6.70		
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3	0.05	0.03	0.04	0.02	0.03	0.03	0.03	0.41	0.49		
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.90	0.62	0.70	0.32	0.65	0.56	0.50	6.77	8.27		
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡	0.90	0.62	0.70	0.32	0.65	0.56	0.50	6.77	8.27		
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

ろ過ポンプ流出管ドレン管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-29								小計	累計積算数量計	設計数量計
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長				
			1.33										
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m	2.00	2.66							2.66	33.74	34
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡	0.05	0.07							0.07	0.84	0.8
機械掘削工		m3	0.24	0.32							0.32	7.02	7
埋戻工	改良土	m3	0.04	0.05							0.05	3.26	3
砂埋戻工		m3	0.11	0.15							0.15	2.04	2
残土処分工	土砂	m3	0.24	0.32							0.32	7.02	7
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3	0.03	0.04							0.04	0.53	0.5
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.50	0.67							0.67	8.94	9
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡	0.50	0.67							0.67	8.94	9
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

逆洗流入管　　上段：変更前

φ300　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　称	形状・寸法	単位長	単 位	1					切管	合　計	摘　要
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ300×6.00	6.000	本	1						1	
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ300×6.00		(m) 本						(8.65)	(8.65) 3	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ300×6.00		個	(4)						(4)	
DCIP 90°曲管	NS形 φ300	0.730	個	1						1	
DCIP 45°曲管	NS形 φ300	0.460	個	3						3	
DCIP 45°両受曲管	NS形 φ300	0.260	個	1						1	
DCIP 挿し受片落管	K形 φ600×φ300	0.810	個	1						1	
DIP 継ぎ輪	K形 φ300		個	1						1	
NS形 ライナ	φ300	0.053	個	3						3	
NS形　受挿し ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	10K φ300	0.725	基	1						1	
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ300　10K（GF）	1.170	基	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ300×800L	0.800	個	1						1	
NS形 挿しロリング	φ300　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						4	4	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ300		組	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ300		組	1						1	
ﾒｶﾆｶﾙ接合材	φ300		個	3						3	
ﾒｶﾆｶﾙ接合材	φ600		個	1						1	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ	円形2号φ350		組	1						1	
管延長	SUS φ300		m	0.8						0.8	
総延長	SUS φ300		m	0.8						0.8	
管延長	DCIP φ300		m	8.5					8.7	17.2	
仕切弁等延長	φ300		m	0.7						0.7	
伸縮可とう管 延長	φ300		m	1.2						1.2	
総延長	DCIP φ300		m	10.4					8.7	19.1	
総延長	DCIP φ600		m	0.8						0.8	

逆洗流入管　　上段：変更前

φ300　管布設工事　（労務集計表）

下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	1					切管	合 計	摘　要
鋳鉄管布設工	機械 φ300		m	8.5					8.7	17.2	
〃	機械 φ600		m	0.8						0.8	
NS形 継手工	直管 φ300		口	4						4	
〃	異形管 φ300		口	7						7	
鋳鉄管溝切･切断工	NS形 2工程 φ300		口						4	4	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ300		口								(切管調書参照)
鋳鉄管切断工	K形 φ300		口						2	2	(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ300		口						4	4	(切管調書参照)
ﾒｶﾆｶﾙ継手工	K形 φ300		口	3						3	
仕切弁設置工	φ300		基	1						1	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=2.11 円形2号φ350		箇所	1						1	
伸縮可とう管設置工	U×F φ300		基	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ300		口	2						2	
SUS管布設工	機械 φ300		m	0.8						0.8	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ300		m	10.4					8.7	19.1	
管明示工	φ300		m	10.4					8.7	19.1	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	10.4					8.7	19.1	

逆洗流入管

切 管 調 書

形状寸法	φ300× 6.00m									
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
1 2.91 ○ NS	○ NS 0.89 NS			2.20	NS	2		
2 1.58 ○ NS	× K 1.00 NS			3.42	NS	1		1
3 1.27 ○ NS	× K 1.00 NS			3.73	NS	1		1
甲切管延長 5.76			乙切管延長 2.89	9.35		4		2

切管必要本数 3 本　　切管延長計 8.65 m

逆洗流入管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-1									合　計	摘　　要
土工-5	15.98									15.98	
土工-6	0.82									0.82	
土工-7	2.93									2.93	
計										19.73	

逆洗流入管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-5		土工-6		土工-7				小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			15.98		0.82		2.93						
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m											
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡											
機械掘削工		m3	2.62	41.87	3.01	2.47	3.39	9.93			54.27	54.27	54
埋戻工	改良土	m3	1.99	31.80	2.38	1.95	2.76	8.09			41.84	41.84	42
砂埋戻工		m3	0.32	5.11	0.32	0.26	0.32	0.94			6.31	6.31	6
残土処分工	土砂	m3	2.62	41.87	3.01	2.47	3.39	9.93			54.27	54.27	54
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3											
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.95	15.18	0.95	0.78	0.95	2.78			18.74	18.74	19
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡											
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m	1.00	15.98							15.98	15.98	16
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m			1.00	0.82					0.82	0.82	0.8
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m					1.00	2.93			2.93	2.93	3

越流管（ろ過ポンプ井）　　上段：変更前

φ400　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位	3					切管	合　計	摘　　要
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ400×6.00	6.000	本								
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ400×6.00		(m) 本						(8.50)	(8.50) 2	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ400×6.00		個	(2)						(2)	
DCIP 45°曲管	NS形 φ400	0.570	個	4						4	
DCIP 22 1/2°曲管	NS形 φ400	0.425	個	2						2	
NS形 ライナ	φ400	0.053	個	2						2	
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ400　10K（GF）	1.360	基	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ400×800L	0.800	個	1						1	
NS形 挿しロリング	φ400　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						3	3	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ400		組	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ400		組	1						1	
管延長	SUS φ400		m	0.8						0.8	
総延長	SUS φ400		m	0.8						0.8	
管延長	DCIP φ400		m	3.2					8.5	11.7	
伸縮可とう管 延長	φ400		m	1.4						1.4	
総延長	DCIP φ400		m	4.6					8.5	13.1	

越流管（ろ過ポンプ井）　　上段：変更前

φ400　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	3					切管	合 計	摘　要
鋳鉄管布設工	機械 φ400		m	3.2					8.5	11.7	
NS形 継手工	直管 φ400		口	2						2	
〃	異形管 φ400		口	6						6	
鋳鉄管溝切･切断工	NS形 2工程 φ400		口						3	3	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ400		口								(切管調書参照)
鋳鉄管切断工	K形 φ400		口						1	1	(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ400		口						3	3	(切管調書参照)
伸縮可とう管設置工	U×F φ400		基	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ400		口	2						2	
SUS管布設工	機械 φ400		m	0.8						0.8	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ400		m	4.6					8.5	13.1	
管明示工	φ400		m	4.6					8.5	13.1	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	4.6					8.5	13.1	

越流管（ろ過ポンプ井）

切 管 調 書

形状寸法	φ400× 6.00m								
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
○ 1 3.29 NS	× K 0.80 NS			1.91	NS	1		1
○ 2 2.80 NS	○ NS 1.61 NS			1.59	NS	2		
					NS			
甲切管延長 6.09			乙切管延長 2.41	3.50		3		1

切管必要本数 2 本　　切管延長計 8.50 m

越流管（ろ過ポンプ井）

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-3									合　計	摘　　要
土工-13	12.89									12.89	
計										12.89	

越流管（ろ過ポンプ井）

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-13								小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			12.89										
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m											
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡											
機械掘削工		m3	1.81	23.33							23.33	23.33	23
埋戻工	改良土	m3	1.06	13.66							13.66	13.66	14
砂埋戻工		m3	0.35	4.51							4.51	4.51	5
残土処分工	土砂	m3	1.81	23.33							23.33	23.33	23
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3											
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.95	12.25							12.25	12.25	12
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡											
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m	1.00	12.89							12.89	12.89	13
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

越流管（分配槽）　　上段：変更前

φ300　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位	3					切管	合　計	摘　　要
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ300×6.00	6.000	本								
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ300×6.00		(m) 本						(3.87)	(3.87) 1	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ300×6.00		個	(1)						(1)	
DCIP 90°曲管	NS形 φ300	0.730	個	2						2	
DCIP 45°曲管	NS形 φ300	0.460	個								
DCIP 継ぎ輪	NS形 φ300	0.300	個								
NS形 ライナ	φ300	0.053	個	1						1	
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ300　10K（GF）	1.170	基	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ300×700L	0.700	個	1						1	
NS形 挿しロリング	φ300　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						1	1	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ300		組	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ300		組	1						1	
管延長	SUS φ300		m	0.7						0.7	
総延長	SUS φ300		m	0.7						0.7	
管延長	DCIP φ300		m	1.5					3.9	5.4	
伸縮可とう管 延長	φ300		m	1.2						1.2	
総延長	DCIP φ300		m	2.7					3.9	6.6	

越流管（分配槽）　　上段：変更前

φ300　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	1	2				切管	合　計	摘　要
鋳鉄管布設工	機械 φ300		m	1.5					3.9	5.4	
NS形 継手工	直管 φ300		口	1						1	
〃	異形管 φ300		口	2						2	
鋳鉄管溝切･切断工	NS形 2工程 φ300		口						1	1	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ300		口								(切管調書参照)
鋳鉄管切断工	K形 φ300		口						1	1	(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ300		口						1	1	(切管調書参照)
伸縮可とう管設置工	U×F φ300		基	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ300		口	2						2	
SUS管布設工	機械 φ300		m	0.7						0.7	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ300		m	2.7					3.9	6.6	
管明示工	φ300		m	2.7					3.9	6.6	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	2.7					3.9	6.6	

越流管（分配槽）

切 管 調 書

形状寸法	φ300× 6.00m							
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
○ 1 3.07 NS	× K 0.80 NS			2.13	NS	1		1
甲切管延長 3.07			乙切管延長 0.80	2.13		1		1

切管必要本数 1 本　　切管延長計 3.87 m

越流管（分配槽）

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-3									合　計	摘　　要
土工-12	6.06									6.06	
計										6.06	

越流管（分配槽）

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-12								小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			6.06										
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m											
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡											
機械掘削工		m3	1.16	7.03							7.03	7.03	7
埋戻工	改良土	m3	0.59	3.58							3.58	3.58	4
砂埋戻工		m3	0.28	1.70							1.70	1.70	2
残土処分工	土砂	m3	1.16	7.03							7.03	7.03	7
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3											
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.85	5.15							5.15	5.15	5
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡											
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

逆洗洗浄管　　上段：変更前

φ250・φ200　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　称	形状・寸法	単位長	単 位	2					切管	合　計	摘　要
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ250×5.00	5.000	本	4						4	
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ250×5.00		(m) 本						(11.26)	(11.26) 6	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ250×5.00		個	(9)	(1)					(10)	
DCIP 45°曲管	NS形 φ250	0.600	個		2					2	
DCIP 二受Ｔ字管	NS形 φ250×φ250	0.700	個	5						5	
DCIP 挿し受片落管	NS形 φ250×φ200	0.500	個								
NS形 ライナ	φ250	0.041	個	5	1					6	
DCIP 帽	NS形 φ250		個	2						2	
NS形 伸縮可とう管	F×U　H=200 φ250　10K（GF）	1.080	基		1					1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ250×1000L	1.000	個		1					1	
NS形 挿しロリング	φ250　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						8	8	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ250		組		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ250		組		1					1	
DCIP 直　管	NS形3種（接合部品含む） φ200×5.00	5.000	本								
DCIP 切管用直管	NS形1種（接合部品含む） φ200×5.00		(m) 本						(11.28)	(11.28) 4	(切管調書参照)
DCIP 直管･切管受口数	NS形 φ200×5.00		個			(4)				(4)	
DCIP 90°曲管	NS形 φ200	0.750	個			8				8	
DCIP 22 1/2°曲管	NS形 φ200	0.450	個								
DCIP 短管1号	NS形 φ200×10K	0.150	個			4				4	
NS形 ライナ	φ200	0.041	個			4				4	
NS形 挿しロリング	φ200　ﾀｯﾋﾟﾝねじ		個						8	8	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ200		組			4				4	
管延長	DCIP φ200		m			6.8			11.3	18.0	
総延長	DCIP φ200		m			6.8			11.3	18.0	
管延長	SUS φ250		m		1.0					1.0	
総延長	SUS φ250		m		1.0					1.0	
管延長	DCIP φ250		m	23.7	1.2				11.3	36.2	
伸縮可とう管 延長	φ250		m		1.1					1.1	
総延長	DCIP φ250		m	23.7	2.3				11.3	37.3	

逆洗洗浄管　　上段：変更前

φ250・φ200　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	2					切管	合　計	摘　要
鋳鉄管布設工	機械 φ250		m	23.7	1.2				11.3	36.2	
NS形 継手工	直管 φ250		口	9	1					10	
〃	異形管 φ250		口	7	5					12	
鋳鉄管溝切・切断工	NS形 2工程 φ250		口						8	8	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ250		口								(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ250		口						8	8	(切管調書参照)
伸縮可とう管設置工	U×F φ250		基		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ250		口		2					2	
SUS管布設工	機械 φ250		m		1.0					1.0	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ250		m	23.7	2.3				11.3	37.3	
管明示工	φ250		m	23.7	2.3				11.3	37.3	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	23.7	2.3				11.3	37.3	
鋳鉄管布設工	機械 φ200		m			6.8				6.8	
NS形 継手工	直管 φ200		口			4				4	
〃	異形管 φ200		口			12				12	
鋳鉄管溝切・切断工	NS形 2工程 φ200		口						8	8	(切管調書参照)
鋳鉄管溝切工	NS形 φ200		口								(切管調書参照)
NS継手挿口加工	NS形 φ200		口						8	8	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ200		口			4				4	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｽﾘｰﾌﾞ被覆工	材工共 φ200		m			6.8			11.3	18.0	
管明示工	φ200		m			6.8			11.3	18.0	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m			6.8			11.3	18.0	

逆洗洗浄管

切 管 調 書

形状寸法	φ250× 5.00m							
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
○ 1 1.00 NS	○ NS 1.00 NS			3.00	NS	2		
○ 2 2.30 NS	○ NS 1.03 NS			1.67	NS	2		
○ 3 2.49 NS				2.51	NS	1		
○ 4 0.70 NS				4.30	NS	1		
○ 5 1.49 NS				3.51	NS	1		
○ 6 1.25 NS				3.75	NS	1		
甲切管延長 9.23			乙切管延長 2.03	18.74		8		

切管必要本数 6 本　　切管延長計 11.26 m

逆洗洗浄管

切 管 調 書

形状寸法	φ200× 5.00m							
甲切管	乙切管			残管長	摘要	切・溝	溝	切断
必要長	必要長	必要長	必要長			○	▽	×
○ 1 1.46 NS	○ NS 1.36 NS			2.18	NS	2		
○ 2 1.46 NS	○ NS 1.36 NS			2.18	NS	2		
○ 3 1.46 NS	○ NS 1.36 NS			2.18	NS	2		
○ 4 1.46 NS	○ NS 1.36 NS			2.18	NS	2		
甲切管延長 5.84			乙切管延長 5.44	8.72		8		

切管必要本数 4 本　　切管延長計 11.28 m

逆洗洗浄管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-2									合　計	摘　　要
土工-9	2.95									2.95	
土工-10	29.53	5.27								34.80	
土工-11			2.44	2.44	2.44	2.44				9.76	
計										47.51	

逆洗洗浄管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-9		土工-10		土工-11				小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			2.95		34.80		9.76						
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m	2.00	5.90							5.90	5.90	6
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡	0.05	0.15							0.15	0.15	0.2
機械掘削工		m3	1.70	5.02	1.75	60.90	1.63	15.91			81.83	81.83	82
埋戻工	改良土	m3	1.19	3.51	1.19	41.41	1.15	11.22			56.14	56.14	56
砂埋戻工		m3	0.27	0.80	0.27	9.40	0.23	2.24			12.44	12.44	12
残土処分工	土砂	m3	1.70	5.02	1.75	60.90	1.63	15.91			81.83	81.83	82
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3	0.05	0.15							0.15	0.15	0.2
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.90	2.66	0.90	31.32	0.85	8.30			42.28	42.28	42
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡	0.90	2.66							2.66	2.66	3
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m	1.00	2.95	1.00	34.80	1.00	9.76			47.51	47.51	48
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

ろ排水管　　上段：変更前

φ100　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位	4					切管	合　計	摘　　要
PEP 直　管	片受 φ100×5.00	5.000	本	1						1	
PEP 切管用直管	片受 φ100×5.00		(m) 本						(6.91)	(6.91) 2	(切管調書参照)
EF 45°ベンド	片受 φ100	0.490	個	3						3	
EF 45°ベンド	両受 φ100	0.460	個	1						1	
EF チーズ	両受 φ100×φ100	0.114	個	1						1	
EF フランジ	10K（RF） φ100	0.325	個	1						1	
PE ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	挿し口付 φ100	0.460	個	1						1	
SUS304 片ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）　ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ100×700L	0.700	個	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ100		組	1						1	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ	円形1号φ250		組	1						1	
管延長	SUS φ100		m	0.7						0.7	
総延長	SUS φ100		m	0.7						0.7	
管延長	PEP φ100		m	7.4					6.9	14.3	
仕切弁延長	φ100		m	0.5						0.5	
総延長	PEP φ100		m	7.8					6.9	14.7	

ろ排水管　　上段：変更前

φ100　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	4					切管	合　計	摘　要
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管布設工	φ100		m	7.4					6.9	14.3	
EF接合工	融着 φ100		ロ	11						11	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管切断工	φ100		ロ						2	2	(切管調書参照)
仕切弁設置工	φ100		基	1						1	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=1.01 円形1号φ250		箇所	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ100		ロ	1						1	
SUS管布設工	機械 φ100		m	0.7						0.7	
管明示工	φ100		m	7.4					6.9	14.3	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	7.4					6.9	14.3	

ろ排水管

切 管 調 書

形状寸法	φ100× 5.00m						
甲切管	乙切管				残管長	摘要	切断
必要長	必要長	必要長	必要長	必要長			×
× 1 2.70					2.30	PEP	1
× 2 4.21					0.79	PEP	1
甲切管延長 6.91				乙切管延長	3.09		2

切管必要本数 2 本 切管延長計 6.91 m

ろ排水管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-4									合　計	摘　　要
土工-17	14.28									14.28	
土工-18	0.82									0.82	
計										15.10	

ろ排水管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-17		土工-18						小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			14.28		0.82								
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m											
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡											
機械掘削工		m3	0.59	8.43	0.74	0.61					9.04	9.04	9
埋戻工	改良土	m3	0.35	5.00	0.50	0.41					5.41	5.41	5
砂埋戻工		m3	0.11	1.57	0.11	0.09					1.66	1.66	2
残土処分工	土砂	m3	0.59	8.43	0.74	0.61					9.04	9.04	9
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3											
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.50	7.14	0.50	0.41					7.55	7.55	8
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡											
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

排水管　　上段：変更前

φ100　管布設工事　（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　称	形状・寸法	単位長	単 位	4					切管	合　計	摘　要
PEP 直　管	片受 φ100×5.00	5.000	本	2	1					3	
PEP 切管用直管	片受 φ100×5.00		(m) 本						(15.24)	(15.24) 4	(切管調書参照)
EF 90°ベンド	片受 φ100	0.610	個	3		1	1			5	
EF 45°ベンド	片受 φ100	0.490	個								
EF 45°ベンド	両受 φ100	0.460	個								
EF チーズ	両受 φ100×φ100	0.114	個	3						3	
EF フランジ	10K（RF） φ100	0.325	個	2		1	1			4	
EF ソケット	φ100		個	1	1	1	1			4	
ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	φ100	0.250	個	1		1	1			3	
SUS304 片ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）　ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ100×750L	0.750	個	1		1	1			3	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）　ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ100×700L	0.700	個	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ100		組	4		2	2			8	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ	円形1号φ250		組	1		1	1			3	
管延長	SUS φ100		m	1.5		0.8	0.8			3.0	
総延長	SUS φ100		m	1.5		0.8	0.8			3.0	
管延長	PEP φ100		m	12.8	5.0	0.9	0.9		15.2	34.9	
仕切弁延長	φ100		m	0.3		0.3	0.3			0.8	
総延長	PEP φ100		m	13.1	5.0	1.2	1.2		15.2	35.7	

排水管　　上段：変更前

φ100　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	4					切管	合　計	摘　要
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管布設工	φ100		m	12.8	5.0	0.9	0.9		15.2	34.9	
EF接合工	融着 φ100		口	16	3	5	5			29	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管切断工	φ100		口						12	12	(切管調書参照)
仕切弁設置工	φ100		基	1		1	1			3	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=1.31 円形1号φ250		箇所	1		1	1			3	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ100		口	4		2	2			8	
SUS管布設工	機械 φ100		m	1.5		0.8	0.8			3.0	
管明示工	φ100		m	13.1	5.0	1.2	1.2		15.2	35.7	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	13.1	5.0	1.2	1.2		15.2	35.7	

モルタル充填工(2)			
名称	形状・寸法	計算式	計
排水管φ100 型枠工		削孔径断面積 ＝ 0.200 ^ 2 × π ÷ 4 ＝ 0.031 m2 鋳鉄管断面積 ＝ 0.125 ^ 2 × π ÷ 4 0.012 m2 型枠面積 ＝ (0.031 － 0.012) × 2 ＝ 0.038 m2	0.038 m2
間詰め工		＝ (0.031 － 0.012) × 0.6 ＝ 0.0115 m3	0.0115 m3

排水管

切 管 調 書

形状寸法	φ100× 5.00m						
甲切管	乙切管				残管長	摘要	切断
必要長	必要長	必要長	必要長	必要長			×
× 1 1.99	× 0.63	× 0.85	× 0.50		1.03	PEP	4
× 2 0.73	× 1.22	× 0.50	× 0.50		2.05	PEP	4
× 3 0.73	× 3.37				0.90	PEP	2
× 4 0.73	× 3.49				0.78	PEP	2
甲切管延長 4.18				乙切管延長 11.06	4.76		12

切管必要本数 4 本　　切管延長計 15.24 m

排水管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-4									合　計	摘　　要
土工-16	22.18	5.93								28.11	
土工-21	1.43		1.43	1.43						4.29	
計										32.40	

排水管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-16		土工-21						小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			28.11		4.29								
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m											
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡											
機械掘削工		m3	2.48	69.71	0.76	3.26					72.97	72.97	73
埋戻工	改良土	m3	2.07	58.19	0.52	2.23					60.42	60.42	60
砂埋戻工		m3	0.19	5.34	0.11	0.47					5.81	5.81	6
残土処分工	土砂	m3	2.48	69.71	0.76	3.26					72.97	72.97	73
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3											
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.85	23.89	0.50	2.15					26.04	26.04	26
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡											
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m			1.00	4.29					4.29	4.29	4
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m	1.00	28.11							28.11	28.11	28
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

上澄水返送管

上段：変更前
下段：変更後

No.1

φ75　管布設工事　(材料集計表)

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位	3					切管	合　計	摘　　要
PEP 直　管	片受 φ75×5.00	5.000	本	10						10	
PEP 切管用直管	片受 φ75×5.00		(m) 本						(14.86)	(14.86) 5	(切管調書参照)
EF 45°ベンド	片受 φ75	0.480	個	8						8	
EF チーズ	両受 φ75×φ75	0.078	個		1					1	
EF フランジ	10K (RF) φ75	0.265	個	1						1	
EF ソケット	φ75		個	2	1					3	
PE ｿﾌﾄｼｰﾙ仕切弁	挿し口付 φ75	0.400	個	1	1					2	
PVC 異種管ソケット	φ75		個		2					2	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K (RF)　ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ75×540L	0.540	個	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K (RF) φ75×3070L	3.070	個	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ曲管	10K (RF) φ75×90°	0.320	個	2						2	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K (RF) φ75		組	5						5	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ	円形1号φ250		組	1	1					2	
管延長	SUS φ75		m	4.3						4.3	
総延長	SUS φ75		m	4.3						4.3	
管延長	PEP φ75		m	54.1	0.1				14.9	69.0	
仕切弁延長	φ75		m	0.4	0.4					0.8	
総延長	PEP φ75		m	54.5	0.5				14.9	69.8	

上澄水返送管　　上段：変更前

φ75　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	3					切管	合　計	摘　要
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管布設工	φ75		m	54.1	0.1				14.9	69.0	
EF接合工	融着 φ75		口	28	4					32	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管切断工	φ75		口						6	6	(切管調書参照)
RR継手工	離脱防止 φ75		口		2					2	
塩ビ管切断工	既設 φ75		口		2					2	
仕切弁設置工	φ75		基	1	1					2	
仕切弁ﾎﾞｯｸｽ設置工	H=1.01 円形1号φ250		箇所	1	1					2	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ75		口	5						5	
SUS管布設工	機械 φ75		m	4.3						4.3	
管明示工	φ75		m	54.5	0.5				14.9	69.8	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	54.5	0.5				14.9	69.8	

上澄水返送管

切 管 調 書

形状寸法　φ75×　5.00m

甲切管	乙切管				残管長	摘要	切断
必要長	必要長	必要長	必要長	必要長			×
× 1 3.03	× 1.00				0.97	PEP	2
× 2 1.78					3.22	PEP	1
× 3 1.32					3.68	PEP	1
× 4 4.38					0.62	PEP	1
× 5 3.35					1.65	PEP	1
甲切管延長 13.86				乙切管延長 1.00	10.14		6

切管必要本数　5　本　　切管延長計　14.86　m

上澄水返送管

上段：変更前
下段：変更後

No.1

土 工 延 長 計 算 書

土工番号	図-3									合　計	摘　　要
土工-14	13.39									13.39	
土工-15	56.64	1.88								58.52	
計										71.91	

上澄水返送管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-14		土工-15						小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			13.39		58.52								
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m			2.00	117.04					117.04	117.04	120
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡			0.05	2.93					2.93	2.93	3
機械掘削工		m3	0.58	7.77	0.55	32.19					39.96	39.96	40
埋戻工	改良土	m3	0.36	4.82	0.36	21.07					25.89	25.89	26
砂埋戻工		m3	0.09	1.21	0.09	5.27					6.48	6.48	6
残土処分工	土砂	m3	0.58	7.77	0.55	32.19					39.96	39.96	40
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3			0.03	1.76					1.76	1.76	2
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.50	6.70	0.50	29.26					35.96	35.96	36
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡			0.50	29.26					29.26	29.26	29
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

床排水管

上段：変更前

φ50　管布設工事　(材料集計表)

下段：変更後

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位	4					切管	合　計	摘　　要
PEP 直　管	片受 φ50×5.00	5.000	本	1						1	
PEP 切管用直管	片受 φ50×5.00		(m) 本						(1.20)	(1.20) 1	(切管調書参照)
EF 45°ベンド	片受 φ50	0.270	個	2						2	
EF フランジ	10K (RF) φ50	0.190	個	1						1	
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K (RF)　ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ50×700L	0.700	個	1						1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K (RF) φ50		組	2						2	
管延長	SUS φ50		m	0.7						0.7	
総延長	SUS φ50		m	0.7						0.7	
管延長	PEP φ50		m	5.7					1.2	6.9	
仕切弁延長	φ50		m								
総延長	PEP φ50		m	5.7					1.2	6.9	

床排水管　　上段：変更前

φ50　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	3					切管	合　計	摘　要
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管布設工	φ50		m	5.7					1.2	6.9	
EF接合工	融着 φ50		口	5						5	
ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝ管切断工	φ50		口						2	2	(切管調書参照)
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ50		口	1						1	
SUS管布設工	機械 φ50		m	0.7						0.7	
管明示工	φ50		m	5.7					1.2	6.9	
埋設標識ｼｰﾄ	2倍折込(ﾎﾟﾘｴﾁﾚﾝｸﾛｽ) 75mm×50m		m	5.7					1.2	6.9	

床排水管

切 管 調 書

形状寸法　　φ50×　5.00m

甲切管	乙切管				残管長	摘要	切断
必要長	必要長	必要長	必要長	必要長			×
× 1　0.80	× 0.40				3.80	PEP	2
甲切管延長 0.80				乙切管延長 0.40	3.80		2

切管必要本数　　1　本　　切管延長計　　1.20　m

床排水管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-4									合　計	摘　　要
土工-19	6.32									6.32	
土工-20	0.49									0.49	
計										6.81	

床排水管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-19		土工-20						小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			6.32		0.49								
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m											
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡											
機械掘削工		m3	0.37	2.34	0.25	0.12					2.46	2.46	2
埋戻工	改良土	m3	0.16	1.01	0.04	0.02					1.03	1.03	1
砂埋戻工		m3	0.08	0.51	0.08	0.04					0.55	0.55	0.6
残土処分工	土砂	m3	0.37	2.34	0.25	0.12					2.46	2.46	2
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3											
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.50	3.16	0.50	0.25					3.41	3.41	3
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡											
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

小配管　　上段：変更前

φ20・φ25・φ40 管布設工事（材料集計表）　　下段：変更後　　No.1

名　称	形状・寸法	単位長	単 位	5	6				切管	合　計	摘　要
HIVP 直　管	φ20×4.00	4.000	(m) 本							(223.09) 56	47.1+0.38+2.25+7.39×4+0.8×4+35.15×4
HIVP 直　管	φ25×4.00	4.000	(m) 本							(29.32) 8	28.52+0.8
HIVP 直　管	φ40×5.00	5.000	(m) 本							(49.72) 10	47.1+0.38+2.24
HI エルボ	φ20		個	4	28					32	
HI エルボ	φ25		個		4					4	
HI エルボ	φ40		個	4						4	
HI 45° エルボ	φ20		個	16						16	
HI 45° エルボ	φ40		個	16						16	
HI ソケット	φ20		個	9	28					37	
HI ソケット	φ25		個	6						6	
HI ソケット	φ40		個	8						8	
HITS フランジ	φ20		個	1	4					5	
HITS フランジ	φ25		個		1					1	
HITS フランジ	φ40		個	1						1	
FEP　管	φ50		m	6.0						6.00	
FEP　管	φ80		m	6.0						6.00	
ﾌﾞﾚｰﾄﾞﾎｰｽ	φ8		m							112.17	47.1×2+17.97
ｻﾄﾞﾙ分水栓	DCIP用 φ350×φ25		個		1					1	
分止水栓	φ25		個		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K (RF) φ20		組	1	4					5	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K (RF) φ25		組		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K (RF) φ40		組	1						1	
管延長	HI φ20		m							223.1	
管延長	HI φ25		m							29.3	
管延長	HI φ40		m							49.7	

小配管　　上段：変更前

φ20・φ25・φ40 管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

名　称	形状・寸法		単 位	5	6				切管	合 計	摘　要
硬質塩化ﾋﾞﾆﾙ管布設工	φ20		m							223.1	
硬質塩化ﾋﾞﾆﾙ管布設工	φ25		m							29.3	
硬質塩化ﾋﾞﾆﾙ管布設工	φ40		m							49.7	
TS継手工	φ20		箇所	59	116					175	
TS継手工	φ25		箇所	12	9					21	
TS継手工	φ40		箇所	57						57	
硬質塩化ﾋﾞﾆﾙ管切断工	φ20		口	21	32					53	
硬質塩化ﾋﾞﾆﾙ管切断工	φ25		口		5					5	
硬質塩化ﾋﾞﾆﾙ管切断工	φ40		口	21						21	
ﾌﾞﾚｰﾄﾞﾎｰｽ布設工	φ8		m							112.2	
ｻﾄﾞﾙ分水栓建込工	DCIP用 φ350×φ25		箇所		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ20		口	1	4					5	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ25		口		1					1	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ40		口	1						1	
保温工	φ20		m	2.25						2.3	
保温工	φ40		m	2.24						2.2	

小配管

上段：変更前
下段：変更後

土 工 延 長 計 算 書

No.1

土工番号	図-6									合　計	摘　　要
土工-22	22.32									22.32	
土工-23	6.20									6.20	
土工-24		7.39								7.39	
計										35.91	

小配管

上段：変更前
下段：変更後

土　工　数　量　計　算　表

No.2

名称	形状寸法	単位	土工-22		土工-23		土工-24				小計	累計積算数量	設計数量
			土工延長		土工延長		土工延長		土工延長			計	計
			22.32		6.20		7.39						
舗装版切断工	AS t=15cm以下	m			2.00	12.40					12.40	12.40	12
〃	CO t=15cm以下	m											
舗装版直接掘削積込工	AS t=10cm以下	㎡			0.05	0.31					0.31	0.31	0.3
機械掘削工		m3	0.32	7.14	0.29	1.80	0.31	2.29			11.23	11.23	11
埋戻工	改良土	m3	0.13	2.90	0.13	0.81	0.13	0.96			4.67	4.67	5
砂埋戻工		m3	0.07	1.56	0.07	0.43	0.06	0.44			2.43	2.43	2
残土処分工	土砂	m3	0.32	7.14	0.29	1.80	0.31	2.29			11.23	11.23	11
残塊処分工	Asｶﾞﾗ	m3			0.03	0.19					0.19	0.19	0.2
残塊処分工	Coｶﾞﾗ	m3											
上層路盤工	粒調砕石	㎡											
下層路盤工	t=25cm 再生RC-40	㎡	0.50	11.16	0.50	3.10	0.50	3.70			17.96	17.96	18
舗装仮復旧工	t=5cm 再生密粒度As	㎡			0.50	3.10					3.10	3.10	3
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　1段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=2.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=3.5m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　2段	m											
〃	軽量鋼矢板 H=4.0m　3段	m											

埋込配管

上段：変更前

φ100・φ450　管布設工事　（材料集計表）

下段：変更後

No.1

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位							合　計	摘　　要
SUS304 両ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ450×1600L	1.600	個	2						2	
SUS304 片ﾌﾗﾝｼﾞ短管	10K（RF）ｽﾃｨﾌﾅｰ付 φ100×640L	0.640	個	2						2	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（GF） φ450		組	4						4	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手材	10K（RF） φ100		組	2						2	
管延長	SUS φ100		m	2.0						2.0	
管延長	SUS φ450		m	3.2						3.2	

埋込配管　　上段：変更前

φ100・φ450　管布設工事　（労務集計表）　　下段：変更後　　No.2

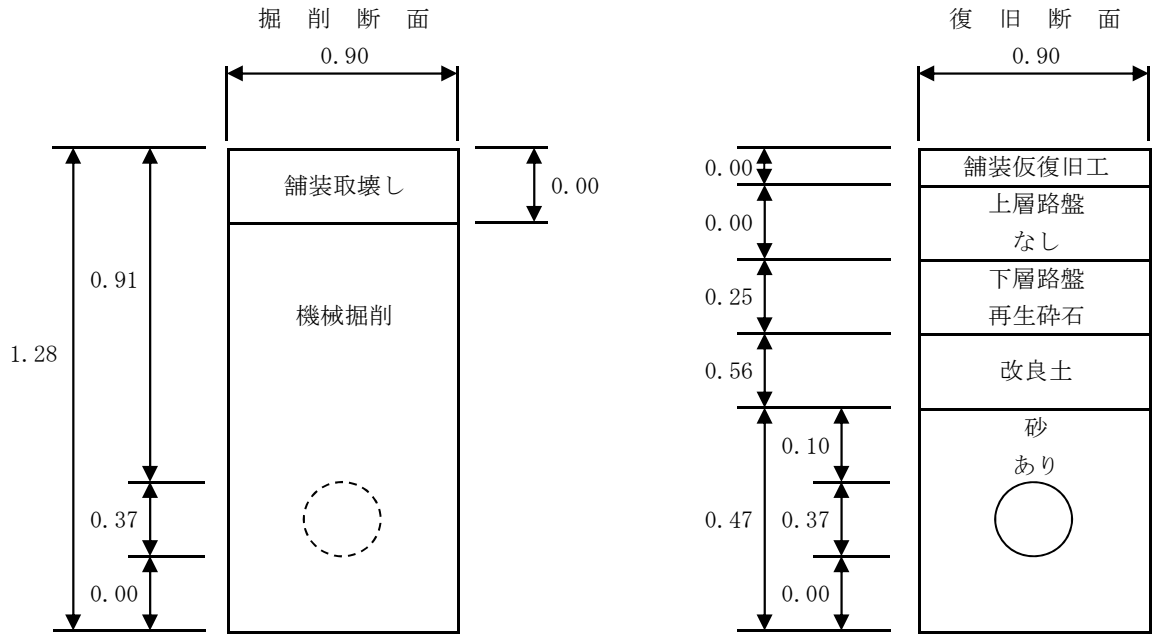
名　称	形状・寸法		単 位						切管	合　計	摘　要
鋼管布設工	機械 φ450		m							3.2	
鋼管布設工	機械 φ100		m							2.0	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ450		口	4						4	
ﾌﾗﾝｼﾞ継手工	10K φ100		口	2						2	

舗 装 工 数 量 計 算 書

名称	形状寸法	算　　式	単位	数量
As　t=5cm				
舗装切断工	As t=20cm以下	4.00 ＋ 5.50 ＋ 3.00 ＋ 1.00 ＋ 39.50 ＋ 9.00 ＋ 1.00 ＝ 63.00	m	63
舗装取壊し工	As t=5cm	復旧図参照 ＝ 356.70	m2	360
機械掘削工	土砂	728.60 × 0.05 ＝ 36.43	m3	36
機械掘削工	ｽｷﾄﾘ 土砂	1061.30 × 0.02 ＝ 21.23	m3	21
残塊処分工	As塊	356.70 × 0.05 ＝ 17.84	m3	18
残土処分	土砂	36.43 ＋ 21.23 ＝ 57.66	m3	58
不陸整正	補足材なし	復旧図参照 ＝ 1061.30	m2	1060
舗装工	透水性As As t=5cm	復旧図参照 ＝ 1061.30	m2	1060

単位土工計算書

土工　　1



管種	DCIP	
口径	φ350	
土被り　H=	910	mm
掘削幅　B=	900	mm
管外径	370	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.11	m2

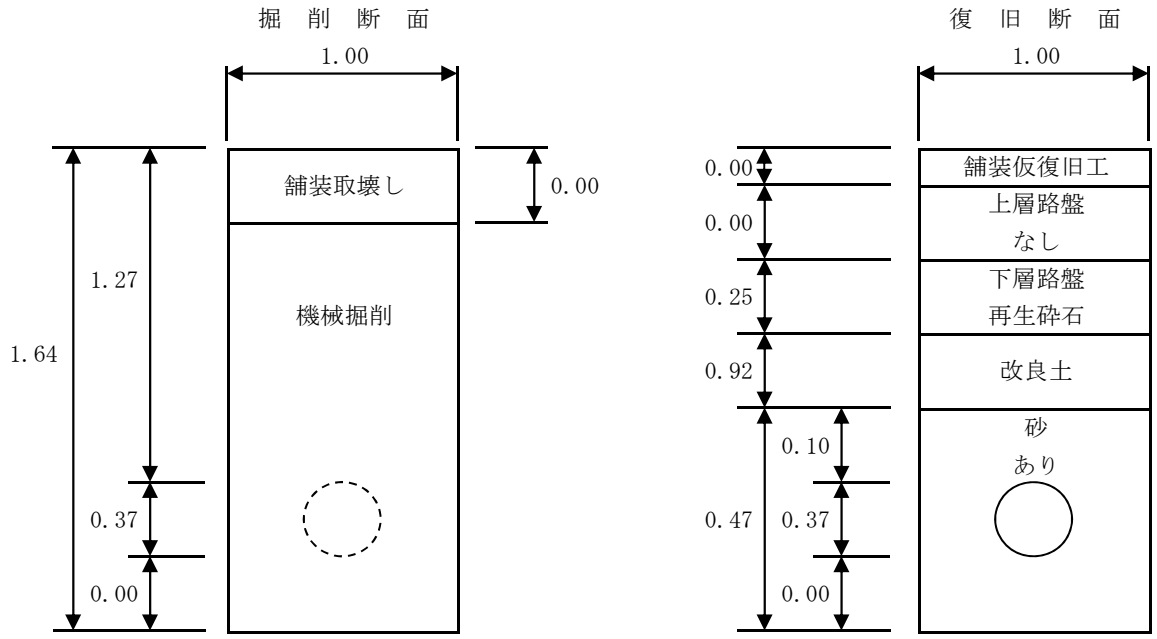
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	無舗装 t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
機械掘削工	(1.28 − 0.00)× 0.90 × 1.0 =	1.15 m3	
埋戻工	0.56 × 0.90 × 1.0 =	0.50 m3	改良土
砂埋戻工	(0.47 × 0.90 − 0.11) × 1.0 =	0.31 m3	
残土処分工	1.15 − 0.00 × 1.0 =	1.15 m3	
残塊処分工	0.00 × 0.90 × 1.0 =	0.00 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし t= 0 cm
下層路盤工	0.90 × 1.0 =	0.90 m2	再生砕石 t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算書

土工　　2



管種	DCIP	
口径	φ350	
土被り　H=	1270	mm
掘削幅　B=	1000	mm
管外径	370	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.11	m2

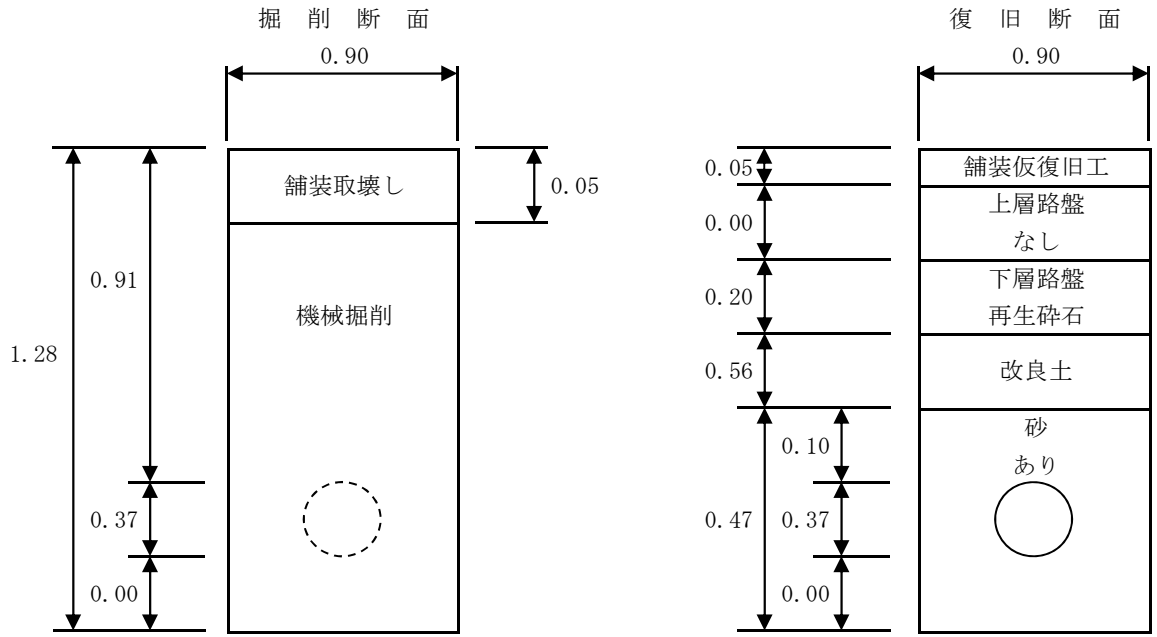
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.0	切梁　1段

1.0 m当り

工種	計算式					計算値		備考		
舗装版切断工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(1.64	－	0.00)× 1.00	×	1.0	＝	1.64	m3		
埋戻工	0.92	×	1.00	×	1.0	＝	0.92	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.47	×	1.00 － 0.11)	×	1.0	＝	0.36	m3		
残土処分工	1.64	－	0.00	×	1.0	＝	1.64	m3		
残塊処分工	0.00	×	1.00	×	1.0	＝	0.00	m3		
上層路盤工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	1.00			×	1.0	＝	1.00	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00			×	1.0	＝	1.00	m	矢板長L=H=2.0 切梁 1段	

単位土工計算書

土工　3



管種	DCIP	
口径	φ350	
土被り　H=	910	mm
掘削幅　B=	900	mm
管外径	370	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.11	m2

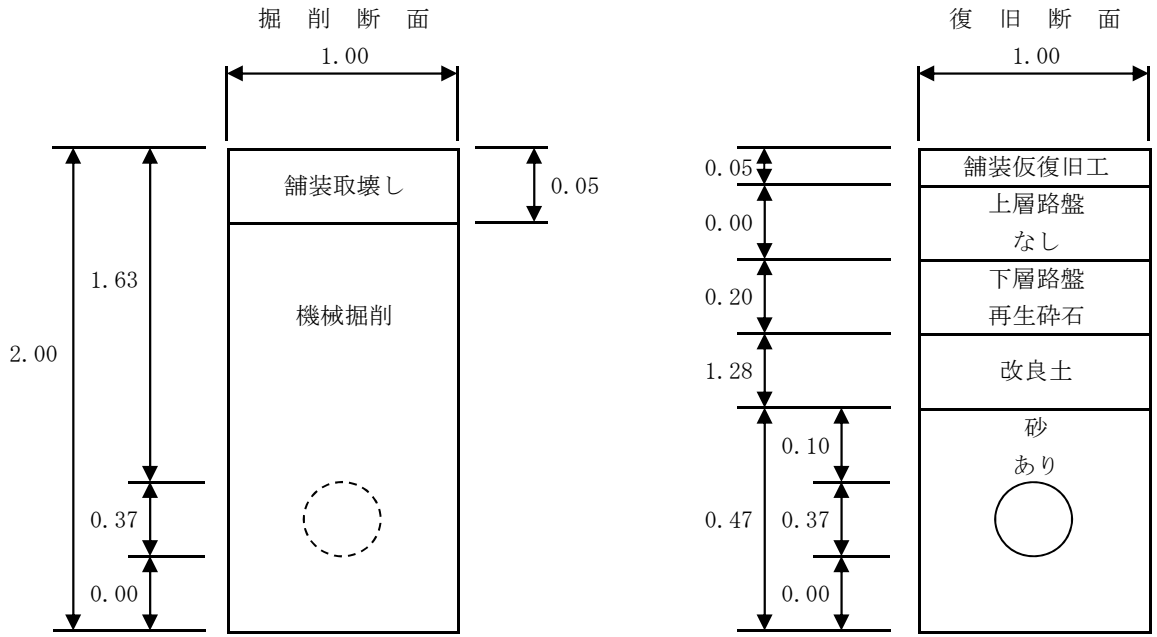
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式				計算値		備考		
舗装版切断工	2.00	×	1.0	=	2.00	m	アスファルト	t=	5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05	×	1.0	=	0.05	m2	アスファルト	t=	5 cm
機械掘削工	(1.28 − 0.05)× 0.90	×	1.0	=	1.11	m3			
埋戻工	0.56 × 0.90	×	1.0	=	0.50	m3	改良土		
砂埋戻工	(0.47 × 0.90 − 0.11)	×	1.0	=	0.31	m3			
残土処分工	1.11 − 0.00	×	1.0	=	1.11	m3			
残塊処分工	0.05 × 0.90	×	1.0	=	0.05	m3			
上層路盤工	0.00	×	1.0	=	0.00	m2	なし	t=	0 cm
下層路盤工	0.90	×	1.0	=	0.90	m2	再生砕石	t=	20 cm
舗装仮復旧工	0.90	×	1.0	=	0.90	m2	アスファルト	t=	5 cm
土留工	0.00	×	1.0	=	0.00	m			

単位土工計算書

土工　　4



管種	DCIP	
口径	φ350	
土被り　H=	1630	mm
掘削幅　B=	1000	mm
管外径	370	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.11	m2

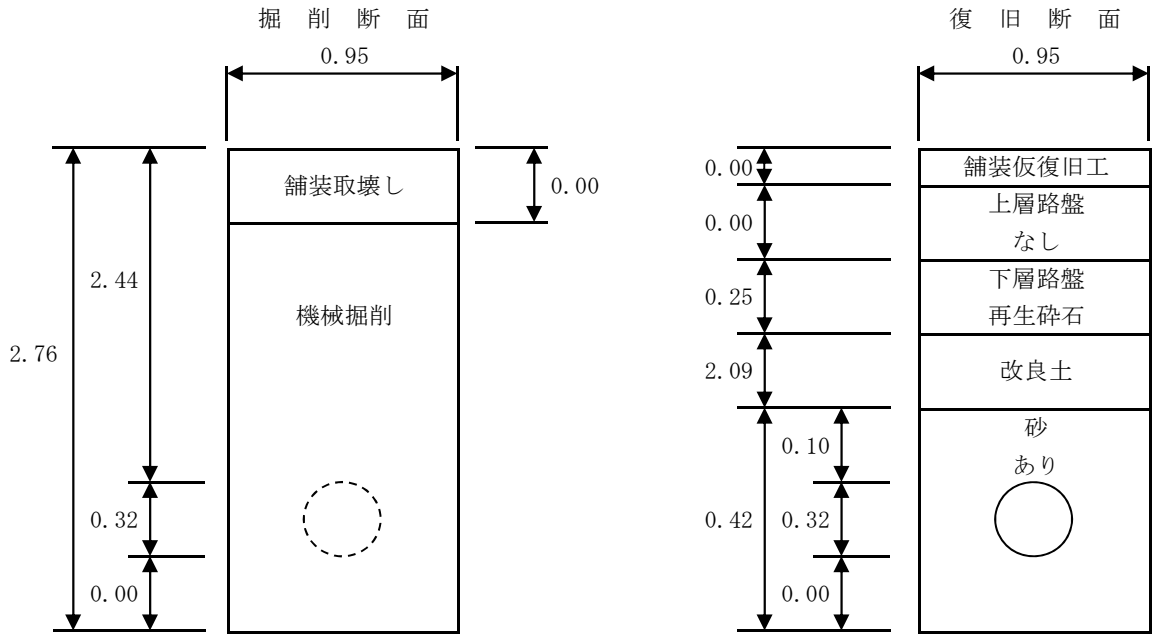
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.5	切梁　1段

1.0 m当り

工種	計算式				計算値		備考
舗装版切断工	2.00	×	1.0	＝	2.00	m	アスファルト　t=　5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05	×	1.0	＝	0.05	m2	アスファルト　t=　5 cm
機械掘削工	(2.00 － 0.05)× 1.00	×	1.0	＝	1.95	m3	
埋戻工	1.28 × 1.00	×	1.0	＝	1.28	m3	改良土
砂埋戻工	(0.47 × 1.00 － 0.11)	×	1.0	＝	0.36	m3	
残土処分工	1.95 － 0.00	×	1.0	＝	1.95	m3	
残塊処分工	0.05 × 1.00	×	1.0	＝	0.05	m3	
上層路盤工	0.00	×	1.0	＝	0.00	m2	なし　t=　0 cm
下層路盤工	1.00	×	1.0	＝	1.00	m2	再生砕石　t=　20 cm
舗装仮復旧工	1.00	×	1.0	＝	1.00	m2	アスファルト　t=　5 cm
土留工	1.00	×	1.0	＝	1.00	m	矢板長L=H=2.5 切梁 1段

単位土工計算書

土工　　5



管種	DCIP	
口径	φ300	
土被り　H=	2440	mm
掘削幅　B=	950	mm
管外径	320	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.08	m2

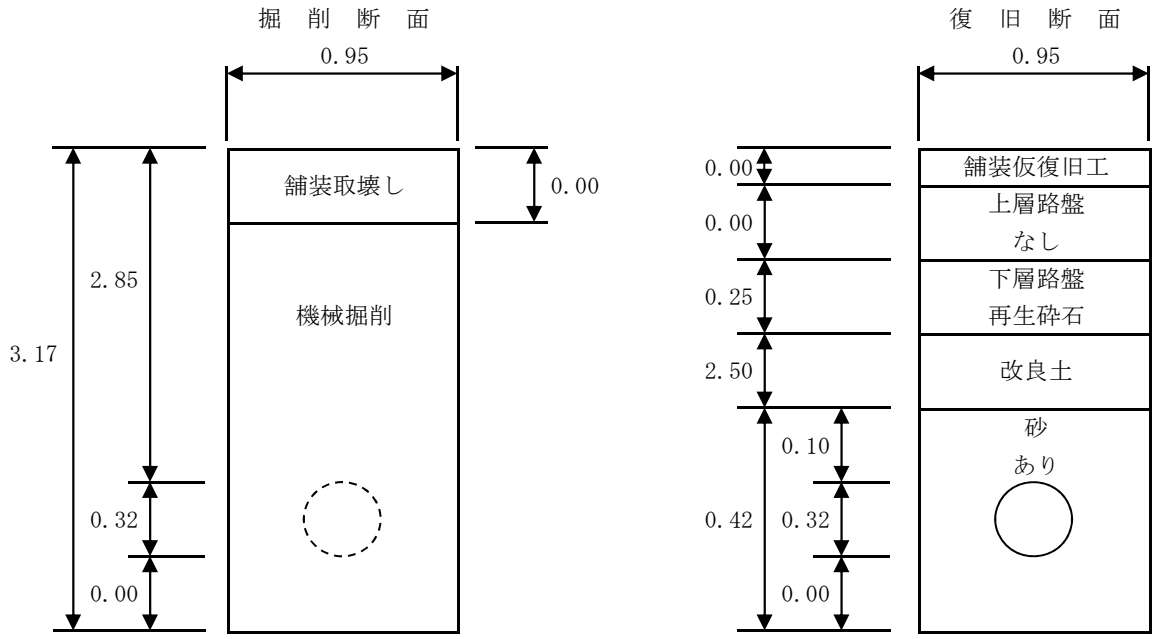
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=3.0	切梁　2段

1.0 m当り

工種	計算式					計算値		備考		
舗装版切断工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(2.76	－ 0.00	)× 0.95	×	1.0	＝	2.62	m3		
埋戻工	2.09	× 0.95		×	1.0	＝	1.99	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.42	× 0.95	－ 0.08)	×	1.0	＝	0.32	m3		
残土処分工	2.62	－ 0.00		×	1.0	＝	2.62	m3		
残塊処分工	0.00	× 0.95		×	1.0	＝	0.00	m3		
上層路盤工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.95			×	1.0	＝	0.95	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00			×	1.0	＝	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00			×	1.0	＝	1.00	m	矢板長L=H=3.0 切梁 2段	

単位土工計算書

土工　6



管種	DCIP	
口径	φ300	
土被り　H=	2850	mm
掘削幅　B=	950	mm
管外径	320	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.08	m2

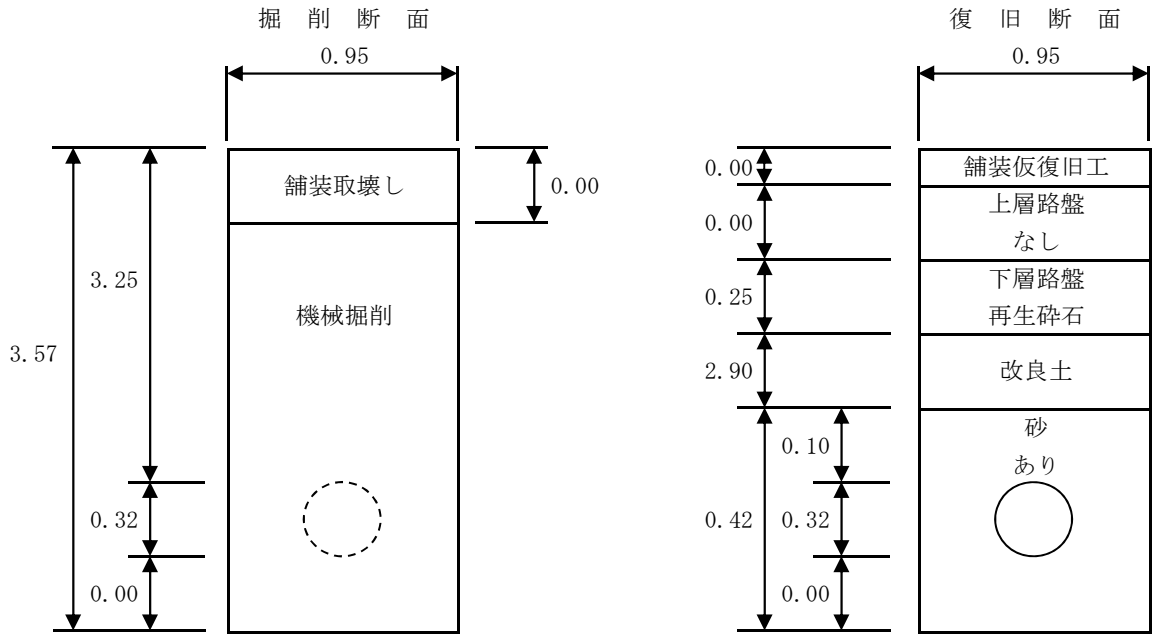
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=3.5	切梁　2段

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(3.17	−	0.00	)× 0.95	×	1.0	=	3.01	m3		
埋戻工	2.50	×	0.95		×	1.0	=	2.38	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.42	×	0.95	− 0.08)	×	1.0	=	0.32	m3		
残土処分工	3.01	−	0.00		×	1.0	=	3.01	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.95		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.95				×	1.0	=	0.95	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00				×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=3.5 切梁 2段	

単位土工計算書

土工　7



管種	DCIP	
口径	φ300	
土被り　H=	3250	mm
掘削幅　B=	950	mm
管外径	320	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.08	m2

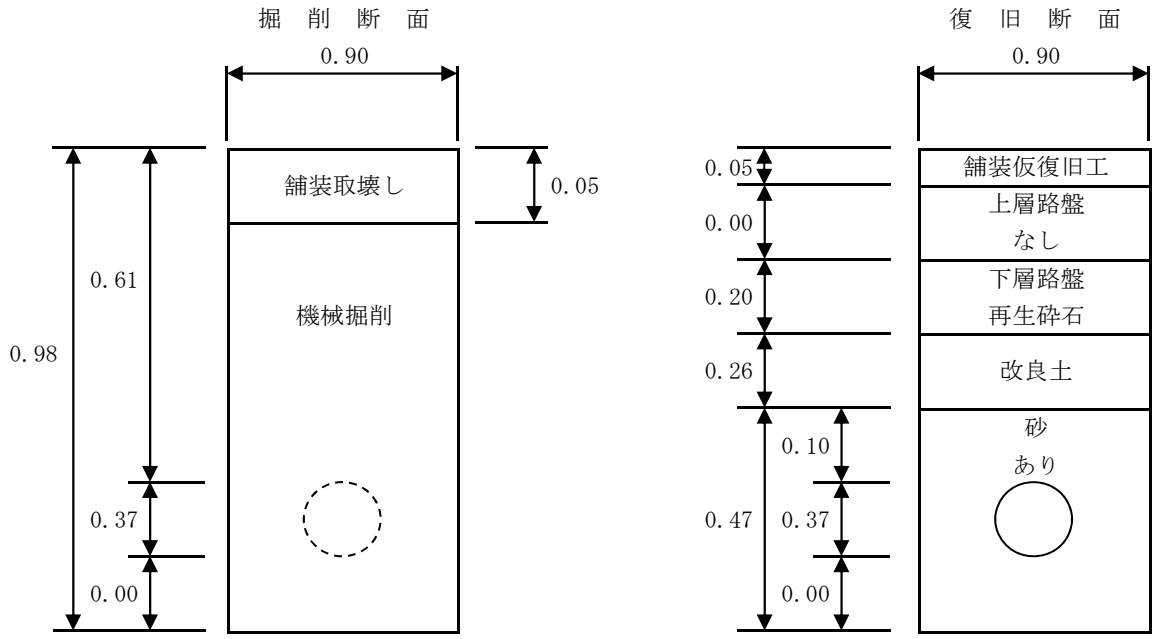
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=4.0	切梁　3段

1.0 m当り

工種	計算式				計算値		備考		
舗装版切断工	0.00	×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t=	0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00	×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t=	0 cm
機械掘削工	(3.57 − 0.00)× 0.95	×	1.0	=	3.39	m3			
埋戻工	2.90 × 0.95	×	1.0	=	2.76	m3	改良土		
砂埋戻工	(0.42 × 0.95 − 0.08)	×	1.0	=	0.32	m3			
残土処分工	3.39 − 0.00	×	1.0	=	3.39	m3			
残塊処分工	0.00 × 0.95	×	1.0	=	0.00	m3			
上層路盤工	0.00	×	1.0	=	0.00	m2	なし	t=	0 cm
下層路盤工	0.95	×	1.0	=	0.95	m2	再生砕石	t=	25 cm
舗装仮復旧工	0.00	×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t=	0 cm
土留工	1.00	×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=4.0 切梁 3段		

単位土工計算表

土工　8



管種	DCIP	
口径	φ350	
土被り　H=	610	mm
掘削幅　B=	900	mm
管外径	370	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.11	m2

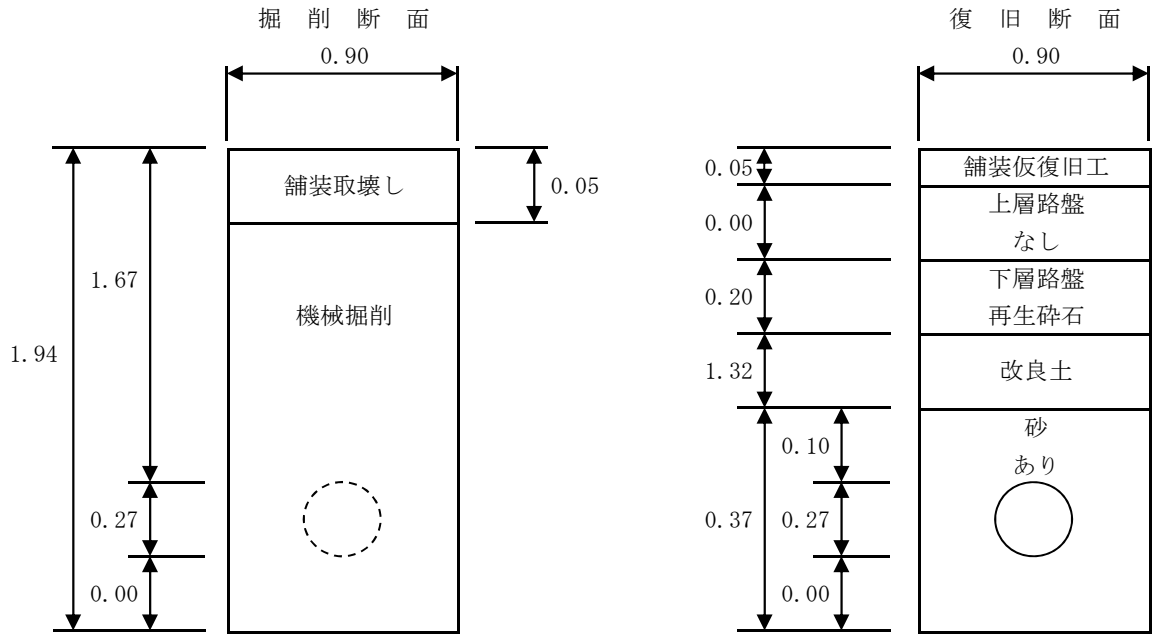
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式				計算値		備考		
舗装版切断工	2.00	×	1.0	＝	2.00	m	アスファルト	t=	5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05	×	1.0	＝	0.05	m2	アスファルト	t=	5 cm
機械掘削工	(0.98 － 0.05)× 0.90	×	1.0	＝	0.84	m3			
埋戻工	0.26 × 0.90	×	1.0	＝	0.23	m3	改良土		
砂埋戻工	(0.47 × 0.90 － 0.11)	×	1.0	＝	0.31	m3			
残土処分工	0.84 － 0.00	×	1.0	＝	0.84	m3			
残塊処分工	0.05 × 0.90	×	1.0	＝	0.05	m3			
上層路盤工	0.00	×	1.0	＝	0.00	m2	なし	t=	0 cm
下層路盤工	0.90	×	1.0	＝	0.90	m2	再生砕石	t=	20 cm
舗装仮復旧工	0.90	×	1.0	＝	0.90	m2	アスファルト	t=	5 cm
土留工	0.00	×	1.0	＝	0.00	m			

単位土工計算書

土工　　9



管種	DCIP	
口径	φ250	
土被り　H=	1670	mm
掘削幅　B=	900	mm
管外径	270	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.06	m2

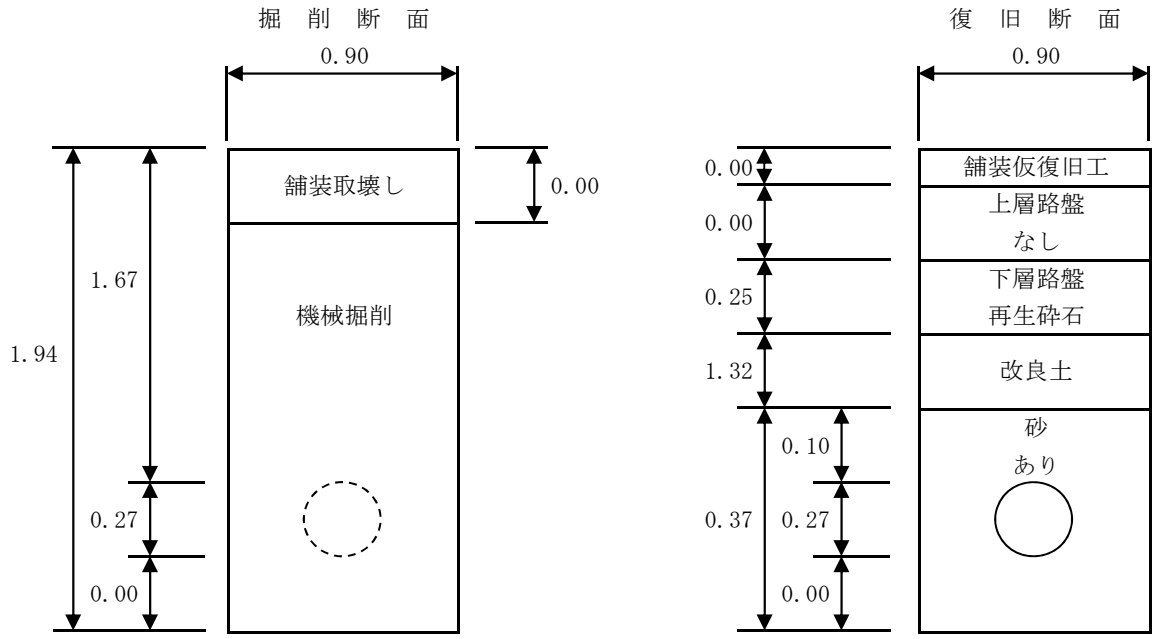
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.5	切梁　1段

1.0 m当り

工種	計算式				計算値		備考
舗装版切断工	2.00	×	1.0	=	2.00	m	アスファルト　t=　5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05	×	1.0	=	0.05	m2	アスファルト　t=　5 cm
機械掘削工	(　1.94　－　0.05　)×　0.90	×	1.0	=	1.70	m3	
埋戻工	1.32　×　0.90	×	1.0	=	1.19	m3	改良土
砂埋戻工	(　0.37　×　0.90　－　0.06　)	×	1.0	=	0.27	m3	
残土処分工	1.70　－　0.00	×	1.0	=	1.70	m3	
残塊処分工	0.05　×　0.90	×	1.0	=	0.05	m3	
上層路盤工	0.00	×	1.0	=	0.00	m2	なし　t=　0 cm
下層路盤工	0.90	×	1.0	=	0.90	m2	再生砕石　t=　20 cm
舗装仮復旧工	0.90	×	1.0	=	0.90	m2	アスファルト　t=　5 cm
土留工	1.00	×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=2.5 切梁 1段

単位土工計算書

土工　10



管種	DCIP	
口径	φ250	
土被り　H=	1670	mm
掘削幅　B=	900	mm
管外径	270	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.06	m2

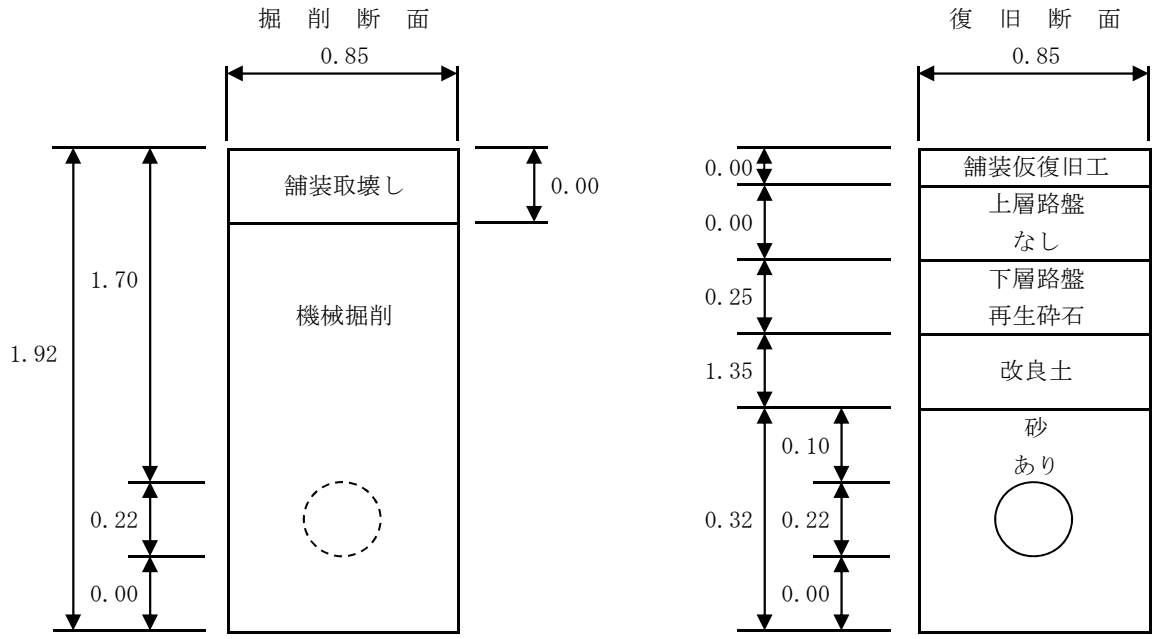
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.5	切梁　1段

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(1.94	−	0.00)	× 0.90	×	1.0	=	1.75	m3		
埋戻工	1.32	×	0.90		×	1.0	=	1.19	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.37	×	0.90	− 0.06)	×	1.0	=	0.27	m3		
残土処分工	1.75	−	0.00		×	1.0	=	1.75	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.90		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.90				×	1.0	=	0.90	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00				×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=2.5 切梁 1段	

単位土工計算書

土工　11



管種	DCIP	
口径	φ200	
土被り　H=	1700	mm
掘削幅　B=	850	mm
管外径	220	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.04	m2

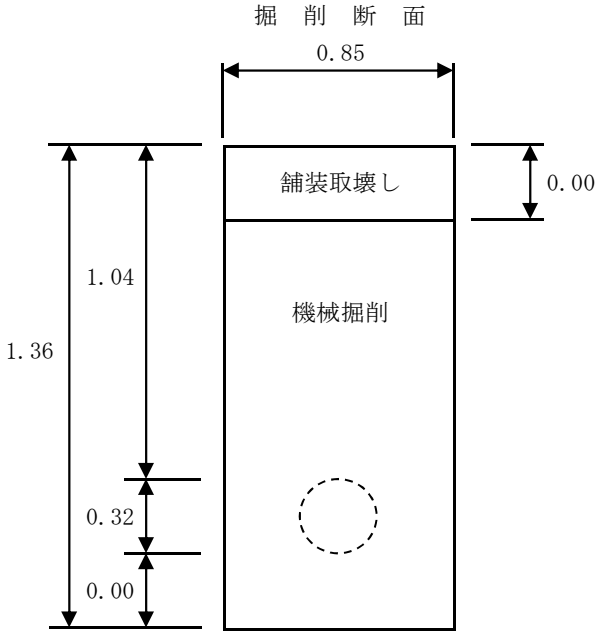
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.5	切梁　1段

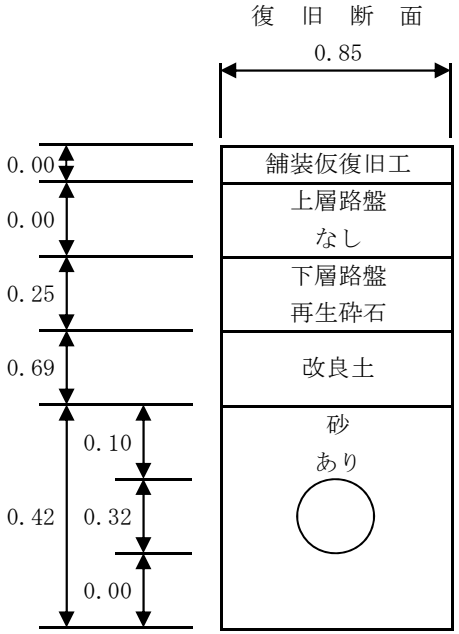
1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(1.92	−	0.00	)× 0.85	×	1.0	=	1.63	m3		
埋戻工	1.35	×	0.85		×	1.0	=	1.15	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.32	×	0.85	− 0.04)	×	1.0	=	0.23	m3		
残土処分工	1.63	−	0.00		×	1.0	=	1.63	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.85		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.85				×	1.0	=	0.85	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00				×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=2.5 切梁 1段	

単位土工計算書

土工　12





管種	DCIP	
口径	φ300	
土被り　H=	1040	mm
掘削幅　B=	850	mm
管外径	320	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.08	m2

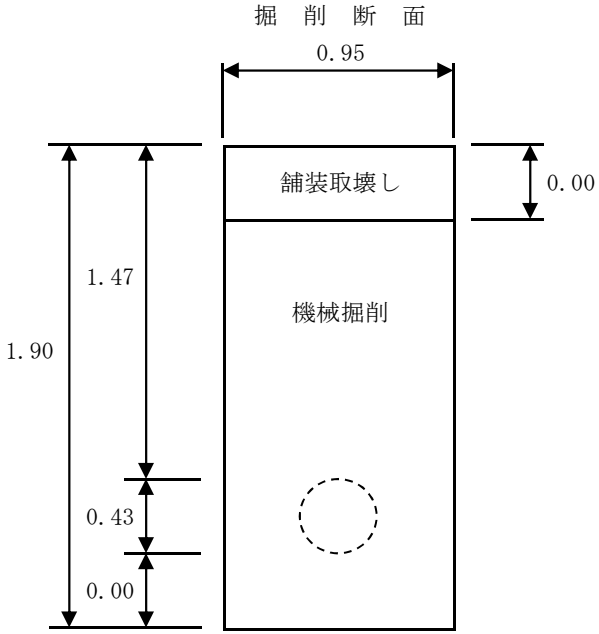
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

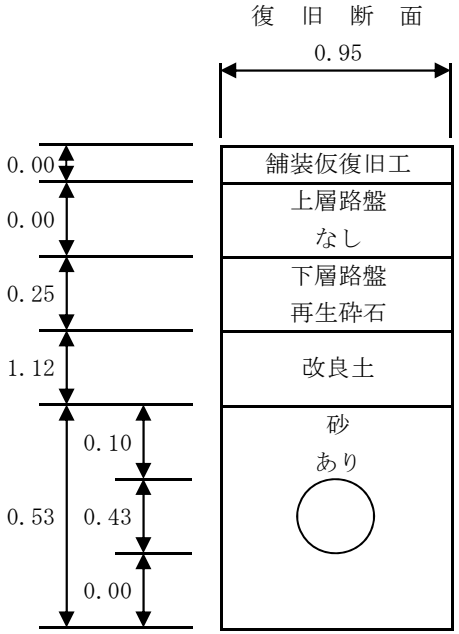
1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	無舗装 t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
機械掘削工	(1.36 − 0.00)× 0.85 × 1.0 =	1.16 m3	
埋戻工	0.69 × 0.85 × 1.0 =	0.59 m3	改良土
砂埋戻工	(0.42 × 0.85 − 0.08) × 1.0 =	0.28 m3	
残土処分工	1.16 − 0.00 × 1.0 =	1.16 m3	
残塊処分工	0.00 × 0.85 × 1.0 =	0.00 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし t= 0 cm
下層路盤工	0.85 × 1.0 =	0.85 m2	再生砕石 t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算書

土工　13





管種	DCIP	
口径	φ400	
土被り　H=	1470	mm
掘削幅　B=	950	mm
管外径	430	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.15	m2

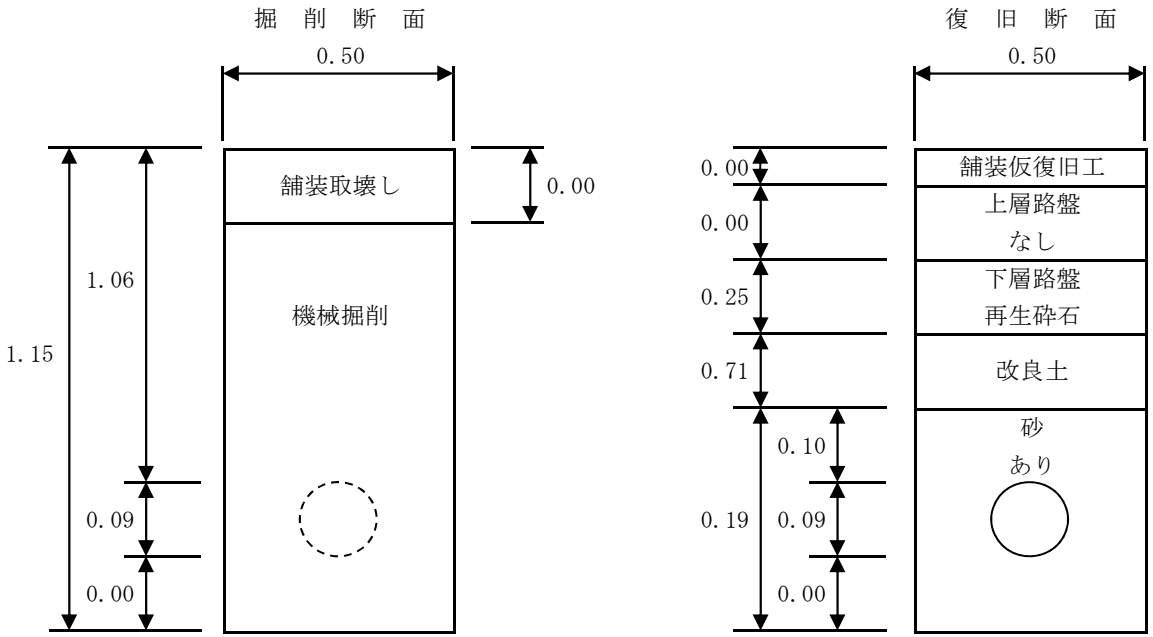
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.5	切梁　1段

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(1.90	−	0.00	)× 0.95	×	1.0	=	1.81	m3		
埋戻工	1.12	×	0.95		×	1.0	=	1.06	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.53	×	0.95	− 0.15)	×	1.0	=	0.35	m3		
残土処分工	1.81	−	0.00		×	1.0	=	1.81	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.95		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.95				×	1.0	=	0.95	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00				×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=2.5 切梁 1段	

単位土工計算書

土工　14



管種	PEP	
口径	φ75	
土被り　H=	1060	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	90	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

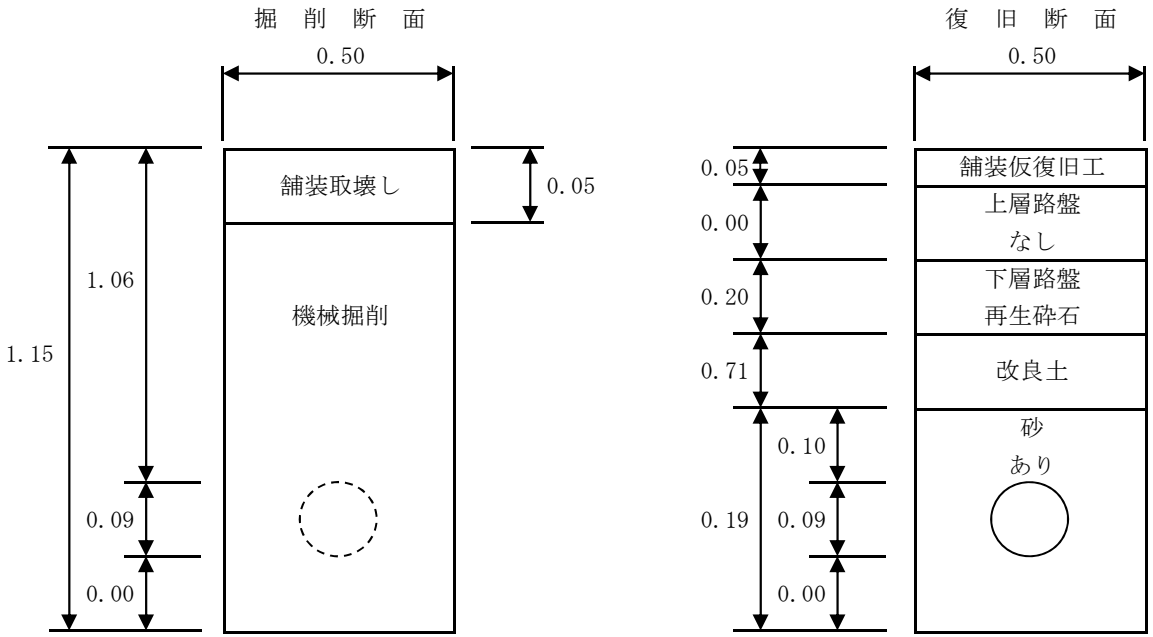
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(1.15	−	0.00	)× 0.50	×	1.0	=	0.58	m3		
埋戻工	0.71	×	0.50		×	1.0	=	0.36	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.19	×	0.50	− 0.01)	×	1.0	=	0.09	m3		
残土処分工	0.58	−	0.00		×	1.0	=	0.58	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.50		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.50				×	1.0	=	0.50	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	0.00				×	1.0	=	0.00	m		

単位土工計算書

土工　15



管種	PEP	
口径	φ75	
土被り　H=	1060	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	90	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

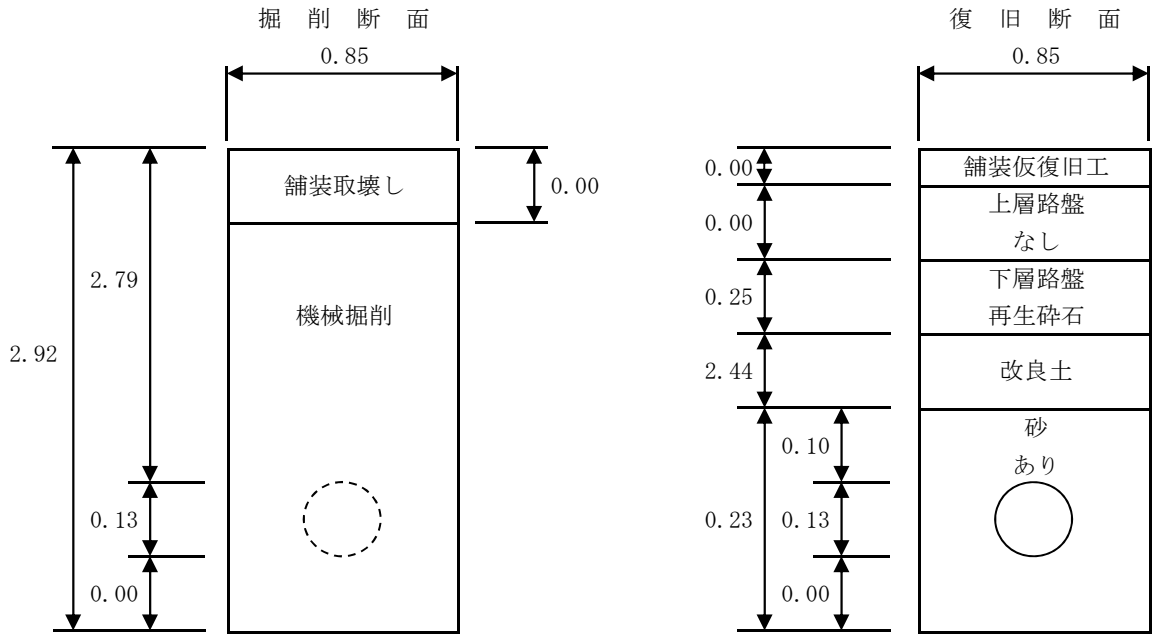
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式					計算値		備考			
舗装版切断工	2.00			×	1.0	=	2.00	m	アスファルト	t=	5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05			×	1.0	=	0.05	m2	アスファルト	t=	5 cm
機械掘削工	(1.15	−	0.05)× 0.50	×	1.0	=	0.55	m3			
埋戻工	0.71	×	0.50	×	1.0	=	0.36	m3	改良土		
砂埋戻工	(0.19	×	0.50 − 0.01)	×	1.0	=	0.09	m3			
残土処分工	0.55	−	0.00	×	1.0	=	0.55	m3			
残塊処分工	0.05	×	0.50	×	1.0	=	0.03	m3			
上層路盤工	0.00			×	1.0	=	0.00	m2	なし	t=	0 cm
下層路盤工	0.50			×	1.0	=	0.50	m2	再生砕石	t=	20 cm
舗装仮復旧工	0.50			×	1.0	=	0.50	m2	アスファルト	t=	5 cm
土留工	0.00			×	1.0	=	0.00	m			

単位土工計算書

土工　16



管種	PEP	
口径	φ100	
土被り　H=	2790	mm
掘削幅　B=	850	mm
管外径	130	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

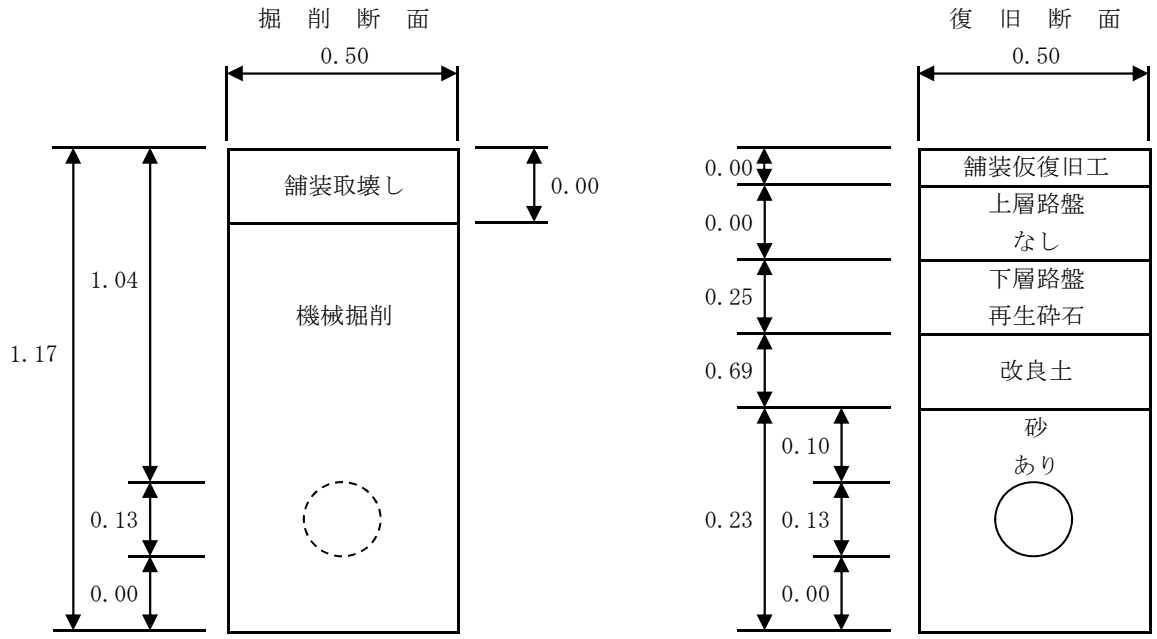
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=3.5	切梁　2段

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(2.92	−	0.00)	× 0.85	×	1.0	=	2.48	m3		
埋戻工	2.44	×	0.85		×	1.0	=	2.07	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.23	×	0.85	− 0.01)	×	1.0	=	0.19	m3		
残土処分工	2.48	−	0.00		×	1.0	=	2.48	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.85		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.85				×	1.0	=	0.85	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00				×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=3.5 切梁 2段	

単位土工計算書

土工　17



管種	PEP	
口径	φ100	
土被り　H=	1040	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	130	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

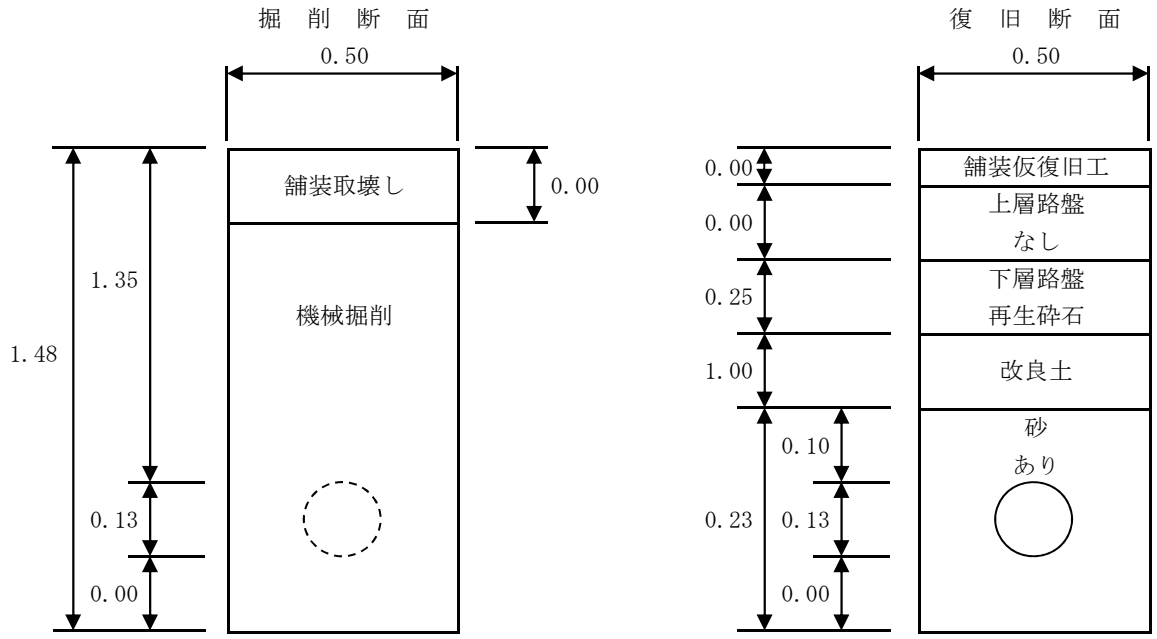
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	無舗装 t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
機械掘削工	(1.17 − 0.00)× 0.50 × 1.0 =	0.59 m3	
埋戻工	0.69 × 0.50 × 1.0 =	0.35 m3	改良土
砂埋戻工	(0.23 × 0.50 − 0.01) × 1.0 =	0.11 m3	
残土処分工	0.59 − 0.00 × 1.0 =	0.59 m3	
残塊処分工	0.00 × 0.50 × 1.0 =	0.00 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし t= 0 cm
下層路盤工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	再生砕石 t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算書

土工　18



管種	PEP	
口径	φ100	
土被り　H=	1350	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	130	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

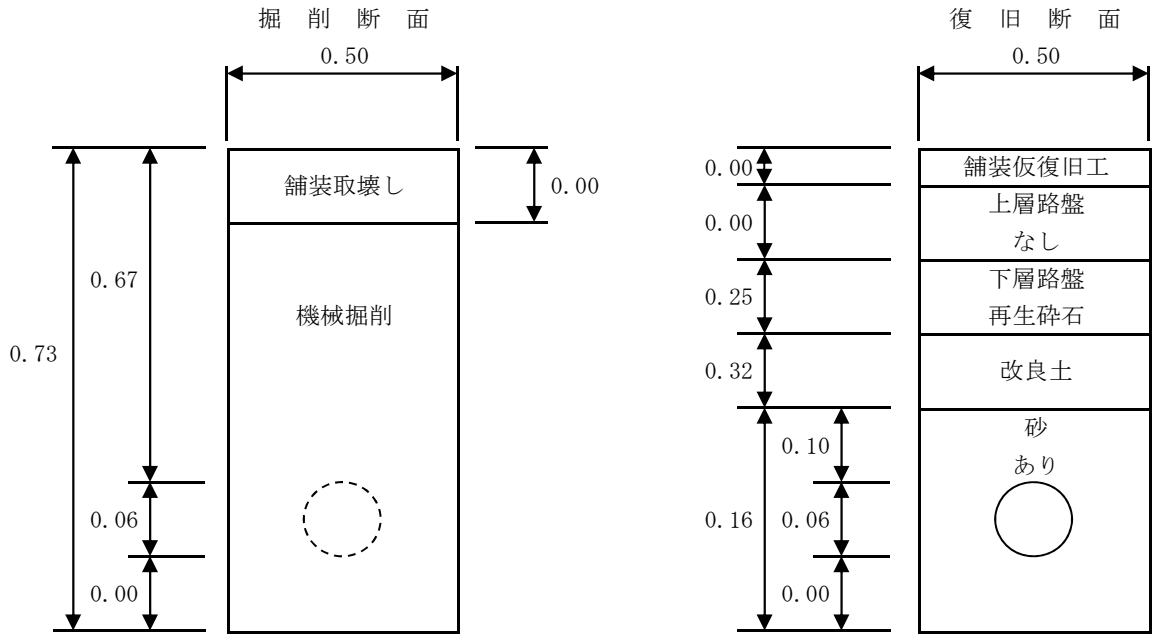
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	無舗装 t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
機械掘削工	(1.48 − 0.00)× 0.50 × 1.0 =	0.74 m3	
埋戻工	1.00 × 0.50 × 1.0 =	0.50 m3	改良土
砂埋戻工	(0.23 × 0.50 − 0.01) × 1.0 =	0.11 m3	
残土処分工	0.74 − 0.00 × 1.0 =	0.74 m3	
残塊処分工	0.00 × 0.50 × 1.0 =	0.00 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし t= 0 cm
下層路盤工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	再生砕石 t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算書

土工　19



管種	PEP	
口径	φ50	
土被り　H=	670	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	60	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0	m2

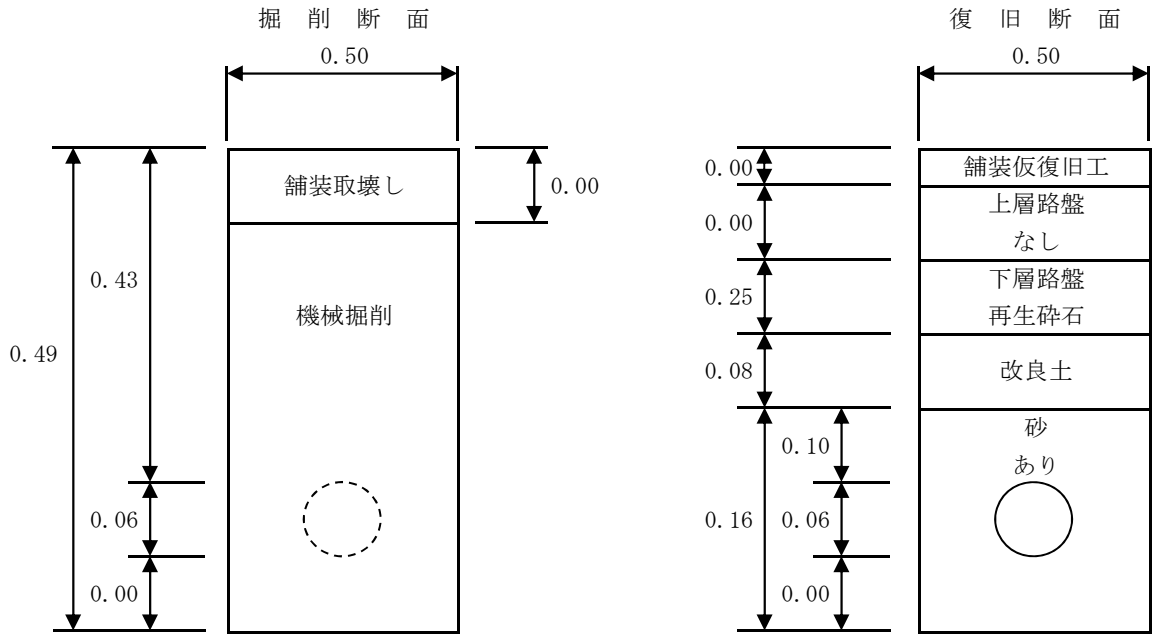
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式					計算値		備考		
舗装版切断工	0.00			×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00			×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(0.73	−	0.00)× 0.50	×	1.0	=	0.37	m3		
埋戻工	0.32	×	0.50	×	1.0	=	0.16	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.16	×	0.50 − 0.00)	×	1.0	=	0.08	m3		
残土処分工	0.37	−	0.00	×	1.0	=	0.37	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.50	×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00			×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.50			×	1.0	=	0.50	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00			×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	0.00			×	1.0	=	0.00	m		

単位土工計算書

土工　20



管種	PEP	
口径	φ50	
土被り　H=	430	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	60	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0	m2

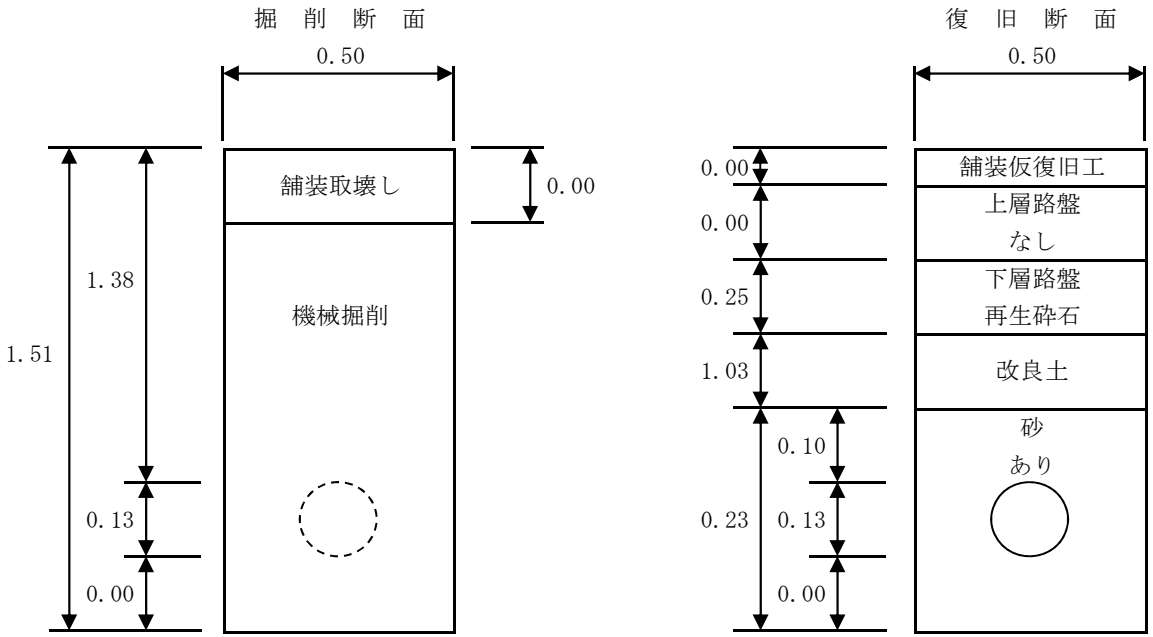
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	無舗装 t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
機械掘削工	(0.49 − 0.00)× 0.50 × 1.0 =	0.25 m3	
埋戻工	0.08 × 0.50 × 1.0 =	0.04 m3	改良土
砂埋戻工	(0.16 × 0.50 − 0.00) × 1.0 =	0.08 m3	
残土処分工	0.25 − 0.00 × 1.0 =	0.25 m3	
残塊処分工	0.00 × 0.50 × 1.0 =	0.00 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし t= 0 cm
下層路盤工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	再生砕石 t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算書

土工　21



管種	PEP	
口径	φ100	
土被り　H=	1380	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	130	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

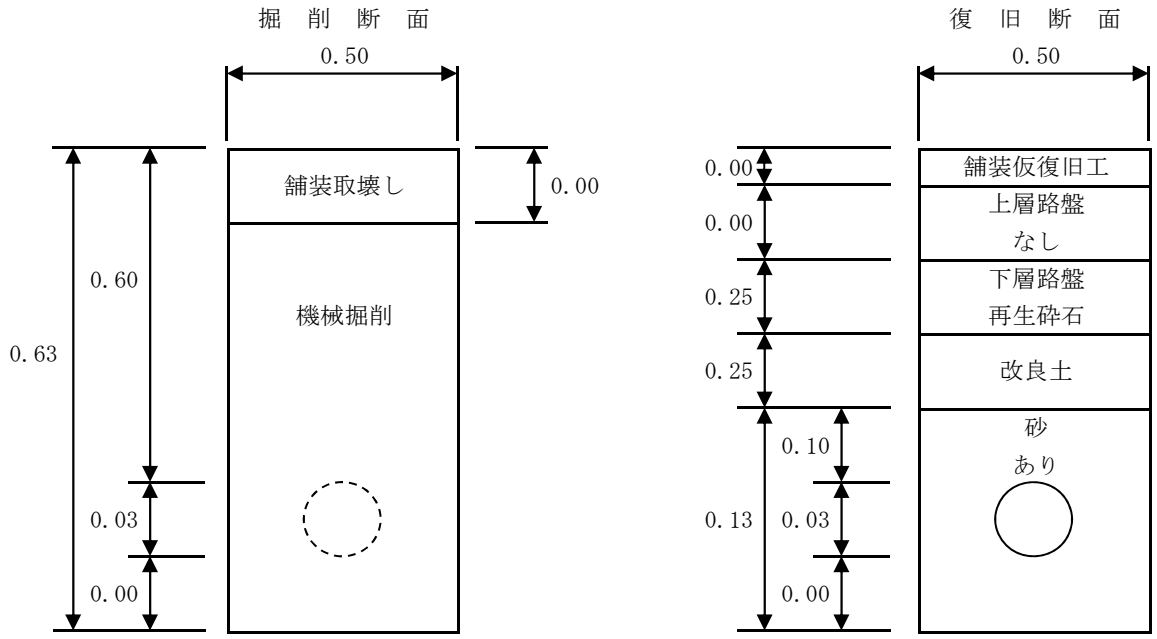
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	あり	
土留種別	矢板　H=2.0	切梁　1段

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(1.51	−	0.00)	× 0.50	×	1.0	=	0.76	m3		
埋戻工	1.03	×	0.50		×	1.0	=	0.52	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.23	×	0.50	− 0.01)	×	1.0	=	0.11	m3		
残土処分工	0.76	−	0.00		×	1.0	=	0.76	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.50		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.50				×	1.0	=	0.50	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	1.00				×	1.0	=	1.00	m	矢板長L=H=2.0 切梁 1段	

単位土工計算書

土工　22



管種	HI	
口径	φ25	
土被り　H=	600	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	32	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0	m2

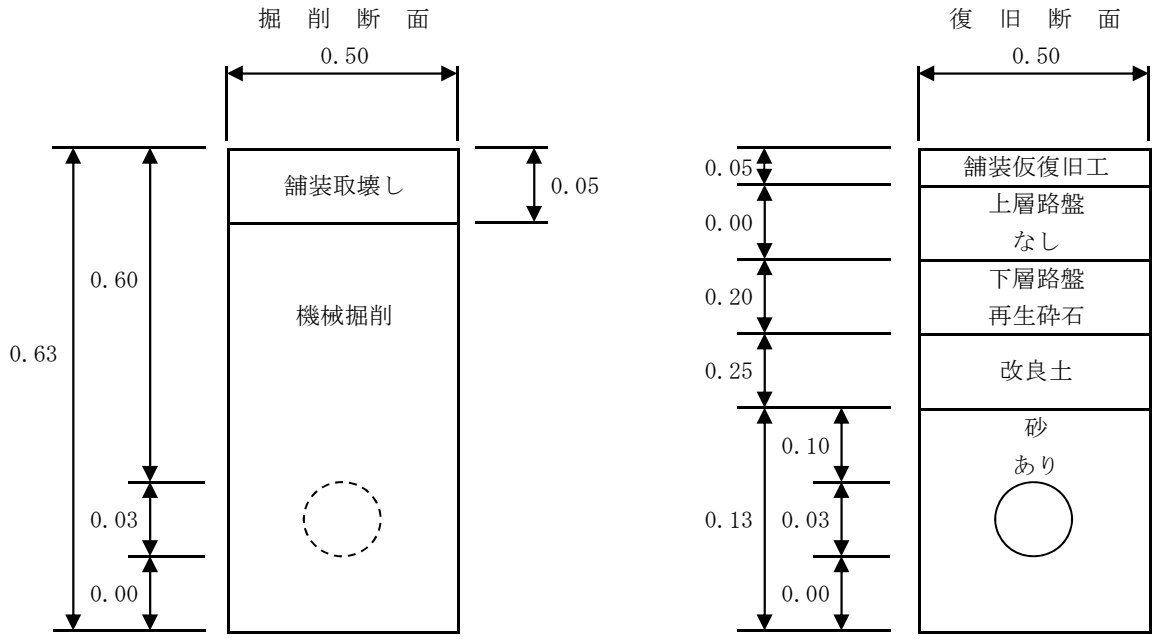
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式						計算値		備考		
舗装版切断工	0.00				×	1.0	=	0.00	m	無舗装	t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
機械掘削工	(0.63	−	0.00	)× 0.50	×	1.0	=	0.32	m3		
埋戻工	0.25	×	0.50		×	1.0	=	0.13	m3	改良土	
砂埋戻工	(0.13	×	0.50	− 0.00)	×	1.0	=	0.07	m3		
残土処分工	0.32	−	0.00		×	1.0	=	0.32	m3		
残塊処分工	0.00	×	0.50		×	1.0	=	0.00	m3		
上層路盤工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	なし	t= 0 cm
下層路盤工	0.50				×	1.0	=	0.50	m2	再生砕石	t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00				×	1.0	=	0.00	m2	無舗装	t= 0 cm
土留工	0.00				×	1.0	=	0.00	m		

単位土工計算表

土工　23



管種	HI	
口径	φ25	
土被り　H=	600	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	32	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0	m2

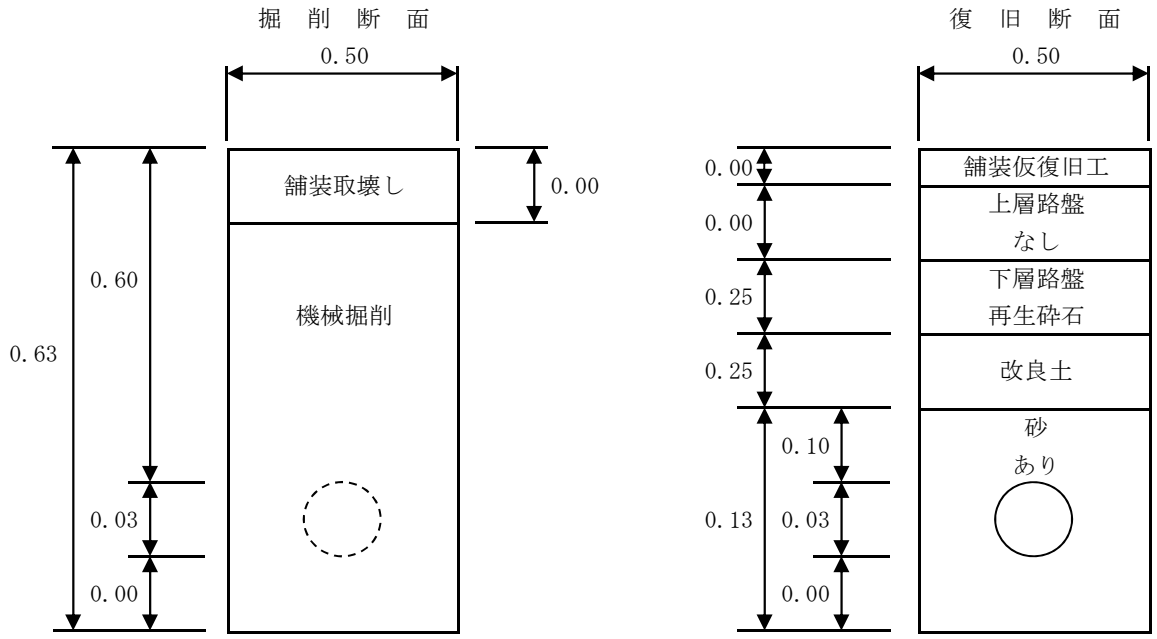
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式				計算値		備考
舗装版切断工	2.00	×	1.0	＝	2.00	m	アスファルト　t=　5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05	×	1.0	＝	0.05	m2	アスファルト　t=　5 cm
機械掘削工	(0.63 － 0.05)× 0.50	×	1.0	＝	0.29	m3	
埋戻工	0.25 × 0.50	×	1.0	＝	0.13	m3	改良土
砂埋戻工	(0.13 × 0.50 － 0.00)	×	1.0	＝	0.07	m3	
残土処分工	0.29 － 0.00	×	1.0	＝	0.29	m3	
残塊処分工	0.05 × 0.50	×	1.0	＝	0.03	m3	
上層路盤工	0.00	×	1.0	＝	0.00	m2	なし　t=　0 cm
下層路盤工	0.50	×	1.0	＝	0.50	m2	再生砕石　t=　20 cm
舗装仮復旧工	0.50	×	1.0	＝	0.50	m2	アスファルト　t=　5 cm
土留工	0.00	×	1.0	＝	0.00	m	

単位土工計算書

土工　24



管種	HI	
口径	φ20	4条
土被り　H=	600	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	26	mm
既設舗装厚	0	mm
復旧舗装厚	0	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	250	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0	m2

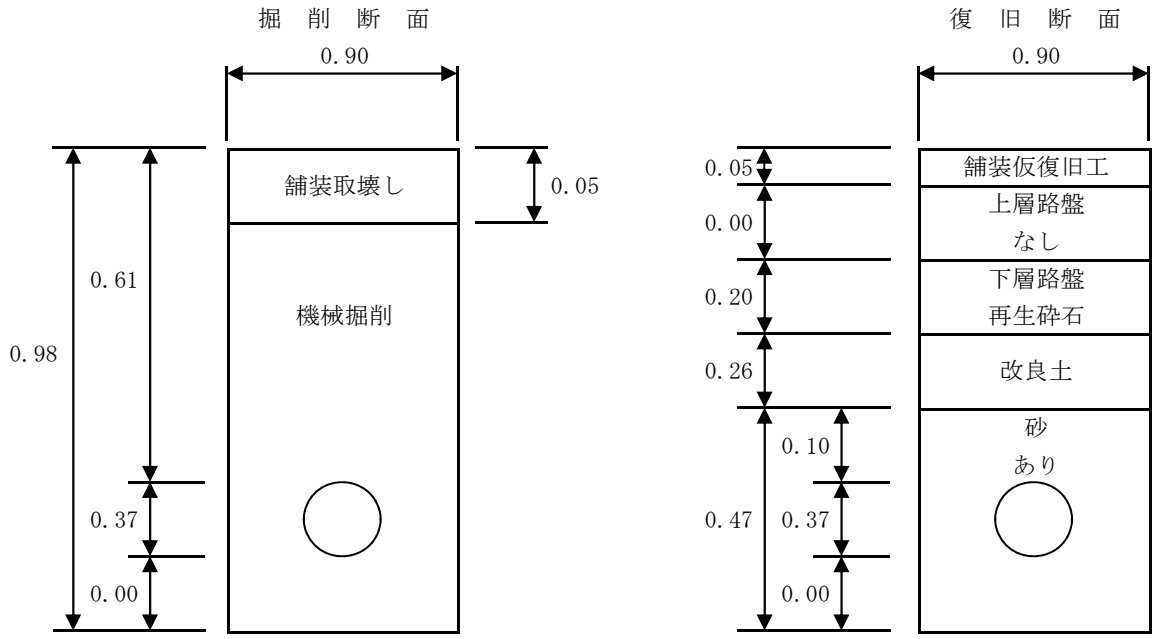
既設舗装種別	無舗装	
復旧舗装種別	無舗装	
舗装切断部	なし	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	無舗装 t= 0 cm
舗装版直接掘削積込工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
機械掘削工	(0.63 − 0.00)× 0.50 × 1.0 =	0.31 m3	
埋戻工	0.25 × 0.50 × 1.0 =	0.13 m3	改良土
砂埋戻工	(0.13 × 0.50 − 0.00) × 1.0 =	0.06 m3	
残土処分工	0.31 − 0.00 × 1.0 =	0.31 m3	
残塊処分工	0.00 × 0.50 × 1.0 =	0.00 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし t= 0 cm
下層路盤工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	再生砕石 t= 25 cm
舗装仮復旧工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	無舗装 t= 0 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算表

土工　25



管種	DCIP	
口径	φ350	
土被り　H=	610	mm
掘削幅　B=	900	mm
管外径	370	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.11	m2

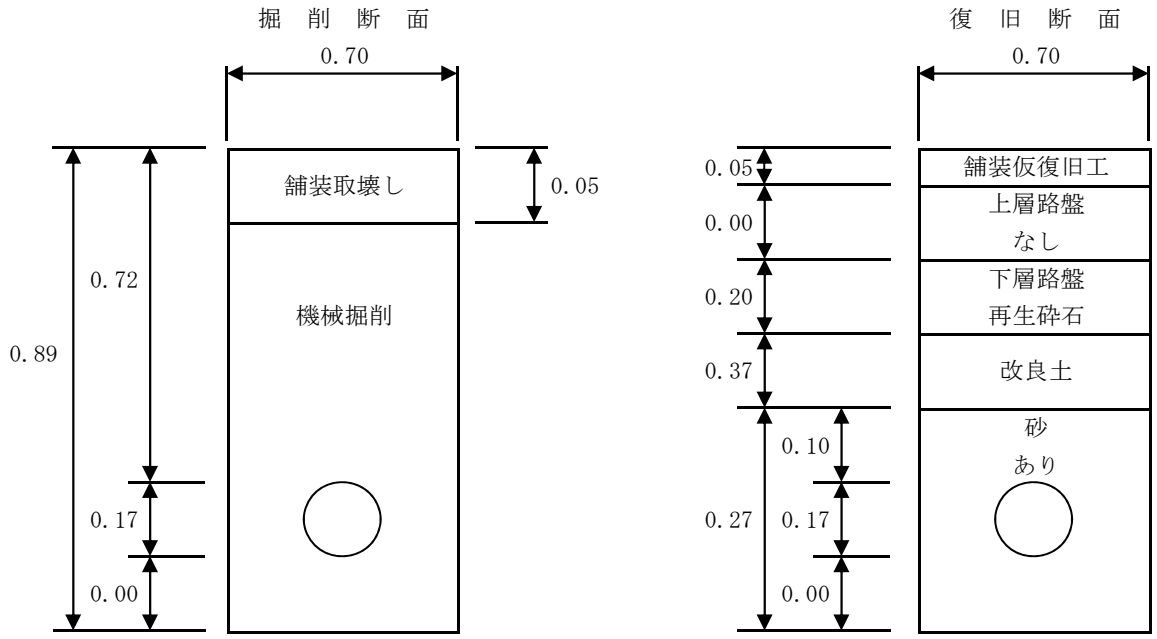
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	2.00 × 1.0 =	2.00 m	アスファルト　t= 5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05 × 1.0 =	0.05 m2	アスファルト　t= 5 cm
機械掘削工	{(0.98 − 0.05)× 0.90 − 0.11 } × 1.0 =	0.73 m3	
埋戻工	0.26 × 0.90 × 1.0 =	0.23 m3	改良土
砂埋戻工	(0.47 × 0.90 − 0.11) × 1.0 =	0.31 m3	
残土処分工	0.73 − 0.00 × 1.0 =	0.73 m3	
残塊処分工	0.05 × 0.90 × 1.0 =	0.05 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし　t= 0 cm
下層路盤工	0.90 × 1.0 =	0.90 m2	再生砕石　t= 20 cm
舗装仮復旧工	0.90 × 1.0 =	0.90 m2	アスファルト　t= 5 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算表

土工　26



管種	DCIP	
口径	φ150	
土被り　H=	715	mm
掘削幅　B=	700	mm
管外径	170	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.02	m2

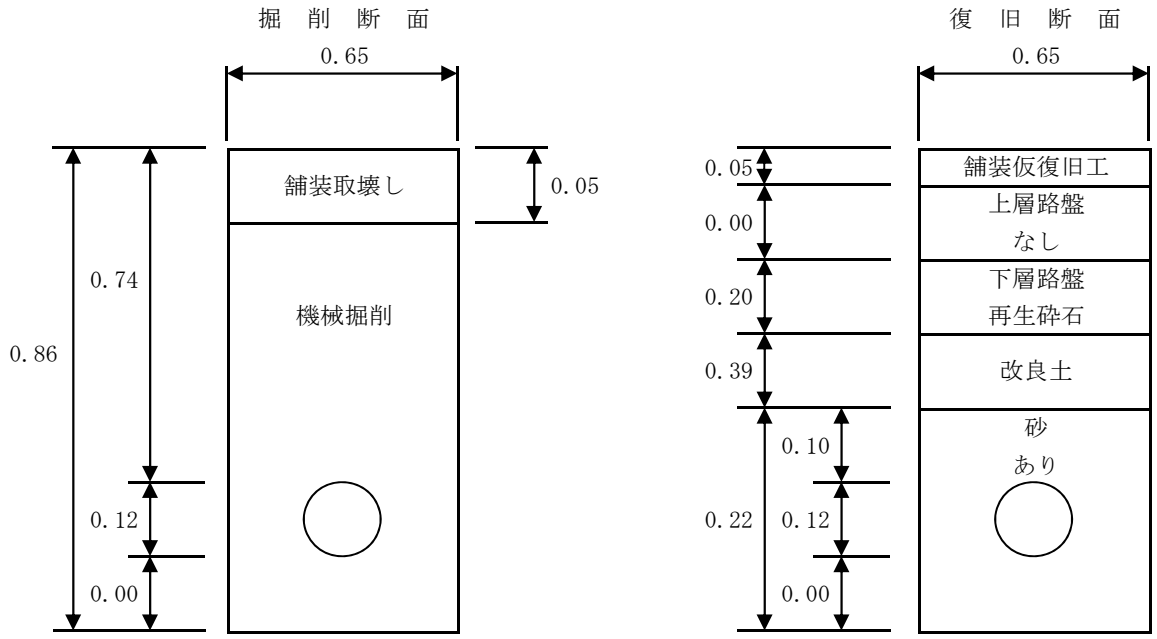
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	2.00 × 1.0 =	2.00 m	アスファルト　t= 5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05 × 1.0 =	0.05 m2	アスファルト　t= 5 cm
機械掘削工	{(0.89 − 0.05)× 0.70 − 0.02 } × 1.0 =	0.56 m3	
埋戻工	0.37 × 0.70 × 1.0 =	0.26 m3	改良土
砂埋戻工	(0.27 × 0.70 − 0.02) × 1.0 =	0.17 m3	
残土処分工	0.56 − 0.00 × 1.0 =	0.56 m3	
残塊処分工	0.05 × 0.70 × 1.0 =	0.04 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし　t= 0 cm
下層路盤工	0.70 × 1.0 =	0.70 m2	再生砕石　t= 20 cm
舗装仮復旧工	0.70 × 1.0 =	0.70 m2	アスファルト　t= 5 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算表

土工　27



管種	DCIP	
口径	φ100	
土被り　H=	740	mm
掘削幅　B=	650	mm
管外径	120	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

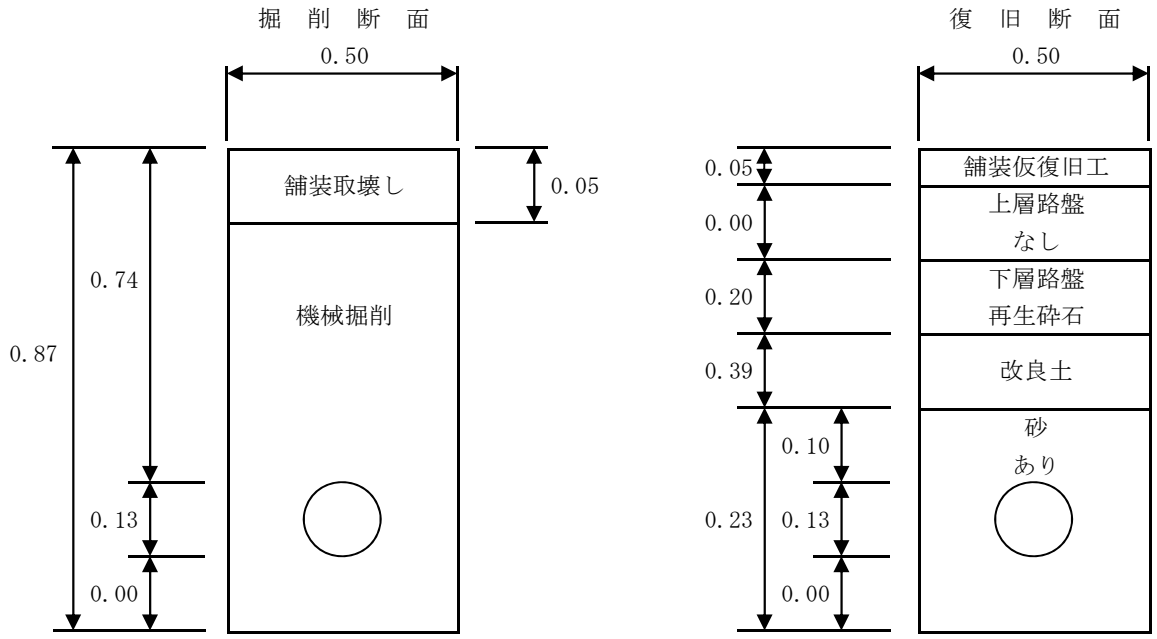
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	2.00 × 1.0 =	2.00 m	アスファルト　t=　5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05 × 1.0 =	0.05 m2	アスファルト　t=　5 cm
機械掘削工	{(0.86 − 0.05)× 0.65 − 0.01 } × 1.0 =	0.52 m3	
埋戻工	0.39 × 0.65 × 1.0 =	0.25 m3	改良土
砂埋戻工	(0.22 × 0.65 − 0.01) × 1.0 =	0.13 m3	
残土処分工	0.52 − 0.00 × 1.0 =	0.52 m3	
残塊処分工	0.05 × 0.65 × 1.0 =	0.03 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし　t=　0 cm
下層路盤工	0.65 × 1.0 =	0.65 m2	再生砕石　t=　20 cm
舗装仮復旧工	0.65 × 1.0 =	0.65 m2	アスファルト　t=　5 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算表

土工　28



管種	DCIP	
口径	φ100	
土被り　H=	740	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	130	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

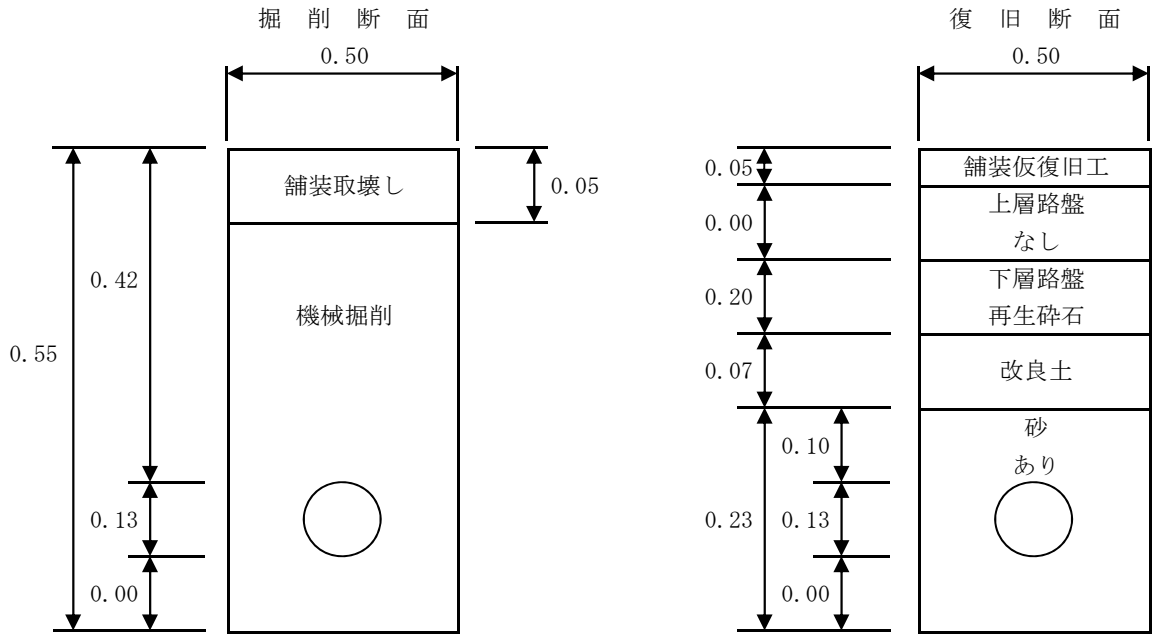
既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	2.00 × 1.0 =	2.00 m	アスファルト　t= 5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05 × 1.0 =	0.05 m2	アスファルト　t= 5 cm
機械掘削工	{(0.87 − 0.05)× 0.50 − 0.01 } × 1.0 =	0.40 m3	
埋戻工	0.39 × 0.50 × 1.0 =	0.20 m3	改良土
砂埋戻工	(0.23 × 0.50 − 0.01) × 1.0 =	0.11 m3	
残土処分工	0.40 − 0.00 × 1.0 =	0.40 m3	
残塊処分工	0.05 × 0.50 × 1.0 =	0.03 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし　t= 0 cm
下層路盤工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	再生砕石　t= 20 cm
舗装仮復旧工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	アスファルト　t= 5 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

単位土工計算表

土工　29



管種	DCIP	
口径	φ100	
土被り　H=	420	mm
掘削幅　B=	500	mm
管外径	130	mm
既設舗装厚	50	mm
復旧舗装厚	50	mm
上層路盤厚	0	mm
下層路盤厚	200	mm
砂上厚	100	mm
管下	0	mm
管断面積	0.01	m2

既設舗装種別	アスファルト	
復旧舗装種別	アスファルト	
舗装切断部	両側	
土留	なし	
土留種別	矢板　なし	切梁　なし

1.0 m当り

工種	計算式	計算値	備考
舗装版切断工	2.00 × 1.0 =	2.00 m	アスファルト　t= 5 cm
舗装版直接掘削積込工	0.05 × 1.0 =	0.05 m2	アスファルト　t= 5 cm
機械掘削工	{(0.55 − 0.05)× 0.50 − 0.01 } × 1.0 =	0.24 m3	
埋戻工	0.07 × 0.50 × 1.0 =	0.04 m3	改良土
砂埋戻工	(0.23 × 0.50 − 0.01) × 1.0 =	0.11 m3	
残土処分工	0.24 − 0.00 × 1.0 =	0.24 m3	
残塊処分工	0.05 × 0.50 × 1.0 =	0.03 m3	
上層路盤工	0.00 × 1.0 =	0.00 m2	なし　t= 0 cm
下層路盤工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	再生砕石　t= 20 cm
舗装仮復旧工	0.50 × 1.0 =	0.50 m2	アスファルト　t= 5 cm
土留工	0.00 × 1.0 =	0.00 m	

上段：変更前
下段：変更後

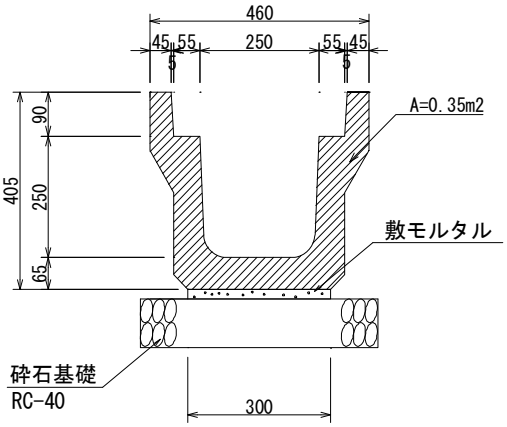
場内排水整備工事

No.1

名　　称	形状・寸法	単位長	単 位						切管	合　計	摘　　要
Ｕ字溝設置工	U-180 As部		m	35.8						35.8	
Ｕ字溝設置工	U-180 未舗装部		m	7.4						7.4	
ＰＵ側溝設置工	ＰＵ250		m	28.7	0.7	0.7				30.1	
集水桝Ａ設置工			箇所	3						3	
集水桝Ｂ設置工			箇所	1						1	
締め切り部ｺﾝｸﾘｰﾄ工			箇所	6						6	
既設Ｕ字溝撤去工	U-240		m	0.8	0.8					1.6	

既設側溝撤去数量

PU形側溝



撤去延長　　1.60　m

名称	形状・寸法	計算式	計
ｺﾝｸﾘｰﾄ取壊し		＝　0.35　×　1.60 ＝　0.56　m3	0.56　m3
残塊処分	Co	＝　0.56	0.56　m3

数量集計表 1

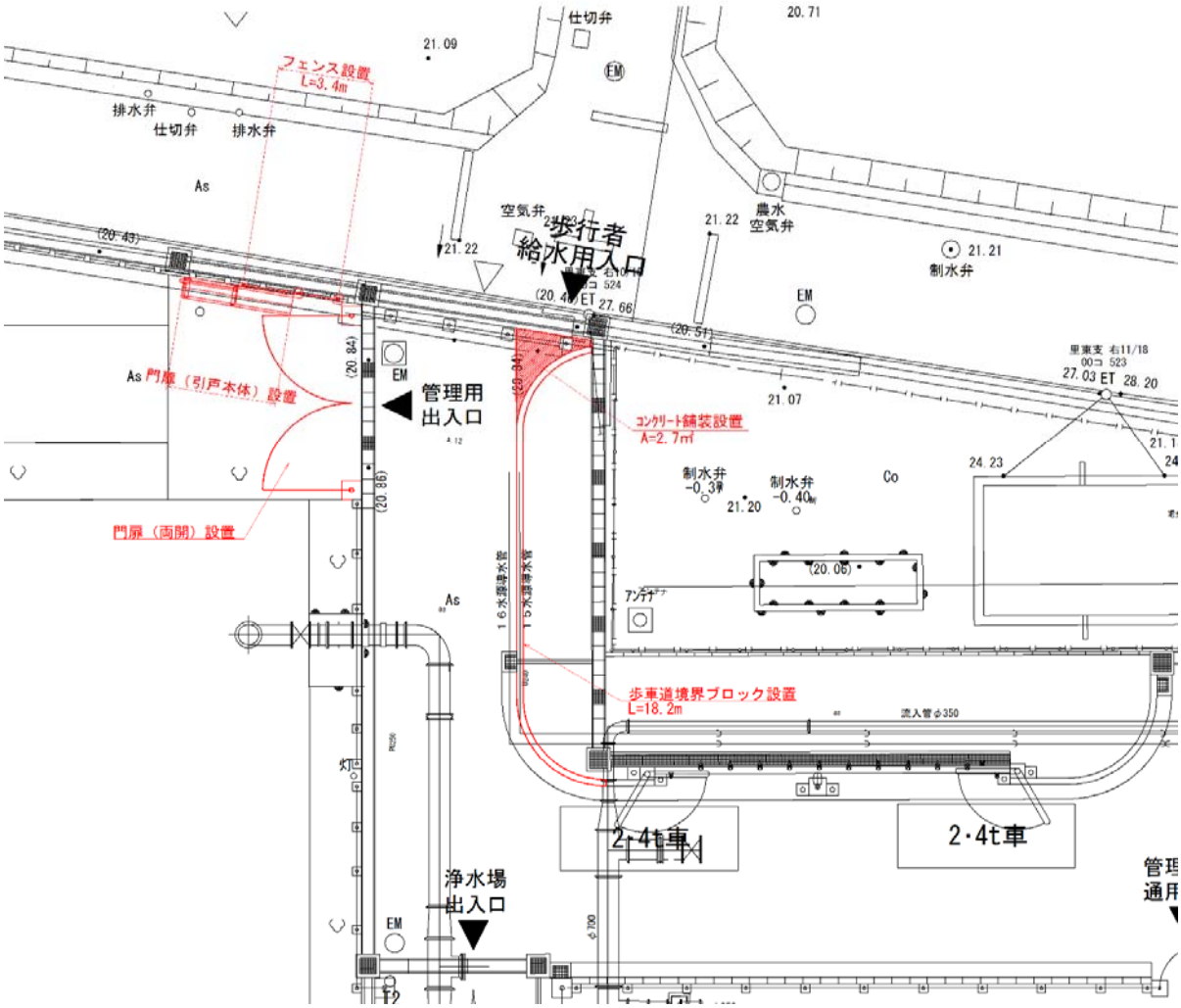
工種	種別	細別	形状・規格	単位	数量	摘　要
場内整備工	撤去工	歩車道境界ﾌﾞﾛｯｸ	180/230×250×600	m	16.90	
		Coガラ処分		m^3	0.87	
		ｱｽﾌｧﾙﾄｶｯﾀｰ		m	3.90	
		ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装撤去		m^2	2.90	
		Asガラ処分		m^3	0.09	
		砕石路盤撤去	t=100	m^3	0.29	
		フィルター層撤去	t=50	m^3	0.15	
		掘削（土砂）	t=120	m^3	0.35	
		門扉（引戸）撤去	L=1.85 H=2.00	箇所	1.0	
		門扉（両開）撤去	L=6.00 H=1.80	箇所	1.0	
		フェンス撤去	H=2.00	m	3.40	

数量集計表 2

工種	工事名	細別	形状・規格	単位	数量	摘　要
場内整備工	縁石工	地先境界ブロック	180/230×250×600	m	18.2	
		基礎砕石	t=100 RC-40	m^2	6.01	
		敷モルタル	t=20 1:3	m^3	0.08	
	舗装工 (車道部)	コンクリート舗装工	t=150 M4.5-2.5-40N	m^2	2.70	
		砕石路盤工	t=150 再生砕石　RC-40	m^2	2.70	
		異形溶接金網	6×150×150	m^2	2.70	
	施設工	門扉（引戸）設置	L=1.85 H=2.00	箇所	1.0	撤去分流用
		門扉（両開）設置	L=6.00 H=1.80	箇所	1.0	撤去分流用
		フェンス設置	H=2.00	m	3.40	撤去分流用

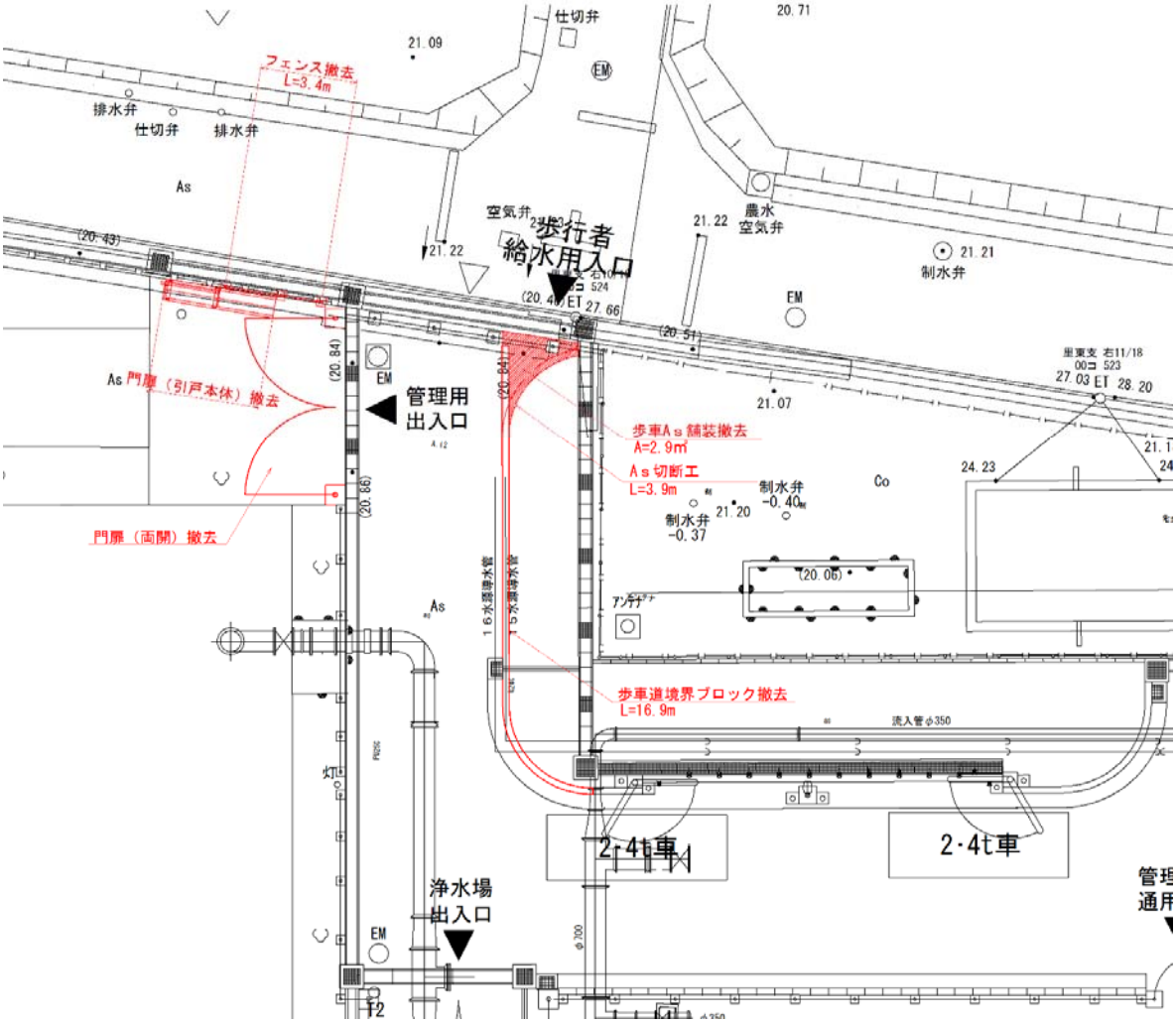
応急給水施設設置平面図

S=1:100



応急給水施設撤去平面図

S=1:100

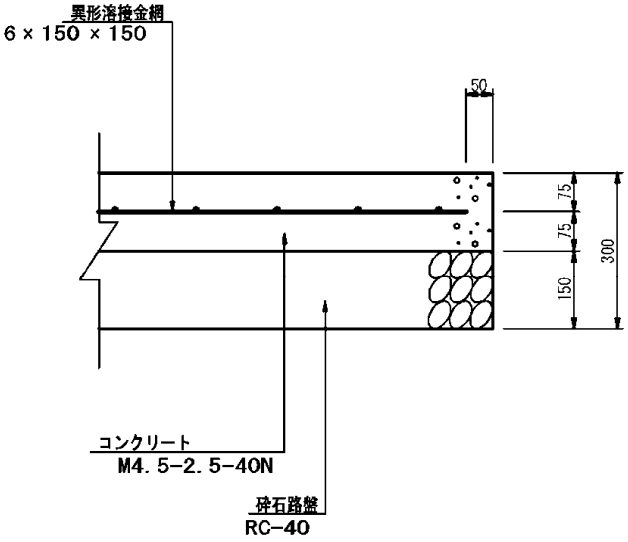


種別	規格	計　　算　　式	数量	単位
場内整備工				
撤去工				
歩車道境界ブロック	180/230×250×600	L　=　16.90	16.90	m
		V　=　(0.18+0.23)×0.25×1/2×16.9	0.87	m3
Coガラ処分		V　=　0.87	0.87	m3
アスファルトカッター		L　=　3.90	3.90	m
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装撤去	t=30	A　=　2.90	2.90	m2
Asガラ処分		V　=　2.9×0.03	0.09	m3
砕石路盤撤去	t=100	V　=　2.9×0.1	0.29	m3
フィルター層撤去	t=50	V　=　2.9×0.05	0.15	m3
掘削（土砂）	t=120	V　=　2.9×0.12	0.35	m3
門扉（引戸）撤去	L=1.85 H=2.00	N　=　1.00	1.00	箇所
門扉（両開）撤去	L=6.00　H=1.80	N　=　1.00	1.00	箇所
フェンス撤去	H=2.00m	L　=　3.40	3.40	m

種別	規格	計　　算　　式	数量	単位
設置工				
縁石工				
歩車道境界ブロック	180/230×250×600	ブロック据付工　600mm以下　50kg未満		
		L　=　18.2	18.20	m
		歩車道境界ブロックB種 両面R		
		N　=　18.2/0.60	31	個
		基礎砕石　RC-40 t=100		
		A　=　0.33×18.2	6.01	m2
		敷モルタル（1：3）　t=20		
		V　=　0.02×0.22×18.2	0.08	m3
舗装工				
コンクリート舗装		t=150		
（車道部）	M4.5-2.5-40N	A　=　2.70	2.70	m2
	砕石盤工			
	再生砕石RC-40	t=150		
		A　=　2.70	2.70	m2
	異形溶接金網			
	6×150×150	A　=　2.70	2.70	m2
施設工				
門扉（引戸）復旧	L=1.85 H=2.00	N　=　1.00	1.00	箇所
門扉（両開）復旧	L=6.00　H=1.80	N　=　1.00	1.00	箇所
フェンス復旧	H=2.00m	L　=　3.40	3.40	m

コンクリート舗装（車道部）

車道部

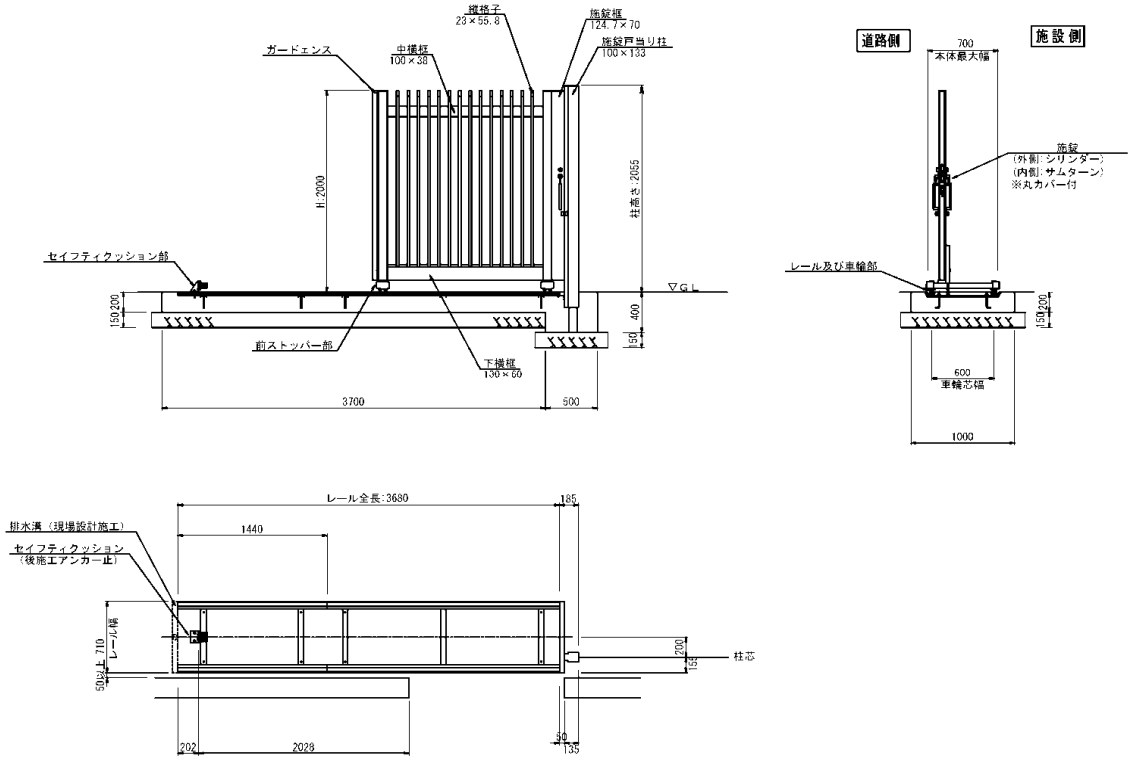


（注） 1. 舗装コンクリートが、躯体に接する面には目地板 （t=10mm） を8mおきに設置すること。
2. 埋戻土が沈下完了後に土間コンクリートを施工すること。

100m2 当り

項 目	規格・寸法	単位	計 算 式	数 量
表層工				
コンクリート	M4.5-2.5-40N	m^2	t=150	100.00
砕石路盤工	RC-40	m^2	t=150	100.00
異形溶接金網	6×150×150	m^2		100.00

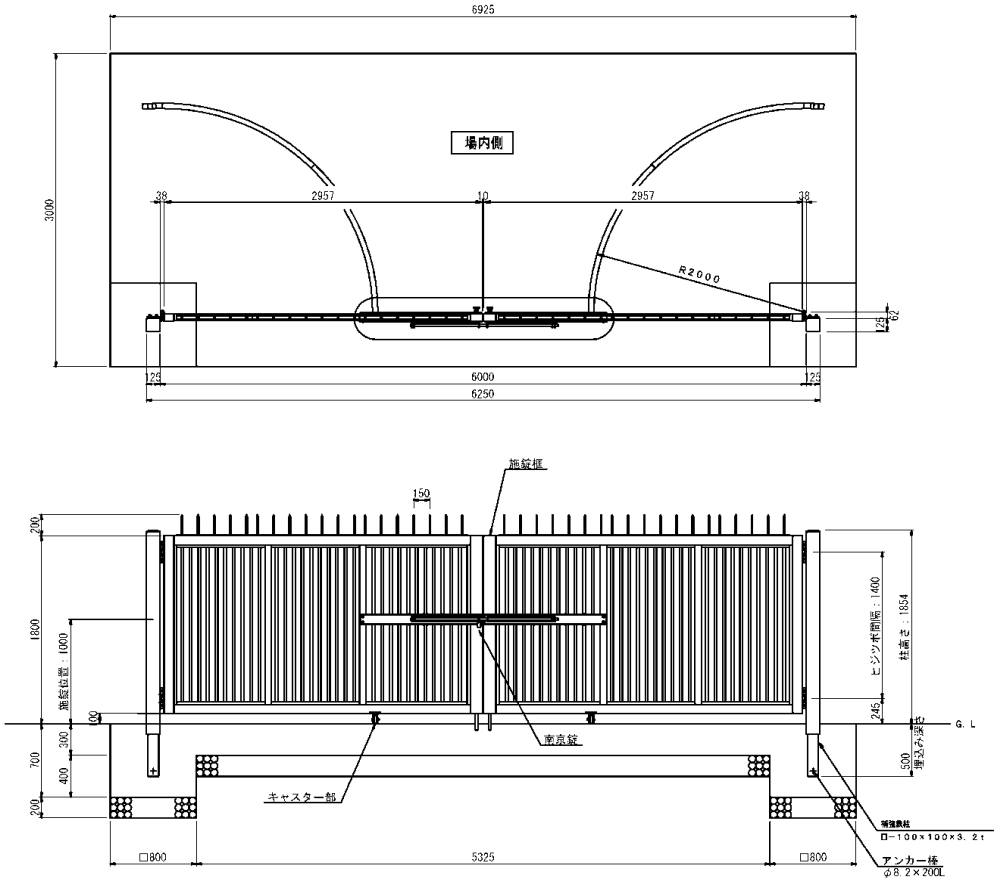
門扉（引戸）



箇所 当り

項　目	規格・寸法	単位	計　　算　　式	数　量
門扉（引戸）撤去	L=1.85　H=2.00	箇所	1	1.00
門扉（引戸）設置	L=1.85　H=2.00	箇所	1	1.00

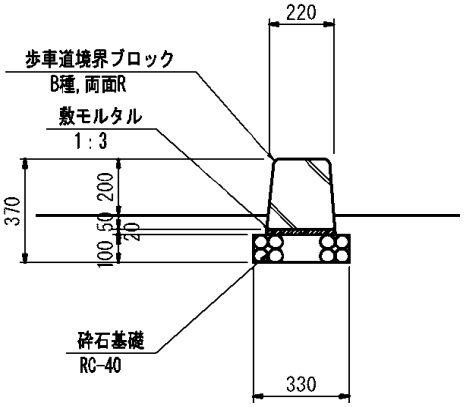
門扉（両開）



箇所　当り

項　目	規格・寸法	単位	計　　算　　式	数　量
門扉（両開）撤去	L=6.00　H=1.80	箇所	1	1.00
門扉（両開）設置	L=6.00　H=1.80	箇所	1	1.00

歩車道境界ﾌﾞﾛｯｸ



歩車道境界ブロック工　数量表

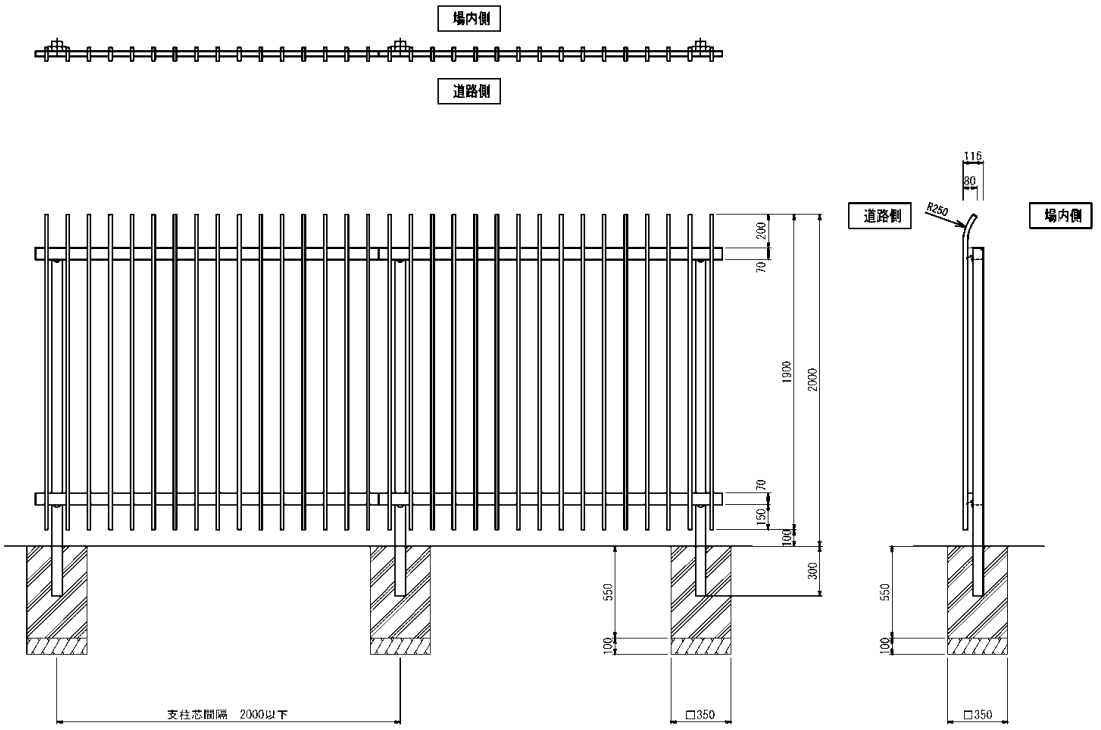
10m当り

名称	規格	算式	数量
歩車道境界ブロック	B種,両面R 180/230*250*600	10.00/0.60	16.5　個
敷モルタル	1 : 3	0.23*0.02*10.00	0.05　m^3
基礎砕石	RC-40　t=10cm	0.33*10.00	3.3　m^2

10m　当り

項　目	規格・寸法	単位	計　算　式	数　量
歩車道境界ﾌﾞﾛｯｸ	180/230×250×600	個	10.00/0.60	16.5
敷モルタル	1:03	m^3	0.23×0.02×10.00	0.05
基礎砕石	RC-40　t＝100	m^2	0.33×10.00	3.30

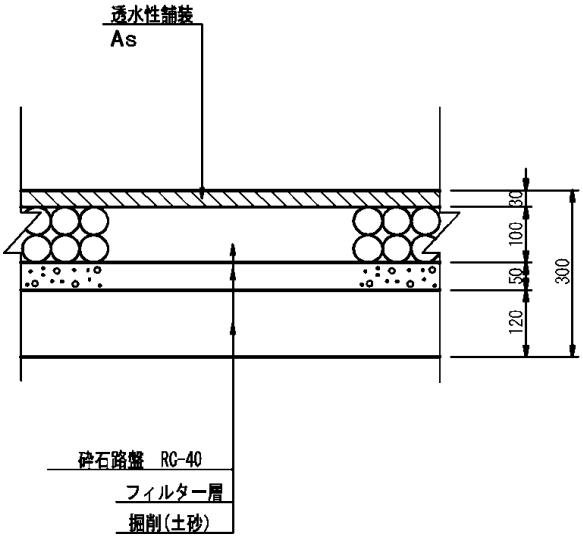
フェンス



10.0m　当り

項　目	規格・寸法	単位	計　　算　　式	数　量
フェンス撤去		m	10.0	10.00
フェンス復旧		m	10.0	10.00

アスファルト舗装撤去（歩道部）



100m2　当り

項　目	規格・寸法	単位	計　　算　　式	数　量
表層工	透水性舗装 t=30	m^2	100	100.00
砕石路盤工	RC-40　t ＝100	m^2	100	100.00
フィルター層	t ＝50	m^2	100	100.00
掘削(土砂)	t ＝120	m^2	100	100.00
		m^3	100×0.12	12.00