

継手工集計表

工種区分	名称	規格	数量	単位	備考
吸水渠継手工					
DV継手	DVソケット	DV50*CP50	218	個	
	DVソケット	DV65*CP65	25	個	
	止まり	φ 50 （キャップ）	218	個	
集水渠継手工					
DV継手	径違い90° 大曲Y(LT)	φ 65*50	117	個	
	〃	φ 75*50	42	個	
	〃	φ 75*65	1	個	
	〃	φ 100*50	31	個	
	〃	φ 100*75	4	個	
	90° 大曲Y(LT)	φ 65	8	個	
	〃	φ 100	11	個	
	径違い45° Y	φ 65*50	5	個	
	90° 大曲エルボ(LL)	φ 50	24	個	
	〃 （管理孔箇所）	φ 65	25	箇所	※管理孔にて計上。
	インクリーザー	φ 65*50	35	個	
	〃	φ 75*50	1	個	
	〃	φ 75*65	16	個	
	〃	φ 100*50	13	個	
	〃	φ 100*65	2	個	
	〃	φ 100*75	12	個	
枕暗渠継手工					
CP継手	90° エルボ	φ 65	29	個	
	45° エルボ	φ 65	9	個	
	管理孔		25	箇所	

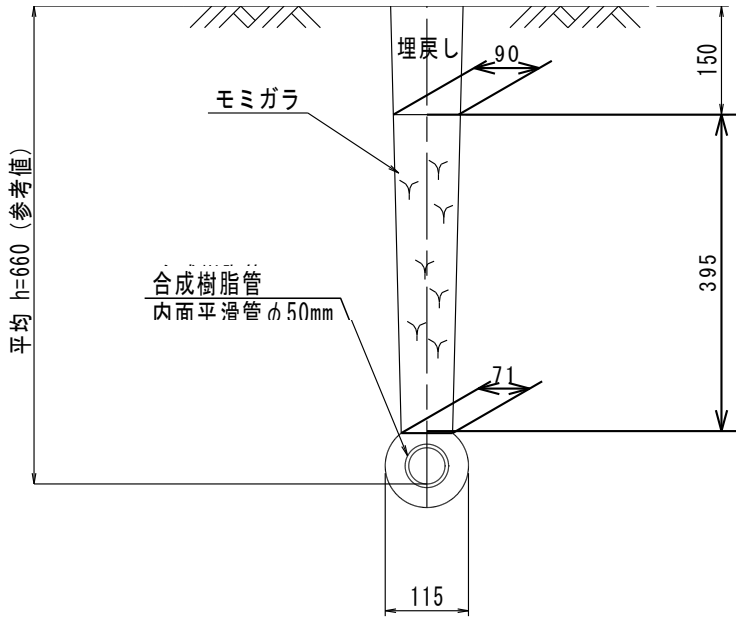
施工面積及び暗渠数量表

[illegible]

[illegible]

地番	枝番	径違い45° Y			90° 大曲エルボ				45° エルボ			
		65*50	75*50	100*50	φ 50	φ 65	φ 75	φ 100	φ 50	φ 65	φ 75	φ 100
1317		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1318		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1319		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1452		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1453		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1454		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1455		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1456	4	個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1457		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1458		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1459		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1460		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1468	1	個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1469		個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
1470		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1471		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1472		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
1473		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
702		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
703		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
704		個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
706		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
707		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
2154		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
2162		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
2166		個	個	個	1 個	個	個	個	個	個	個	個
計		5 個	0 個	0 個	24 個	0 個	0 個	0 個	0 個	0 個	0 個	0 個

[illegible]



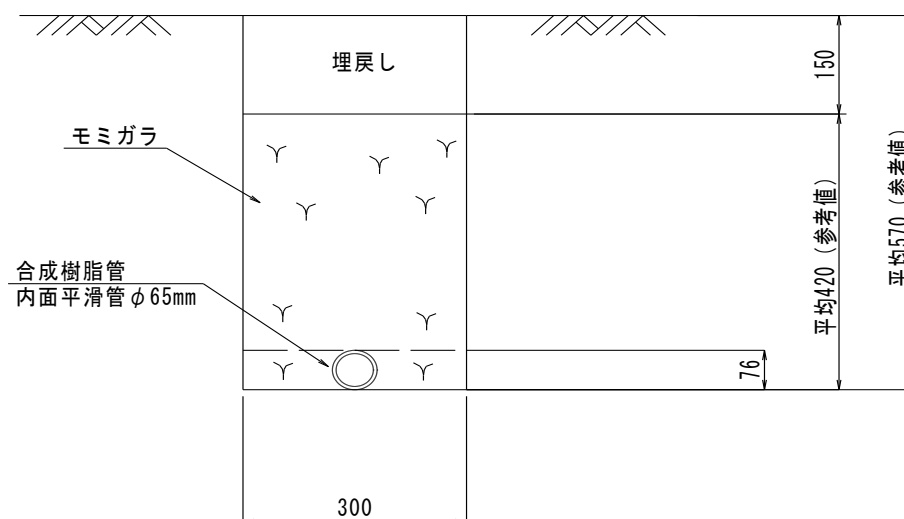
名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
暗 渠 排 水 管	ロール管 内面平滑φ 50	= 100.000	100.0 m
も み 殻		0.129m ³ /袋 割増率1.05倍	
		(0.09+0.071)*0.395*1/2*100 = 3.180	
		((0.115/2) ² -(0.056/2) ²)*3.14*100 = 0.792	
		(3.180+0.792)/0.129*1.05 = 32.330	32.3 袋

数量計算書

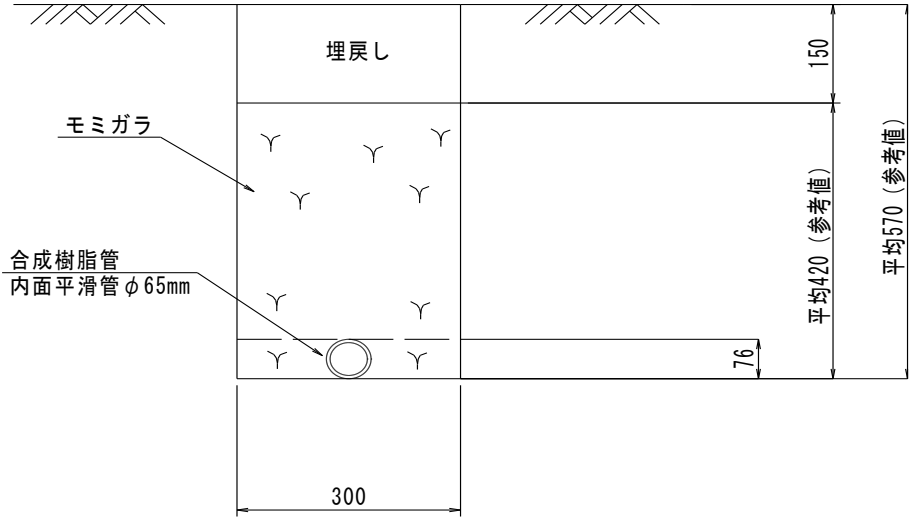
吸水渠工

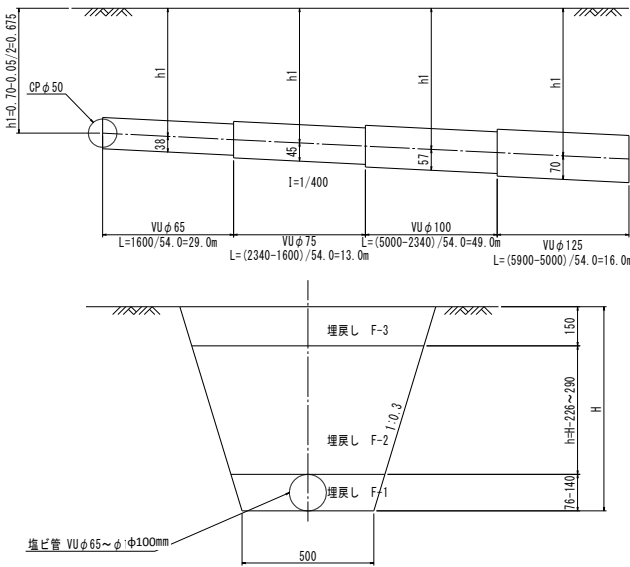
合成樹脂管(内面平滑管) $\phi 65$

100m 当たり算出



名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
・暗渠排水工 (バックホウ掘削)			100.0 m
※以下整地算定用			
床 掘 り		$0.3 \times 0.57 \times 100 = 17.100$	17.0 m ³
小 運 搬	暗渠排水管	$= 100.00$	100.0 m
暗 渠 排 水 管	定尺管	$= 100.00$	100.0 m
も み 殻		0.129m ³ /袋 割増率1.3倍 $(0.3 \times 0.42 - 0.076 \times 2 \times 3.14 / 4) \times 100 / 0.129 \times 1.3 = 122.407$	122.4 袋
埋 戻 し		$0.3 \times 0.15 \times 100 = 4.500$ ※積算書では断面積0.045m ² を100m算出	4.5 m ³
・整地		$17.1 - 4.5 = 12.600$	12.6 m ³

数量計算書			
吸水渠工(枕暗渠)		合成樹脂管(内面平滑管) φ 65	100m 当たり算出
			
名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
・暗渠排水工 (バックホウ掘削)			100.0 m
※以下整地算定用			
床 掘 り		$0.3 \times 0.57 \times 100 = 17.100$	17.0 m ³
暗 渠 排 水 管	定尺管	$= 100.000$	100.0 m
も み 殻		0.129m ³ /袋 割増率1.3倍	
		$(0.3 \times 0.42 - 0.076^2 \times 3.14 / 4) \times 100 / 0.129 \times 1.3 = 122.407$	122.4 袋
埋 戻 し		$0.3 \times 0.15 \times 100 = 4.500$	4.5 m ³
		※積算書では断面積0.045m ² を100m算出	
・整地		$17.1 - 4.5 = 12.600$	12.6 m ³

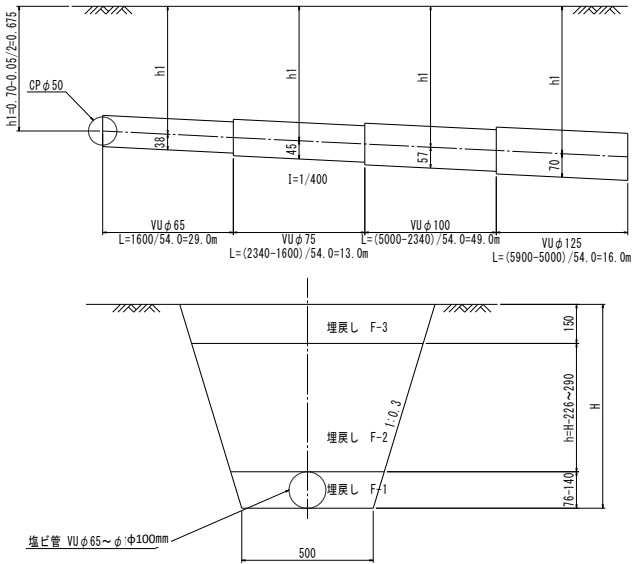
数量計算書				
集水渠工		VU φ 65	100m 当たり算出	
				
名 称	規 格	計 算 式		計 上 数 量
	h1=	= 0.675m		
管 中 心 深	H=	0.675+29.0/2/400		
VU 管 外 径		= 0.076m		
平 均 掘 削 深		0.711+0.076/2		
F3上面幅		0.5+0.749*0.3*2		
F2上面幅		0.9494-0.15*0.3*2		
F1上面幅		0.5+0.076*0.3*2		
床 掘 り		(0.5+0.9494)/2*0.749*100		54.0 m ³
基 面 整 正		0.5*100		50.0 m ²
埋 戻 し	F1	振動コンパクタ		
		((0.5+0.546)/2*0.076-0.076^2*3.14/4)*100		3.521
埋 戻 し	F2	振動コンパクタ		
		((0.546+0.8594)/2*(0.749-0.076-0.15))*100		36.751
埋 戻 し	F1+F2	振動コンパクタ		
		3.521+36.751		40.273
		機械投入		
		40.273/0.9		45.0 m ³
埋 戻 し	F3	整地		
		(0.8594+0.9494)/2*0.15*100		13.6 m ³
塩 ビ 管	VU φ 65	両差し口		100
塩 ビ 管	継手	ソケット φ 65		25

数量計算書

集水渠工

VU φ 75

100m 当たり算出



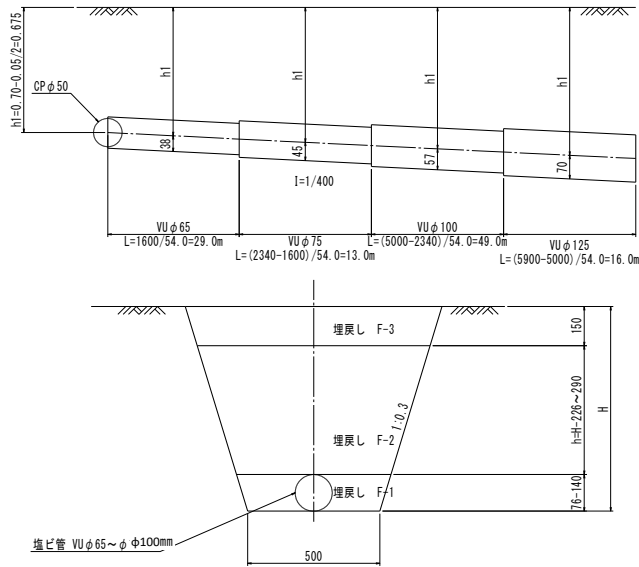
名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
	h1=	= 0.675m	
管 中 心 深	H=	0.675+(29.0+13.0/2)/400	= 0.764m
VU 管 外 径			= 0.089m
平 均 掘 削 深		0.764+0.089/2	= 0.809m
F3上面幅		0.5+0.809*0.3*2	= 0.985m
F2上面幅		0.9854-0.15*0.3*2	= 0.895m
F1上面幅		0.5+0.809*0.3*2	= 0.553m
床 掘 り		(0.5+0.9854)/2*0.809*100	= 60.084 60.0 m ³
基 面 整 正		0.5*100	= 50.000 50.0 m ²
埋 戻 し	F1	振動コンパクタ	
		((0.5+0.553)/2*0.089-0.089^2*3.14/4)*100	= 4.064
埋 戻 し	F2	振動コンパクタ	
		((0.553+0.8954)/2*(0.809-0.089-0.15))*100	= 41.279
埋 戻 し	F1+F2	振動コンパクタ	
		4.064+41.279	= 45.343 45.0 m ³
		機械投入	
		45.343/0.9	= 50.381 50.0 m ³
埋 戻 し	F3	整地	
		(0.8954+0.9854)/2*0.15*100	= 14.106 14.1 m ³
塩 ビ 管	VU φ 75	両差し口	= 100 100.0 m
塩 ビ 管	継手	ソケット φ 75	= 25 25.0 個

数量計算書

集水渠工

VU φ 100

100m 当たり算出

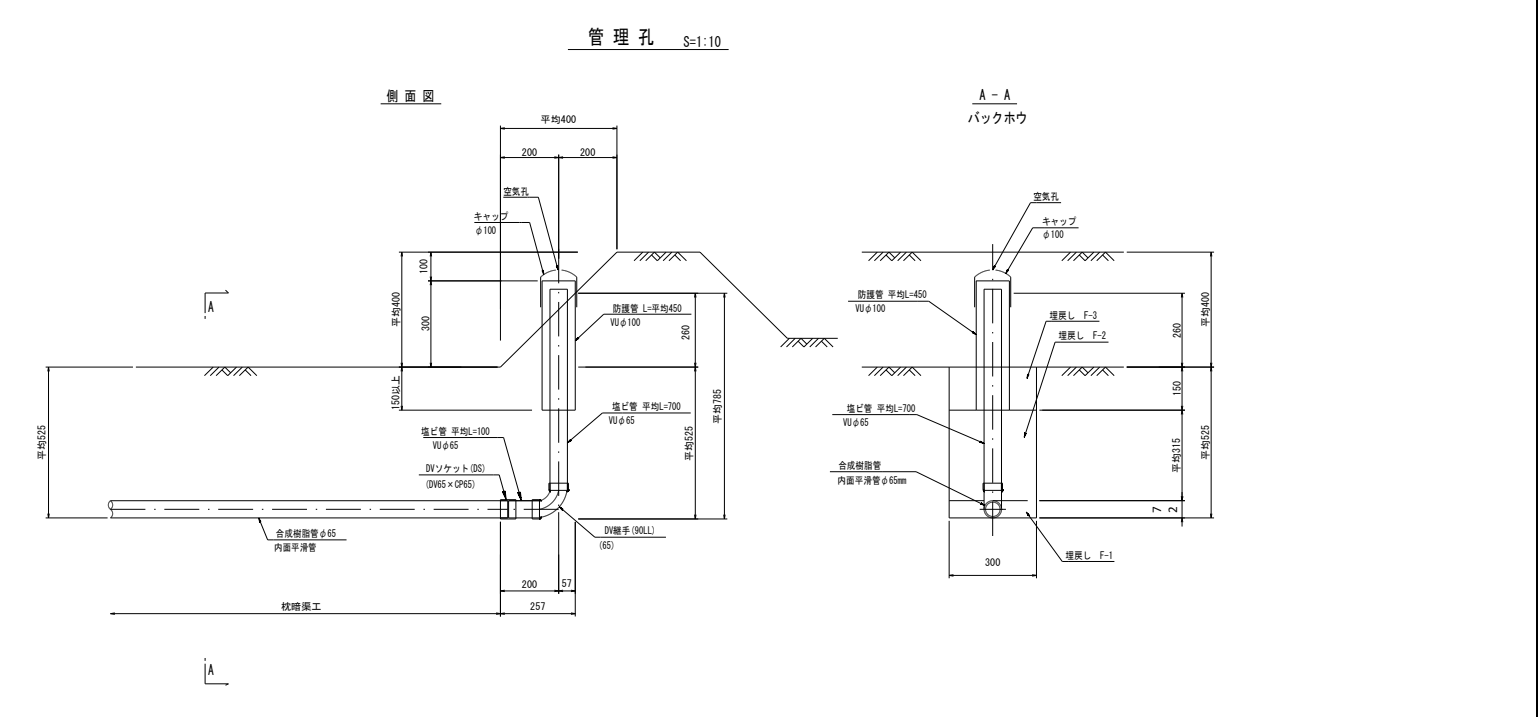


名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
	h1=	= 0.675m	
管 中 心 深	H=	0.675+(29.0+13.0+49.0/2)/400	
VU 管 外 径		= 0.114m	
平 均 掘 削 深		0.841+0.114/2	
F3上面幅		0.5+0.898*0.3*2	
F2上面幅		1.0388-0.15*0.3*2	
F1上面幅		0.5+0.114*0.3*2	
床 掘 り		(0.5+1.0388)/2*0.898*100	69.0 m ³
基 面 整 正		0.5*100	50.0 m ²
埋 戻 し	F1	振動コンパクタ	
		((0.5+0.568)/2*0.114-0.114^2*3.14/4)*100	5.067
埋 戻 し	F2	振動コンパクタ	
		((0.568+0.9488)/2*(0.898-0.114-0.15))*100	48.083
埋 戻 し	F1+F2	振動コンパクタ	
		5.067+48.083	53.150
		機械投入	
		53.150/0.9	59.056
埋 戻 し	F3	整地	
		(0.9488+1.0388)/2*0.15*100	14.907
			14.9 m ³
塩 ビ 管	VU φ 100	両差し口	100
塩 ビ 管	継手	ソケット φ 100	25
			100.0 m
			25.0 個

数量計算書

管理孔

100箇所 当たり算出

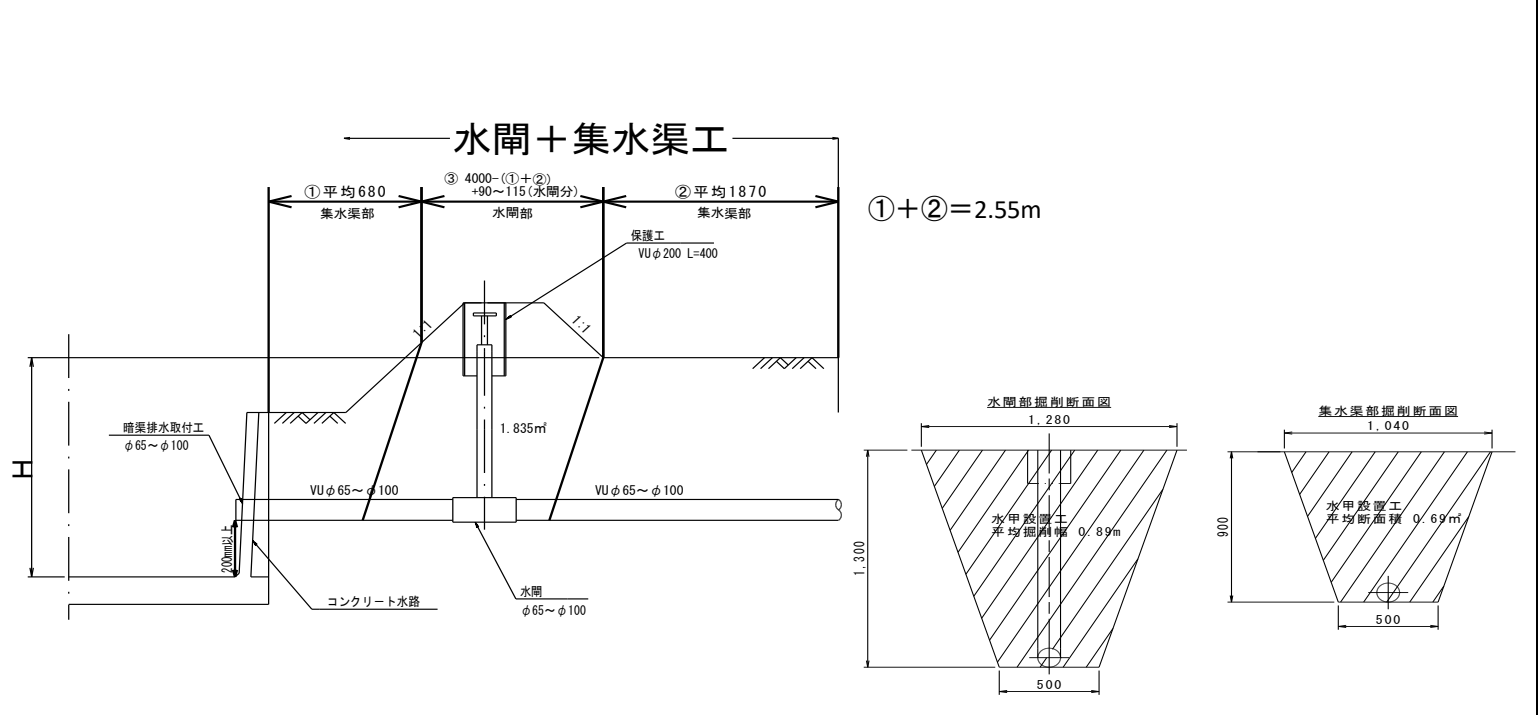


名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
床 掘 り		$(0.257 \times 0.785 - 0.26^2 / 2) \times 0.3 \times 100 = 5.038$	5.0 m ³
法 面 整 形		$(0.26 \times 0.3 \times \sqrt{2} - 0.114^2 \times 3.14 / 4 \times \sqrt{2}) \times 100 = 9.587$	10.0 m ²
埋 戻 し	F1	振動コンパクタ	
		$(0.3 \times 0.076 - 0.076^2 \times 3.14 / 4) \times 0.257 \times 100 = 0.469$	
埋 戻 し	F2	振動コンパクタ	
		$(0.257 \times 0.3 \times 0.315 - 0.076^2 \times 3.14 / 4 \times 0.315) \times 100 = 2.286$	
埋 戻 し	F1+F2	振動コンパクタ	
		$0.469 + 2.286 = 2.755$	3.0 m ³
		機械投入	
		$2.755 / 0.9 = 3.061$	3.0 m ³
埋 戻 し	F3	整地	
		$((0.15 + 0.26 / 2) \times 0.257 \times 0.3 - 0.114^2 \times 3.14 / 4 \times (0.15 + 0.26)) \times 100 = 1.741$	2.0 m ³
塩 ビ 管	VU φ 65	$(0.7) \times 100 = 70.000$	70.0 m
DV 継 手		$90LL (90度大曲エルボ) = 100.000$	100.0 個
DV ソ ケ ッ ト (DS)		$(DV65 \times CP65) = 100.000$	100.0 個
塩 ビ 管 (防 護 管)	VU φ 100	$0.45 \times 100 = 45.000$	45.0 m
キャップ (孔 開 き)	VU φ 100	$= 100.000$	100.0 個

数量計算書

水閘φ65(水閘及び暗渠排水取付工 φ65)

1箇所 当たり算出

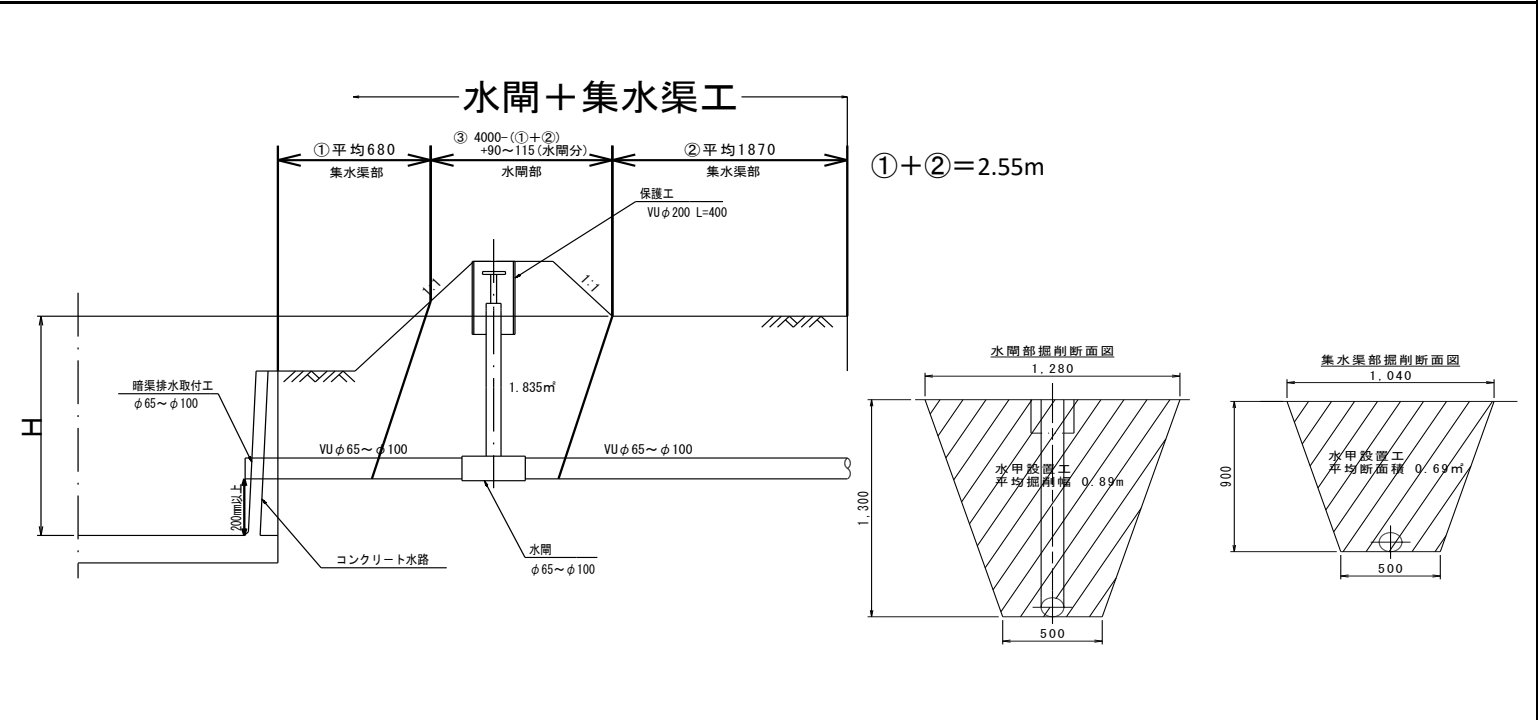


名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
床 掘 り	水閘部	0.89m*1.835㎡ = 1.633	
	集水渠部	2.55m*0.69㎡ = 1.760	
		1.633㎡ +1.760㎡ = 3.393	3.00 m ³
基 面 整 正		0.5*4 = 2.000	2.00 m ²
水 閘	φ65 平均H=1.5m	= 1.000	1.0 本
水 閘 カ バ ー	鑄鉄製φ200	= 1.000	1.0 個
保 護 工	VUφ200	= 0.400	0.4 m
集 水 渠 工	VUφ65	4-0.09 = 3.910	3.90 m
埋 戻 し	バックホウ投入	管控除	
		集水渠 φ0.065m 外形 φ0.076m L=3.9m	
		控除土量 0.038*0.038*3.14*3.9 = 0.0177	
		水閘 φ0.065m 外形 φ0.076m L=1.3m	
		控除土量 0.038*0.038*3.14*1.3 = 0.0059	
		保護管 φ0.200m 外形 φ0.216m L=0.400m	
		控除土量 0.108*0.108*3.14*0.400 = 0.0146	
		控除計 0.0177+0.0059+0.0146 = 0.0382 ≒ 0.038	
		全埋戻量 (3.393-0.038)/0.9 = 3.73	4.00 m ³
埋 戻 し	振動コンパクター	3.393 - 0.038 = 3.35	3.00 m ³
法 面 整 形		(1.28+1.04)0.56/2+(1.28+1.04)0.94/2 = 1.74	2.00 m ²
人カコンクリートはつり	3<t≤6cm	0.1 * 0.1 = 0.01	0.01 m ²

数量計算書

水閘 φ 75 (水閘及び暗渠排水取付工 φ 75)

1箇所 当たり算出

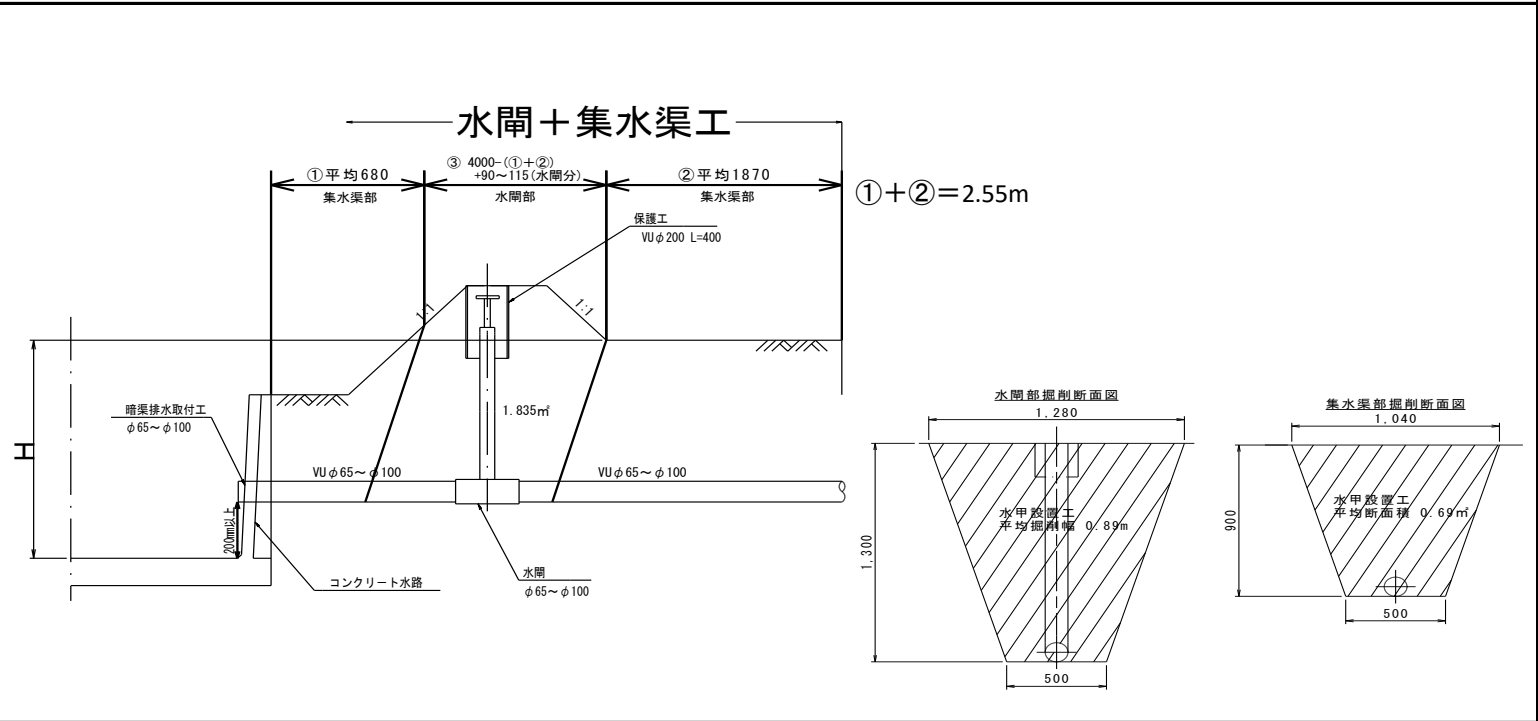


名 称	規 格	計 算 式	計 上 数 量
床 掘 り	水閘部	0.89m*1.835㎡ = 1.633	
	集水渠部	2.55m*0.69㎡ = 1.760	
		1.633㎡ +1.760㎡ = 3.393	3.00 ㎡
基 面 整 正		0.5*4 = 2.000	2.00 ㎡
水 閘	φ 75 平均H=1.5m	= 1.000	1.0 本
水 閘 カ バ ー	鑄鉄製 φ 200	= 1.000	1.0 個
保 護 工	VU φ 200	= 0.400	0.4 m
集 水 渠 工	VU φ 75	4-0.09 = 3.910	3.90 m
埋 戻 し	バックホウ投入	管控除	
		集水渠 φ 0.075m 外形 φ 0.089m L=3.9m	
		控除土量 0.0445*0.0445*3.14*3.9 = 0.0243	
		水閘 φ 0.075m 外形 φ 0.089m L=1.2m	
		控除土量 0.0445*0.0445*3.14*1.3 = 0.0081	
		保護管 φ 0.200m 外形 φ 0.216m L=0.400m	
		控除土量 0.108*0.108*3.14*0.4 = 0.0146	
		控除計 0.0243+0.0081+0.0146 = 0.047 ≒ 0.047	
		全埋戻量 (3.393-0.047)/0.9 = 3.72	4.00 ㎡
埋 戻 し	振動コンパクター	3.393 - 0.047 = 3.35	3.00 ㎡
法 面 整 形		(1.28+1.04)0.56/2+(1.28+1.04)0.94/2 = 1.74	2.00 ㎡
人 力 ｺﾝｸﾘｰﾄ は っ っ り	3<t≤6cm	0.1 * 0.1 = 0.01	0.01 ㎡

数量計算書

水閘 φ 100(水閘及び暗渠排水取付工 φ 100)

1箇所 当たり算出



名 称	規 格	計 算 式		計 上 数 量
床 掘 り	水閘部	$0.89\text{m} \times 1.835\text{m}^2$	= 1.633	
	集水渠部	$2.55\text{m} \times 0.69\text{m}^2$	= 1.760	
		$1.633\text{m}^3 + 1.760\text{m}^3$	= 3.393	3.00 m ³
基 面 整 正		0.5×4	= 2.000	2.00 m ²
水 閘	φ 100 H=平均1.5m		= 1.000	1.0 本
水 閘 カ バ ー	铸铁製 φ 200		= 1.000	1.0 個
保 護 工	VU φ 200		= 0.400	0.4 m
集 水 渠 工	VU φ 100	4-0.115	= 3.885	3.90 m
埋 戻 し	バックホウ投入	管控除		
		集水渠 φ 0.100m 外形 φ 0.114m L=3.9m		
		控除土量 $0.057 \times 0.057 \times 3.14 \times 3.9$	= 0.0398	
		水閘 φ 0.100m 外形 φ 0.114m L=1.3m		
		控除土量 $0.057 \times 0.057 \times 3.14 \times 1.3$	= 0.0133	
		保護管 φ 0.200m 外形 φ 0.216m L=0.400m		
		控除土量 $0.108 \times 0.108 \times 3.14 \times 0.400$	= 0.0146	
		控除計 $0.0398 + 0.0133 + 0.0146$	= 0.0677	
埋 戻 し	振動コンパクター	全埋戻量 (3.393-0.068)/0.9	= 3.69	4.00 m ³
		3.393 - 0.068	= 3.33	3.00 m ³
法 面 整 形		$(1.28+1.04)0.56/2 + (1.28+1.04)0.94/2$	= 1.74	2.00 m ²
人力コンクリートはつり	3<t≤6cm	0.1 * 0.1	= 0.01	0.01 m ²

