

村道印田線雨水排水路工事

数 量 計 算 書

恩 納 村 役 場 建 設 課
有 限 会 社 パブリックコンサルタンツ

数量総括表

数 量 総 括 表				
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		数 量 総 括 表 (1/4)	1式 当り	
土 工				
掘削	(C1)	125.90 = 125.90	130.0	m3
床掘	(C2)	398.80 = 398.80	400.0	m3
盛土	(B1)	15.00 = 15.00	20.0	m3
埋戻し	(B2)	238.00 = 238.00	240.0	m3
残土処理	L=3.80km以内	$(125.9 + 398.8) - (15.0 + 238.0) / 0.9 = 243.59$	240.0	m3
排水工				
ボックスカルバート敷設延長	1.25 < B ≤ 2.50 1.25 < H ≤ 2.50	107.606 = 107.61	107.6	m
ボックスカルバート標準タイプ	B1400×H1400 L=2000	30.00 = 30.00	30.0	個
ボックスカルバートグレーチングタイプ	B1400×H1400 L=2000	15.00 = 15.00	15.0	個
ボックスカルバート短尺タイプ	B1400×H1400 L=短尺タイプ	3.00 = 3.00	3.0	個
ボックスカルバート片斜角タイプ	B1400×H1400 L=片斜長タイプ	11.00 = 11.00	11.0	個
翼 壁	H=2.00m L=3.20m	1.00 = 1.00	1.0	式
地盤改良工 ボックス基礎部	マットレス工法 GT150-I	101.40 = 101.40	101.0	m
地盤改良工 翼壁基礎部	マットレス工法 GT300-I	1.00 = 1.00	1.0	式
集水柵(1)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水柵(2)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水柵(3)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水柵(4)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水柵(5)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水柵(6)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水柵(7)		1.00 = 1.00	1.0	基

数 量 総 括 表				
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		数 量 総 括 表 (2/4)	1式 当り	
集水桝(8)		1.00 = 1.00	1.0	基
集水桝(9)		1.00 = 1.00	1.0	基
管渠型側溝	300 OGタイプ	3.00+2.00+4.00+2.90 = 11.90	12.0	m
管渠型埋設管	300	2.00+1.00 = 3.00	3.0	m
管渠型埋設管	400	7.00+1.00+2.80+6.40 = 17.20	17.0	m
管渠型埋設管	800	7.80 = 7.80	8.0	m
塩ビ管	VP φ 150mm	1.00 = 1.00	1.0	m
塩ビ管	VP φ 200mm	1.00 = 1.00	1.0	m
塩ビ管	VP φ 250mm	1.50 = 1.50	2.0	m
舗装工				
アスファルト 車道舗装	表層工 t=5cm 再生密粒As20mm	232.00+147.00+145.60+5.50+5.90+1.50+1.00+4.40+3.00 = 545.90	546.0	m2
〃	上層路盤工 t=15cm 再生粒調砕石	232.00+147.00+145.60+5.50+5.90+1.50+1.00+4.40+3.00 = 545.90	546.0	m2
〃	下層路盤工 t=15cm 再生クラッシャーラン	232.00+147.00+145.60+5.50+5.90+1.50+1.00+4.40+3.00 = 545.90	546.0	m2
アスファルト 駐車場舗装	表層工 t=5cm 再生密粒As20mm	106.00 = 106.00	106.0	m2
〃	路盤工 t=15cm 再生クラッシャーラン	106.00 = 106.00	106.0	m2
コンクリート 駐車場舗装	表層工 t=15cm 生コンクリート	9.40 = 9.40	9.0	m2
〃	ワイヤーメッシュ φ 6×150×150	9.40 = 9.40	9.0	m2
〃	路盤工 t=15cm 再生クラッシャーラン	9.40 = 9.40	9.0	m2
区画線工	実線(駐車場ヶ所) W=15cm、白色	61.00 = 61.00	61.0	m
〃	文字(番号) W=15cm換算延長	8.0 × 0.050 = 0.40	0.4	m

数 量 総 括 表				
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		数 量 総 括 表 (3/4)	1式 当り	
付帯工				
舗装止め	地先境界ブロック 120×120×600	$6.50+2.40+2.00+10.50+19.00+34.60+7.80 = 82.80$	83.0	m
路側用 ガードパイプ	Gp-C-3E	$39.50 = 39.50$	40.0	m
路側用 ガードレール	Gr-C-4E	$4.00 = 4.00$	4.0	m
転落防止柵	H=1.100	$6.20 = 6.20$	6.0	m
防草コンクリート	t=7cm	$46.00 = 46.00$	46.0	m ²
既設階段復旧		$1.00 = 1.00$	1.0	式
取壊し・撤去工				
既設構造物取壊し 有筋コンクリート	有筋 コンクリート殻	$60.00+4.90 = 64.90$	65.0	m ³
〃	処分費	$60.00+4.90 = 64.90$	65.0	m ³
〃	運搬費 L=19.70km	$60.00+4.90 = 64.90$	65.0	m ³
既設構造物取壊し 無筋コンクリート	無筋 コンクリート殻	$29.80+42.00 \times 0.07+3.40 \times 0.15+9.50 \times 0.15+1.00 = 35.68$	36.0	m ³
〃	処分費	$29.80+42.00 \times 0.07+3.40 \times 0.15+9.50 \times 0.15+1.00 = 35.68$	36.0	m ³
〃	運搬費 L=19.70km	$29.80+42.00 \times 0.07+3.40 \times 0.15+9.50 \times 0.15+1.00 = 35.68$	36.0	m ³
既設舗装版 撤去	アスファルト殻 t=5cm	$5.20+8.90+4.20+154.50+106.00+153.80+138.30 = 570.90$	571.0	m ²
〃	処分費	$571.00 \times 0.050 = 28.55$	29.0	m ³
〃 運搬処分	運搬費 L=18.40km	$571.00 \times 0.050 = 28.55$	29.0	m ³
アスファルト舗装切断	t=10cm以下	$1.50+4.00+6.00+7.50+21.00+2.20+7.40+6.00 = 55.60$	56.0	m
コンクリート舗装切断		$7.20 = 7.20$	7.0	m
ガードパイプ撤去		$44.00 = 44.00$	44.0	m
ガードレール撤去		$80.00 = 80.00$	80.0	m
外柵撤去	H=0.800	$18.50 = 18.50$	19.0	m

数量計算書

土 工 計 算 書 (A)

堀 削 (C1) 床 堀 (C2)

測 点	距 離	堀 削 (C1)			床 堀 (C2)		
		断面積	平 均 断面積	数 量	断面積	平 均 断面積	数 量
NO. 0 + -5.300		0.9			8.3		
NO. 0 + 0.000	5.3	1.9	1.40	7.4	1.8	5.05	26.8
NO. 0 + 10.000	10.0	1.2	1.55	15.5	1.9	1.85	18.5
NO. 1 + 0.000	10.0	0.3	0.75	7.5	3.2	2.55	25.5
NO. 1 + 10.000	10.0	0.2	0.25	2.5	3.4	3.30	33.0
NO. 2 + 0.000	10.0	0.6	0.40	4.0	3.5	3.45	34.5
NO. 2 + 10.000	10.0	0.7	0.65	6.5	3.6	3.55	35.5
NO. 3 + 0.000	10.0	0.7	0.70	7.0	3.7	3.65	36.5
NO. 3 + 10.000	10.0	0.6	0.65	6.5	3.9	3.80	38.0
NO. 4 + 0.000	10.0	2.0	1.30	13.0	4.0	3.95	39.5
NO. 4 + 10.000	10.0	2.3	2.15	21.5	4.1	4.05	40.5
NO. 5 + 0.000	10.0	2.3	2.30	23.0	5.0	4.55	45.5
NO. 5 + 10.000	10.0	0.0	1.15	11.5	0.0	2.50	25.0
合 計				125.9			398.8

土工計算書 (A)

盛 土 (B1) 埋 戻 (B2)

測 点	距 離	盛 土 (B1)			埋 戻 (B2)		
		断面積	平 均 断面積	数 量	断面積	平 均 断面積	数 量
NO. 0 + -5.300		0.0			4.8		
NO. 0 + 0.000	5.3	0.0	0.00	0.0	3.3	4.05	21.5
NO. 0 + 10.000	10.0	0.1	0.05	0.5	3.7	3.50	35.0
NO. 1 + 0.000	10.0	0.2	0.15	1.5	1.7	2.70	27.0
NO. 1 + 10.000	10.0	0.3	0.25	2.5	1.6	1.65	16.5
NO. 2 + 0.000	10.0	0.5	0.40	4.0	1.7	1.65	16.5
NO. 2 + 10.000	10.0	0.3	0.40	4.0	1.7	1.70	17.0
NO. 3 + 0.000	10.0	0.1	0.20	2.0	1.8	1.75	17.5
NO. 3 + 10.000	10.0	0.0	0.05	0.5	1.9	1.85	18.5
NO. 4 + 0.000	10.0	0.0	0.00	0.0	1.9	1.90	19.0
NO. 4 + 10.000	10.0	0.0	0.00	0.0	1.9	1.90	19.0
NO. 5 + 0.000	10.0	0.0	0.00	0.0	2.1	2.00	20.0
NO. 5 + 10.000	10.0	0.0	0.00	0.0	0.0	1.05	10.5
合 計				15.0			238.0

土 工 計 算 書 (A)

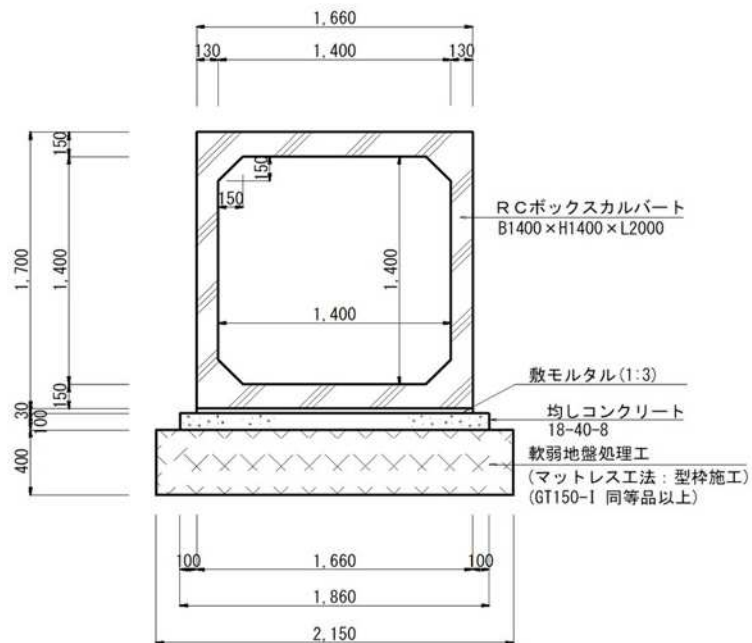
コンクリート取壊し:有筋(S1) コンクリート取壊し:無筋(S2)

測 点	距 離	コンクリート取壊し:有筋(S1)			コンクリート取壊し:無筋(S2)		
		断面積	平 均 断面積	数 量	断面積	平 均 断面積	数 量
NO. 0 + -5.300		0.0			2.9		
NO. 0 + 0.000	5.3	0.0	0.00	0.0	0.8	1.85	9.8
NO. 0 + 10.000	10.0	0.0	0.00	0.0	1.6	1.20	12.0
NO. 1 + 0.000	10.0	1.0	0.50	5.0	0.0	0.80	8.0
NO. 1 + 10.000	10.0	0.5	0.75	7.5	0.0	0.00	0.0
NO. 2 + 0.000	10.0	0.5	0.50	5.0	0.0	0.00	0.0
NO. 2 + 10.000	10.0	0.5	0.50	5.0	0.0	0.00	0.0
NO. 3 + 0.000	10.0	0.5	0.50	5.0	0.0	0.00	0.0
NO. 3 + 10.000	10.0	0.5	0.50	5.0	0.0	0.00	0.0
NO. 4 + 0.000	10.0	1.1	0.80	8.0	0.0	0.00	0.0
NO. 4 + 10.000	10.0	0.9	1.00	10.0	0.0	0.00	0.0
NO. 5 + 0.000	10.0	0.5	0.70	7.0	0.0	0.00	0.0
NO. 5 + 10.000	10.0	0.0	0.25	2.5	0.0	0.00	0.0
合 計				60.0			29.8

数 量 計 算 書

RCボックスカルバート(B1400×H1400)

10m 当り



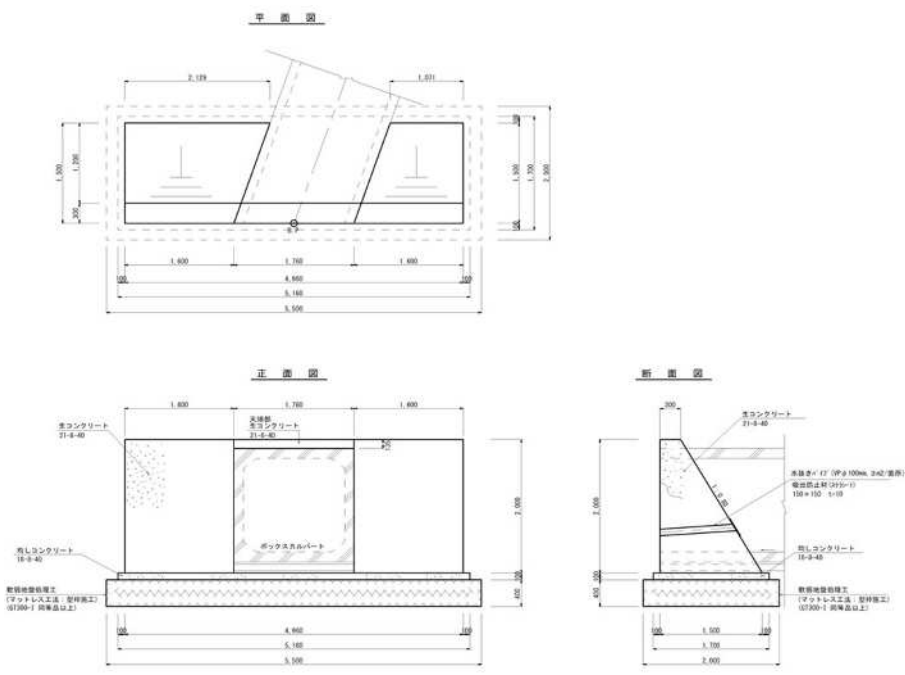
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		RCボックスカルバート(B1400×H1400)	10m 当り	
RC ボックスカルバート	(L=2.000m/個) B1400×H1400	10.000 / 2.000	5.00	個
〃	敷設	10.000	10.00	m
敷モルタル	1 : 3	$1.660 \times 0.030 \times 10.00$	0.50	m ³
均しコンクリート	18-40-8	$1.860 \times 0.100 \times 10.00$	1.86	m ³
均し型枠		$0.100 \times 2 \times 10.00$	2.00	m ²
軟弱地盤処理工	マットレス工法 同等品以上	10.000	10.00	m

数量計算書

翼 壁 (H=2.00m L=3.20m)

1式 当り



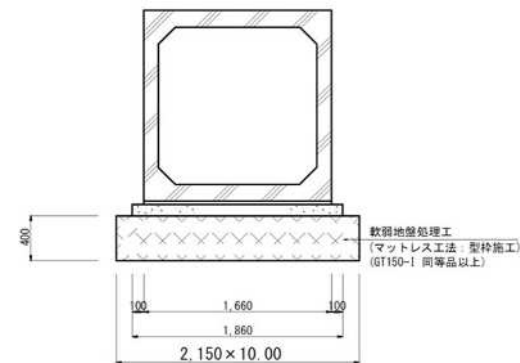
数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		翼 壁 (H=2.00m L=3.20m)	1式 当り	
生コンクリート	21-8-40	$(0.300 + 1.500) / 2 \times 2.000 \times 3.200$	5.76	m3
生コンクリート	均し 18-8-40	$1.700 \times 0.100 \times 3.200$	0.54	m3
型 枠		$(2.000 + 2.000 \times 1.166) \times 3.200$		
		$+ (0.300 + 1.500) / 2 \times 2.000 \times 2$	17.46	m2
型 枠	均し	$(3.200 + 1.700) \times 2 \times 0.100$	0.98	m2
軟弱地盤処理工	マットレス工法 同等品以上	1.000	1.00	式
	背面勾配 N= 0.60	$\sqrt{(1+N^2)} = 1.166$ 斜率		

数 量 計 算 書

地盤改良工(ボックス基礎部)

10m 当り



【正面図】



【標準断面図】



【標準平面図】



延長= 10.00 m

巻返し部			
A	B	C	合計(m)
0.40	0.30	0.70	1.40

	La (m)	Lb (m)	Lc (m)	ラップ長(m)	小計(m)
1層目	2.15	0.40	2.15	1.00	6.10
2層目	-	-	-	-	-
合計					6.10

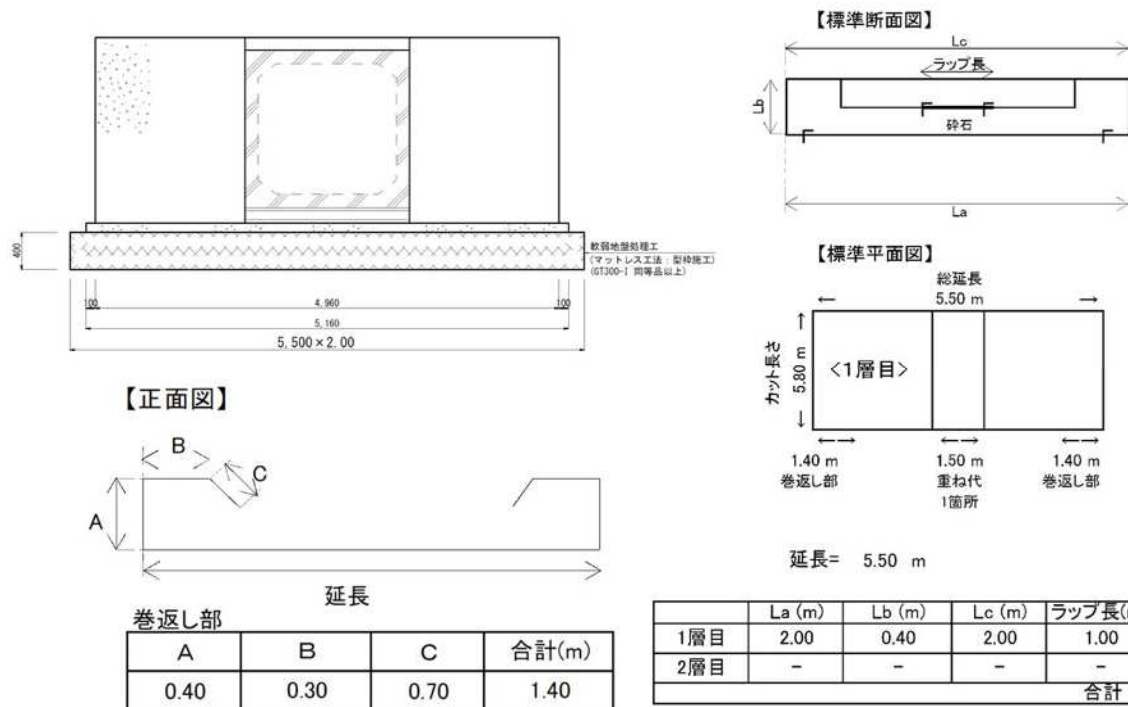
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		地盤改良工(ボックス基礎部)	10m 当り	
地盤改良材	ジオテキスタイル GT150-I 同等品以上			
	横断方向幅	$2,150 \times 2 + 0.400 \times 2 + 1,000 = 6,100$		
	製品幅4.90m 使用枚数	$(1.40+10.0+1.40)=12.800 < 4.90 \times 3 \text{枚}=14.70 \text{より} = 3 \text{枚}$		
	製品幅4.90m 使用数量	$6,100 \times 4,900 \times 3$	89.67	m2
固定ピン	敷設用 D10×200L	30.00 (1m当り3本使用: $10.0\text{m} \times 3=30.0 \div 30$)		
〃	天端用 D10×200L	20.00 (1m当り2本使用: $10.0\text{m} \times 2=20.0 \div 20$)		
〃	計	$30.00 + 20.00$	50.00	本
均し型枠		$0.400 \times 2 \times 10.00$	8.00	m2
中詰め用碎石	栗石	$2,150 \times 0.400 \times 10.00$	8.60	m3
ジオテキスタイル 敷設	普通作業員	89.67×0.013 1m2当り0.013人計上	1.17	人工

数 量 計 算 書

地盤改良工(翼壁基礎部)

1式 当り



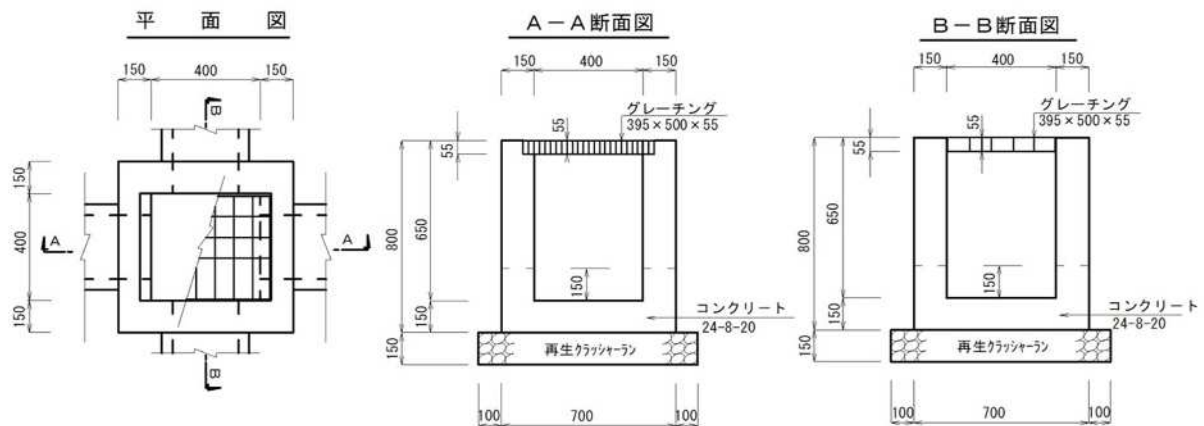
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		地盤改良工(翼壁基礎部)	1式 当り	
地盤改良材	ジオテキスタイル GT300-I 同等品以上			
	横断方向幅	$2.000 \times 2 + 0.400 \times 2 + 1.000 = 5.800$		
	製品幅4.90m 使用枚数	$(1.40+5.50+1.40)=8.300 < 4.90 \times 2 \text{枚}=9.80 \text{より} = 2 \text{枚}$		
	製品幅4.90m 使用数量	$5.800 \times 4.900 \times 2$	56.84	m ²
固定ピン	敷設用 D10×200L	17.00 (1m当り3本使用: $5.50\text{m} \times 3 = 16.5 \div 17$)		
〃	天端用 D10×200L	11.00 (1m当り2本使用: $5.50\text{m} \times 2 = 11.0 \div 11$)		
〃	計	$17.00 + 11.00$	28.00	本
均し型枠		$(5.500+2.000) \times 2 \times 0.400$	6.00	m ²
中詰め用碎石	栗石	$5.500 \times 2.000 \times 0.400$	4.40	m ³
ジオテキスタイル 敷設	普通作業員	56.84×0.013 1m ² 当り0.013人計上	0.74	人工

数 量 計 算 書

集水桝(1) 400×400×650

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング 蓋	備 考 (開口 寸 法)
集水桝 (1) 400×400×650	400	400	650	150	55	グレーチング (T-25) 395×500×55	A B C D □300×300 埋設管300

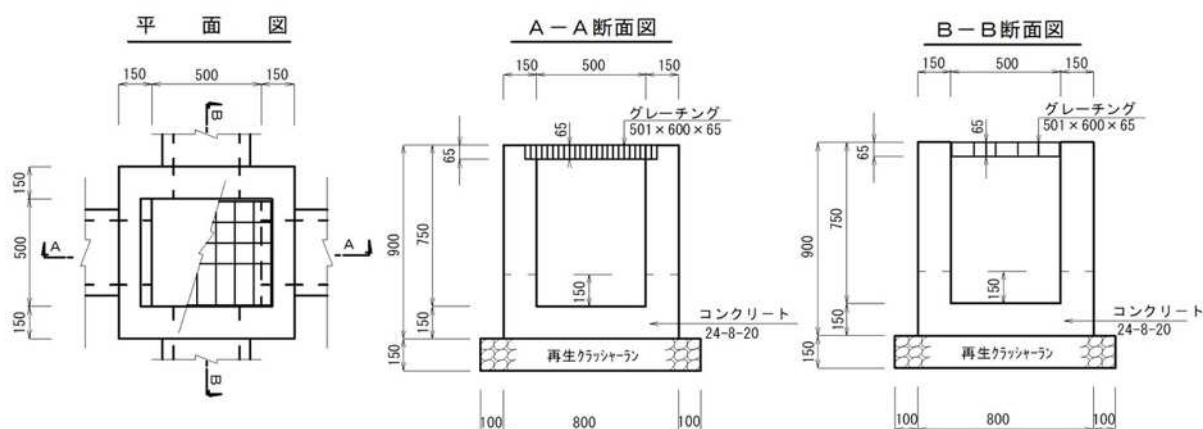
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(1) 400×400×650	1基 当り	
生コンクリート	24-8-20	$0.700 \times 0.700 \times 0.800 - 0.400 \times 0.400 \times (0.650 - 0.055)$		
		$-0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 - 0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$	0.273	m3
型 枠		$(0.700 \times 0.800 + 0.400 \times (0.650 - 0.055)) \times 4$		m2
		$-0.300 \times 0.30 \times 2 \times 1 - 0.300^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$	2.871	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 395×500×55	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	0.900×0.900	0.81	m2

数量計算書

集水枋(2) 500×500×750

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	ゲレーチング蓋	備 考 (開口寸法)			
集水樹 (2) 500×500×750	500	500	750	150	65	ゲレーチング (T-25) 501×600×65		A	管渠型300	
							B	埋設管400		
							C			
							D			

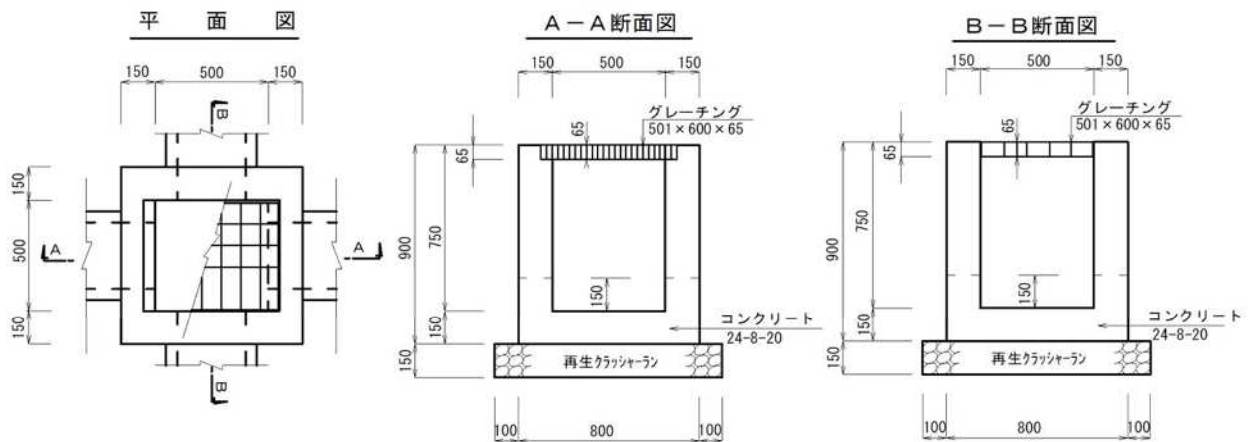
数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(2) 500×500×750		1基 当り
生コンクリート	24-8-20	$0.800 \times 0.800 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500 \times (0.750 - 0.065)$		
		$-0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1 - 0.400^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$	0.375	m3
型 枠		$(0.800 \times 0.900 + 0.500 \times (0.750 - 0.065)) \times 4$		m2
		$-0.300^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1 - 0.400^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$	3.857	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 501×600×65	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	1.000 × 1.000	1.00	m2

数 量 計 算 書

集水桝(3) 500×500×750

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング 蓋	備 考 (開 口 寸 法)				
集水樹 (3) 500×500×750	500	500	750	150	65	グレーチング (T-25) 501×600×65	A	B C D	C	A	
									B		
									C		
									D	埋設管400	

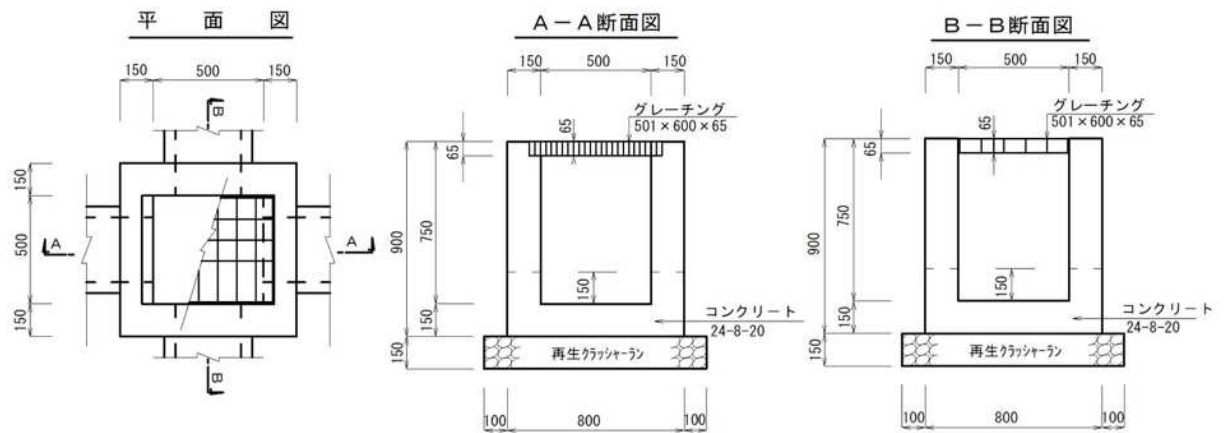
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(3) 500×500×750	1基 当り	
生コンクリート	24-8-20	$0.800 \times 0.800 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500 \times (0.750 - 0.065)$		
		$-0.400^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$	0.386	m3
型 枠		$(0.800 \times 0.900 + 0.500 \times (0.750 - 0.065)) \times 4$		m2
		$-0.400^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$	3.999	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 501×600×65	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	1.000×1.000	1.00	m2

数 量 計 算 書

集水桝(4) 500×500×750

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング蓋	備 考（開口寸法）											
集水樹(4) 500×500×750	500	500	750	150	65	グレーチング（T-25） 501×600×65	A B C D  <table><tr><td>A</td><td>φ 150</td></tr><tr><td>B</td><td>埋設管400</td></tr><tr><td>C</td><td></td></tr><tr><td>D</td><td></td></tr></table>				A	φ 150	B	埋設管400	C		D	
A	φ 150																	
B	埋設管400																	
C																		
D																		

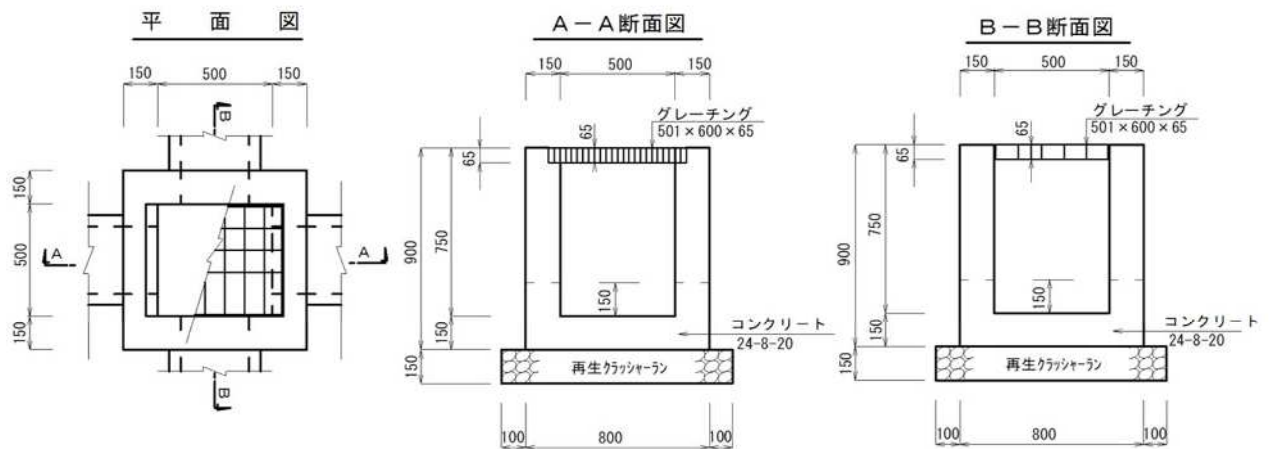
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(4) 500×500×750	1基 当り	
生コンクリート	24-8-20	$0.800 \times 0.800 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500 \times (0.750 - 0.065)$		
		$-0.150^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1 - 0.400^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$	0.383	m3
型 枠		$(0.800 \times 0.900 + 0.500 \times (0.750 - 0.065)) \times 4$		m2
		$-0.150^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1 - 0.400^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$	3.963	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 501×600×65	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	1.000 × 1.000	1.00	m2

数 量 計 算 書

集水桝(5) 500×500×750

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング 蓋	備 考 (開口寸法)
集水桝 (5) 500×500×750	500	500	750	150	65	グレーチング (T-25) 501×600×65	A B C D A B C D

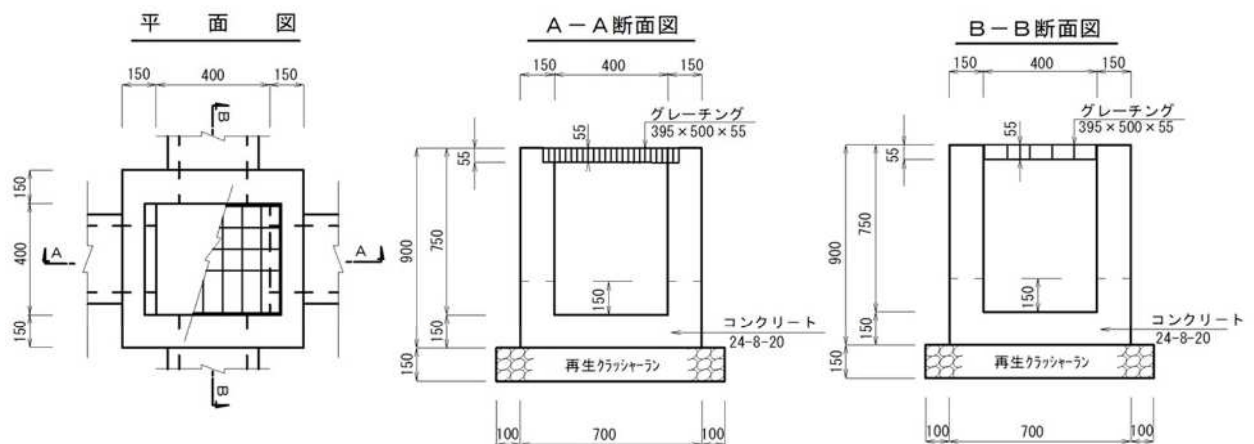
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(5) 500×500×750	1基 当り	
生コンクリート	24-8-20	$0.800 \times 0.800 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500 \times (0.750 - 0.065)$		
		$-0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1 - 0.400^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$		
		$-0.400 \times 0.400 \times 0.150 \times 1$	0.351	m3
型 枠		$(0.800 \times 0.900 + 0.500 \times (0.750 - 0.065)) \times 4$		
		$-0.300^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1 - 0.400^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$		
		$-0.400 \times 0.400 \times 2 \times 1$	3.537	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 501×600×65	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	1.000 × 1.000	1.00	m2

数 量 計 算 書

集水桝(6) 400×400×750

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング 蓋	備 考 (開口寸法)
集水桝 (6) 400×400×750	400	400	750	150	55	グレーチング (T-25) 395×500×55	A C
							A
							B □300×300
							C
							D □300×300

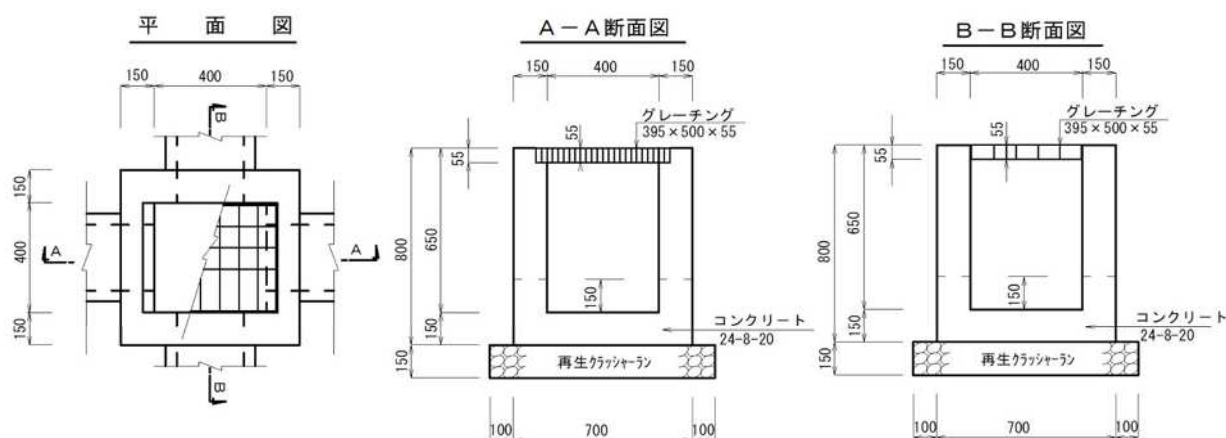
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(6) 400×400×750	1基 当り	
生コンクリート	24-8-20	$0.700 \times 0.700 \times 0.900 - 0.400 \times 0.400 \times (0.750 - 0.055)$		
		$-0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 2$	0.303	m3
型 枠		$(0.700 \times 0.900 + 0.400 \times (0.750 - 0.055)) \times 4$		m2
		$-0.300 \times 0.30 \times 2 \times 2$	3.272	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 395×500×55	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	0.900×0.900	0.81	m2

数量計算書

集水枋(7) 400×400×650

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング蓋	備 考 (開 口 寸 法)			
集水樹 (7) 400×400×650	400	400	650	150	55	グレーチング (T-25) 395×500×55	A B C D		A B C D	A 埋設管300 C D □300×300

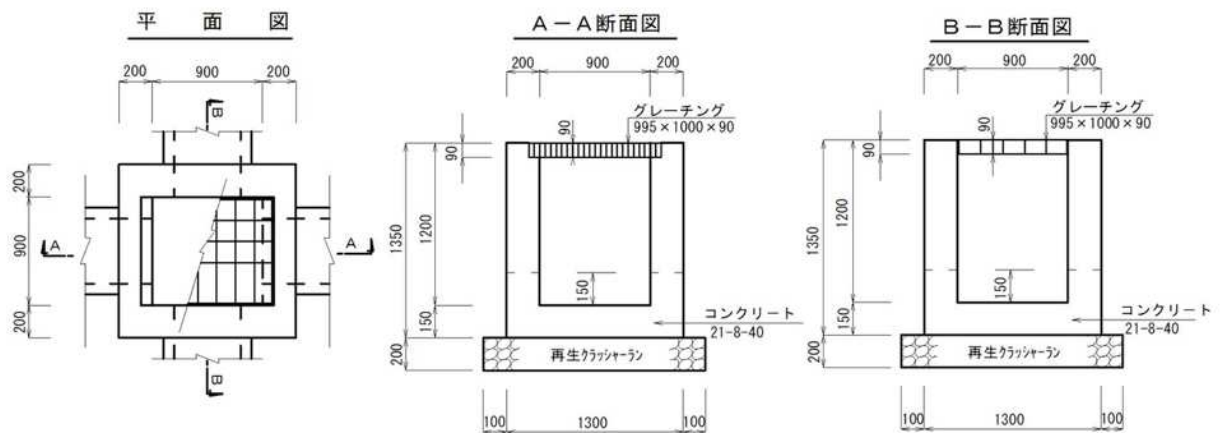
数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(7) $400 \times 400 \times 650$		1基 当り
生コンクリート	24-8-20	$0.700 \times 0.700 \times 0.800 - 0.400 \times 0.400 \times (0.650 - 0.055)$		
		$-0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 - 0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$	0.273	m3
型 枠		$(0.700 \times 0.800 + 0.400 \times (0.650 - 0.055)) \times 4$		m2
		$-0.300 \times 0.30 \times 2 \times 1 - 0.300^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$	2.870	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 395×500×55	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	0.900×0.900	0.81	m2

数 量 計 算 書

集水桝(8) 900×900×1200

1基 当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング 蓋	備 考 (開 口 寸 法)	
集水桝(8) 900×900×1200	900	900	1200	200	90	グレーチング (T-25) 995×1000×90		A 埋設管800 B 管渠型300 C □800×560 D 埋設管300

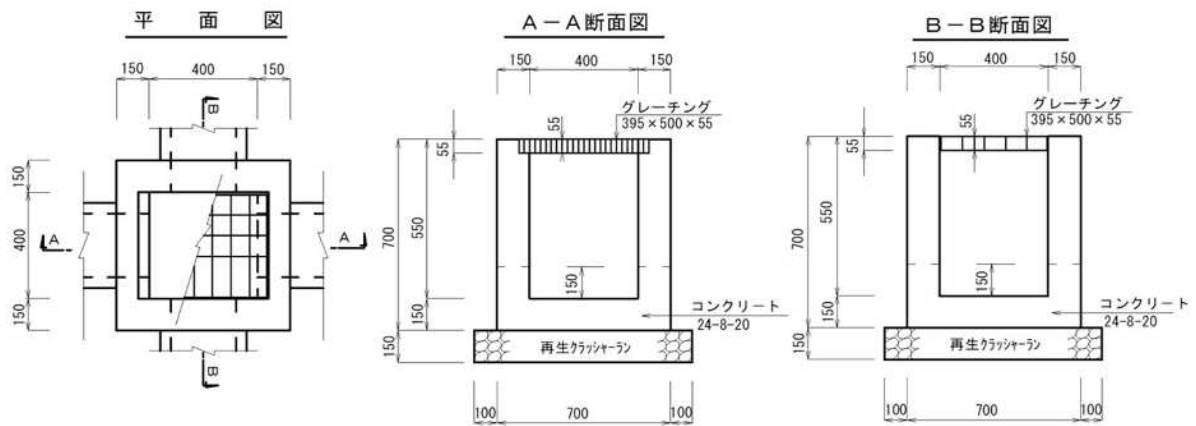
数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(8) 900×900×1200	1基 当り	
生コンクリート	21-8-40	$1.300 \times 1.300 \times 1.350 - 0.900 \times 0.900 \times (1.200 - 0.090)$		
		$-0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.200 \times 2 - 0.800^2 \times \pi / 4 \times 0.200 \times 1$		
		$-0.800 \times 0.560 \times 0.200 \times 1$	1.164	m3
型 枠		$(1.300 \times 1.350 + 0.900 \times (1.200 - 0.090)) \times 4$		
		$-0.300^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 2 - 0.800^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$		
		$-0.800 \times 0.560 \times 2 \times 1$	8.832	m2
グレーチング	T-25 995×1000×90	1.0	1.00	組
基礎材	t=20cm 再生クラッシャーラン	1.500 × 1.500	2.25	m2

数 量 計 算 書

集水桝(9) 400×400×550

当り



名 称	B	L	H	b	t	グレーチング 蓋	備 考 (開 口 寸 法)
集水桝(9) 400×400×550	400	400	550	150	55	グレーチング (T-25) 395×500×55	A B C D A B C D

数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
		集水桝(9) 400×400×550		当り
生コンクリート	24-8-20	$0.700 \times 0.700 \times 0.700 - 0.400 \times 0.400 \times (0.550 - 0.055)$		
		$-0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 - 0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.150 \times 1$	0.240	m3
型 枠		$(0.700 \times 0.700 + 0.400 \times (0.550 - 0.055)) \times 4$		m2
		$-0.300 \times 0.30 \times 2 \times 1 - 0.300^2 \times \pi / 4 \times 2 \times 1$	2.431	m2
グレーチング	110° 開閉式 T-25 395×500×55	1.0	1.00	組
基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	0.900×0.900	0.81	m2

数量計算書

管渠型側溝 300 OGタイプ

10m 当り

400

440

310

60

70

30

100

300

100

500

管渠型側溝 -300

オールグレートタイプ

敷モルタル1:3

再生クラッシャーラン

管渠型側溝 300 OGタイプ

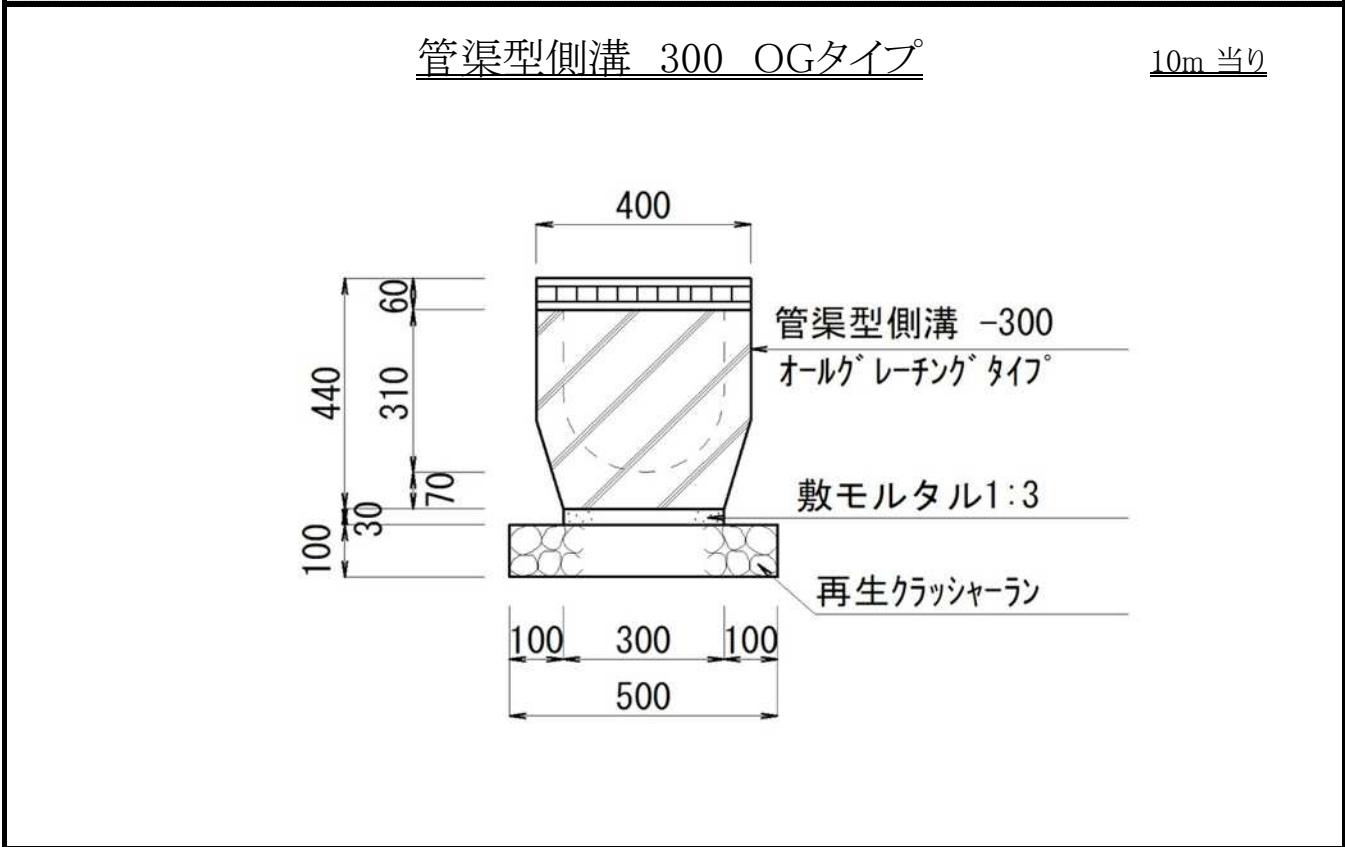
10m 当り

管渠型側溝 -300
オールグレーチングタイプ

敷モルタル1:3

再生クラッシャーラン

100 300 100
500

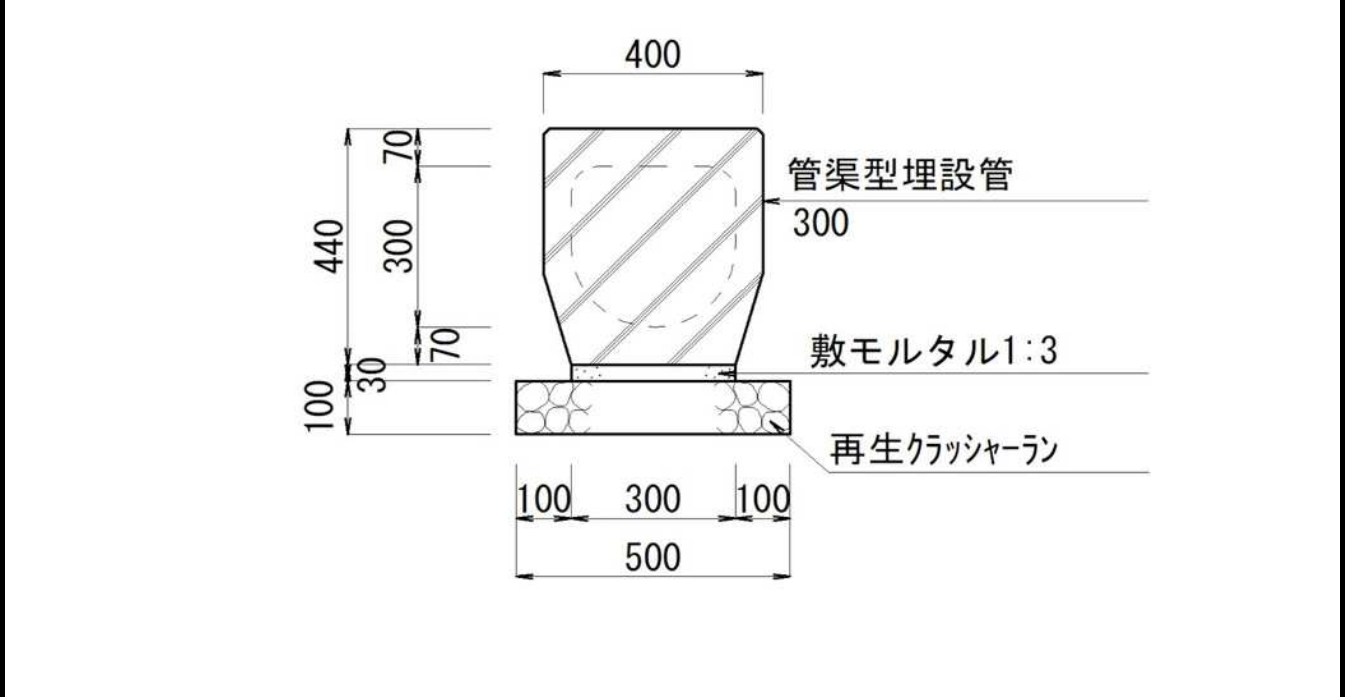


数量計算書

[illegible]

数量計算書

管渠型埋設管 300 10m 当り



数 量 計 算 書

[illegible]

数量計算書

管渠型埋設管 400

10m 当り

The diagram illustrates the cross-section of a 400mm pipe installation. The pipe is a trapezoidal shape with a top width of 510mm and a bottom width of 400mm. The total height of the pipe is 580mm. The top 90mm is a straight section, and the bottom 90mm is a tapered section. The pipe is surrounded by a 1:3 mortar bed. The base of the mortar bed is composed of recycled crusher run. The overall width of the installation is 600mm, with 100mm of mortar and crusher run on each side of the pipe. The total height of the installation is 100mm (mortar) + 580mm (pipe) = 680mm.

管渠型埋設管
400

敷モルタル1:3

再生クラッシャーラン

100 400 100
600

管渠型埋設管 400

10m 当り

The diagram illustrates the cross-section of a 400mm pipe installation. The pipe is a trapezoidal shape with a top width of 510mm and a bottom width of 400mm. The total height of the pipe is 580mm. The top 90mm is a straight section, and the bottom 90mm is a tapered section. The pipe is surrounded by a 1:3 mortar bed. The base of the installation is a 100mm thick layer of recycled crusher run, which is 600mm wide. The pipe is centered within this base, with 100mm of base material on either side. The total width of the installation is 600mm. The total height of the installation is 100mm (base) + 580mm (pipe) = 680mm.

510

580

90

400

90

100

30

100

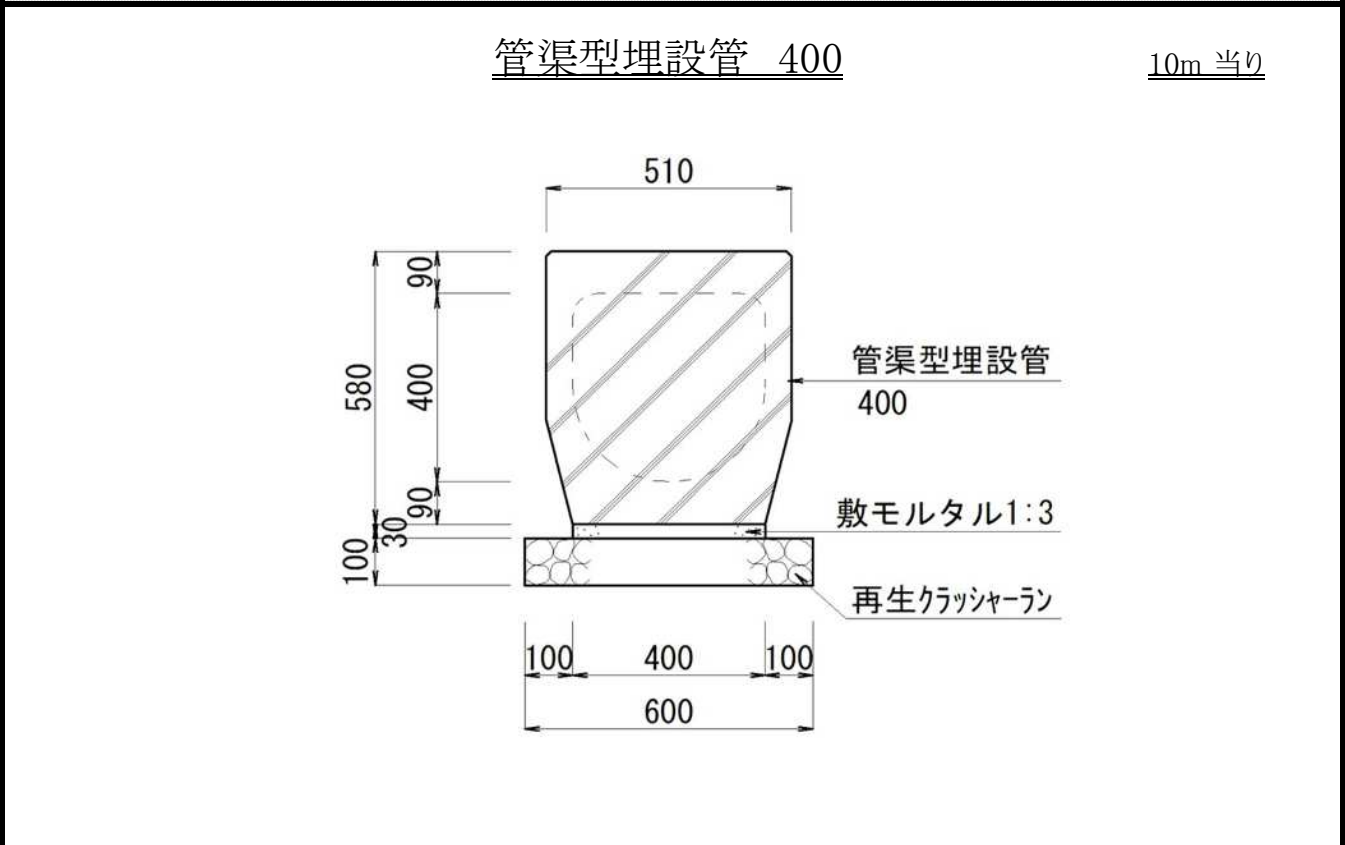
400

600

管渠型埋設管
400

敷モルタル1:3

再生クラッシャーラン

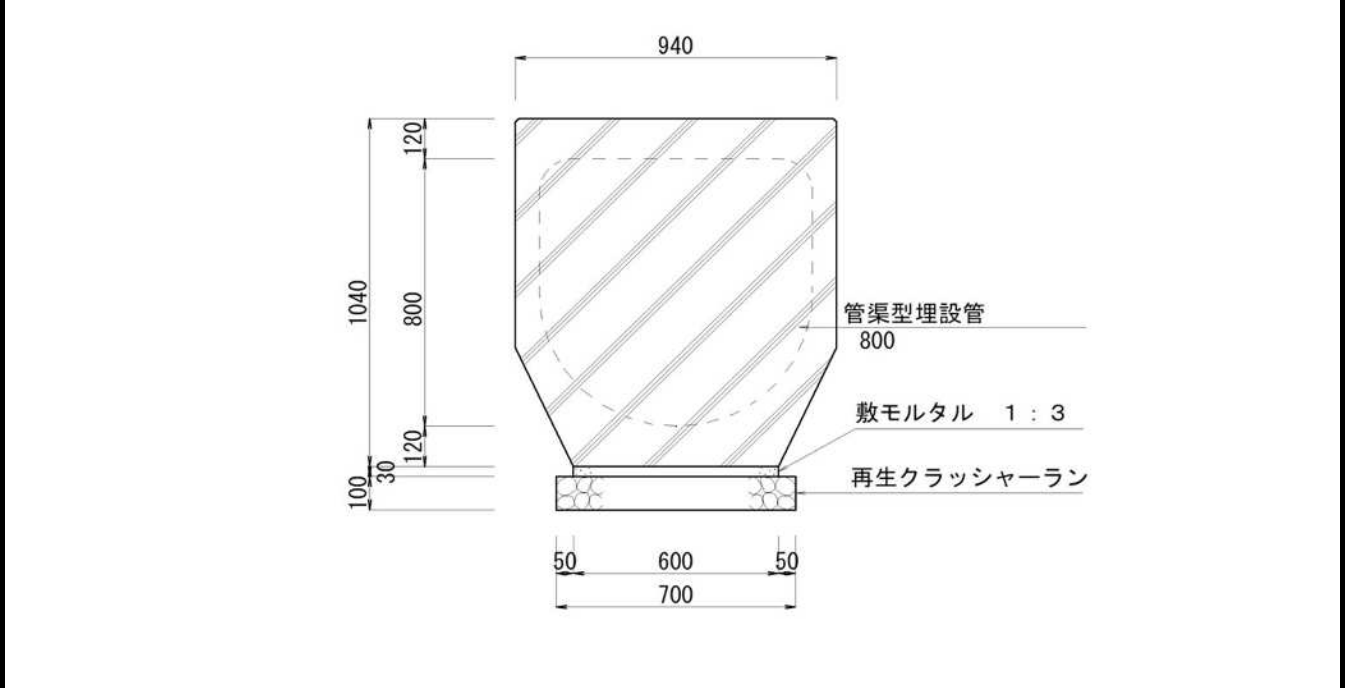


数 量 計 算 書

[illegible]

数量計算書

管渠型埋設管 800	10m 当り
------------	--------



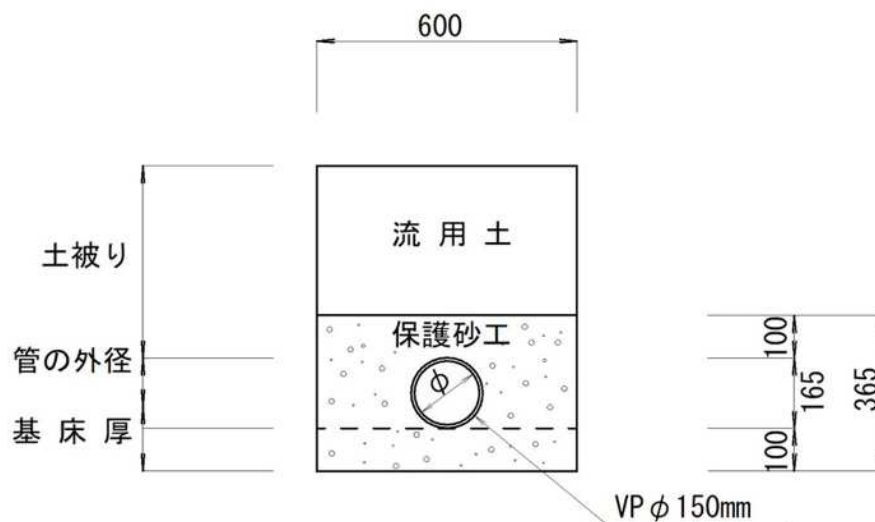
数 量 計 算 書

[illegible]

数量計算書

硬質塩ビ管 VP φ 150mm

10m 当り



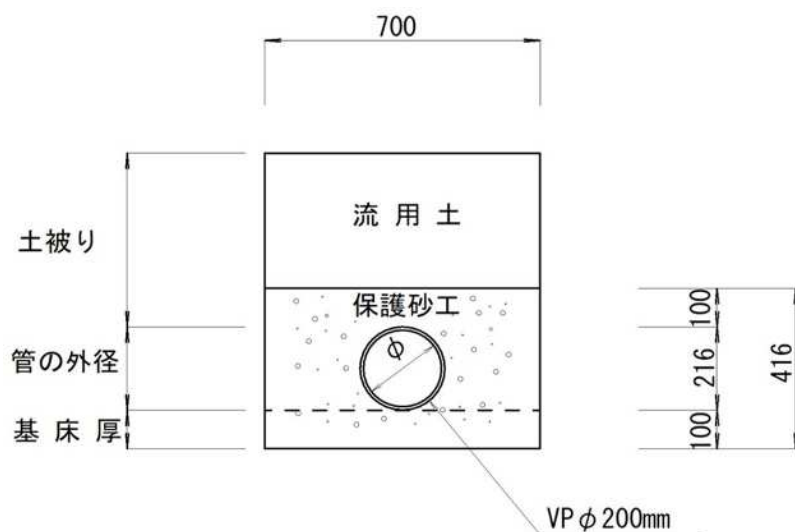
数量計算書

[illegible]

数量計算書

硬質塩ビ管 VP φ 200mm

10m 当り



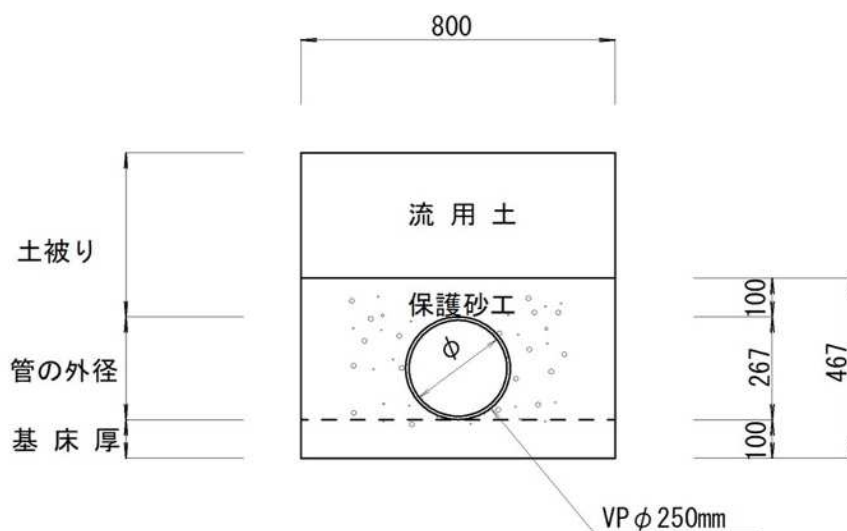
数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書

硬質塩ビ管 VP φ 250mm

10m 当り

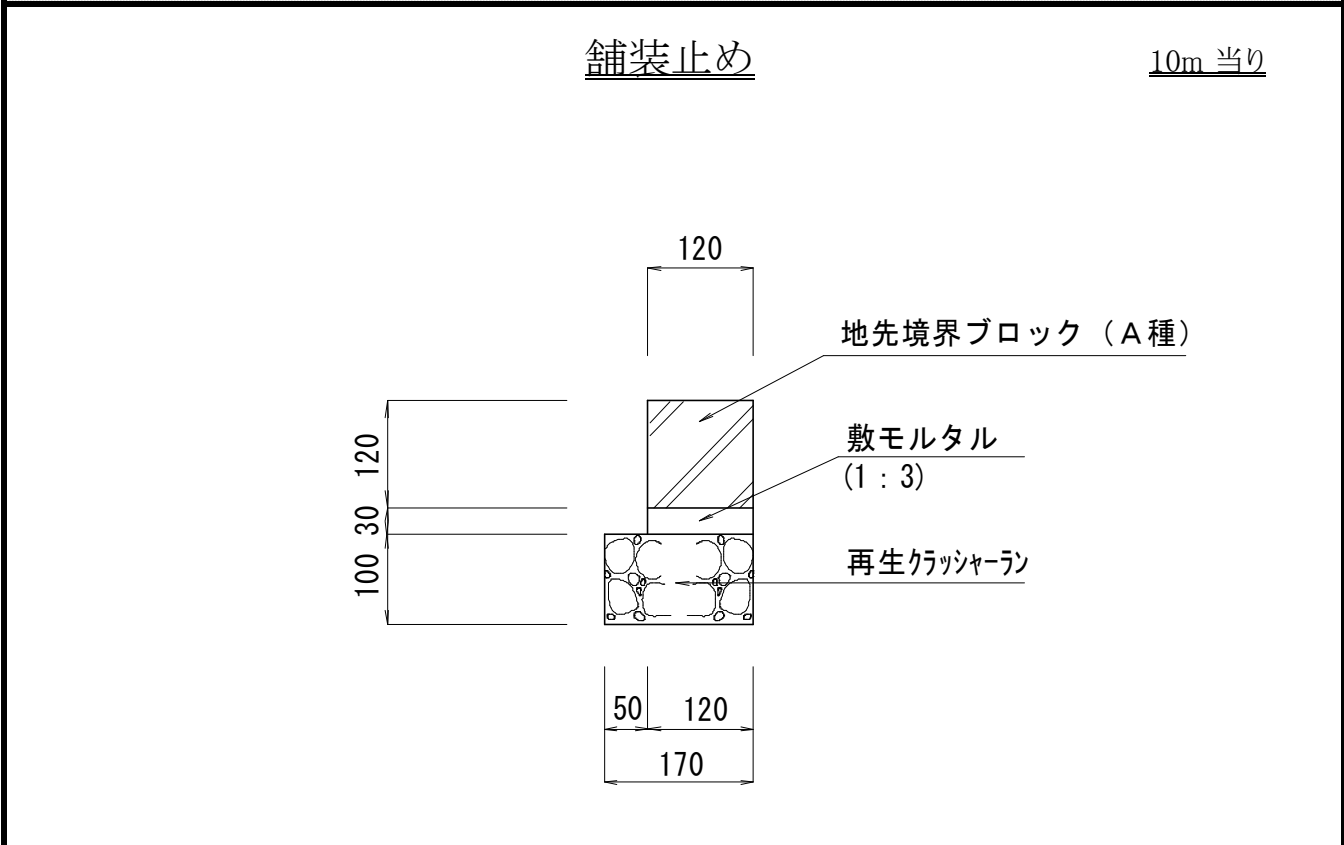


数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書

10m 当り



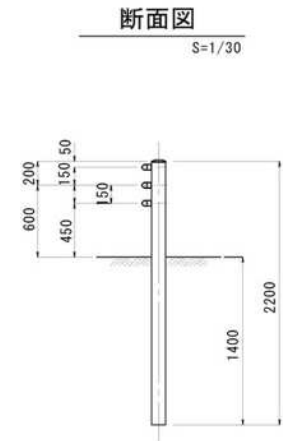
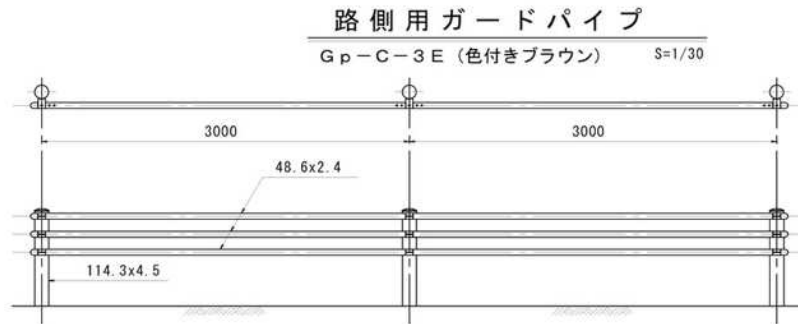
数 量 計 算 書

[illegible]

数量計算書

路側用 ガードパイプ

10m 当り



数量計算書

[illegible]

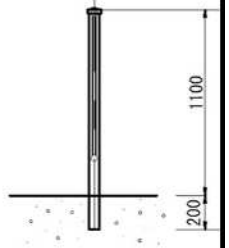
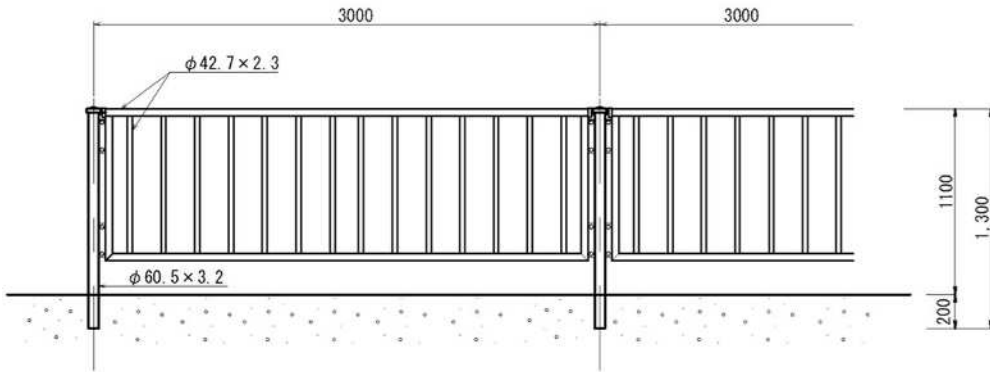
数量計算書

<u>転落防止柵 H=1100</u>	<u>10m 当り</u>
--	--

10m 当り

立 面 図 側 面 図

側 面 図



数 量 計 算 書

[illegible]

数量計算書

防草コンクリート

100m² 当り

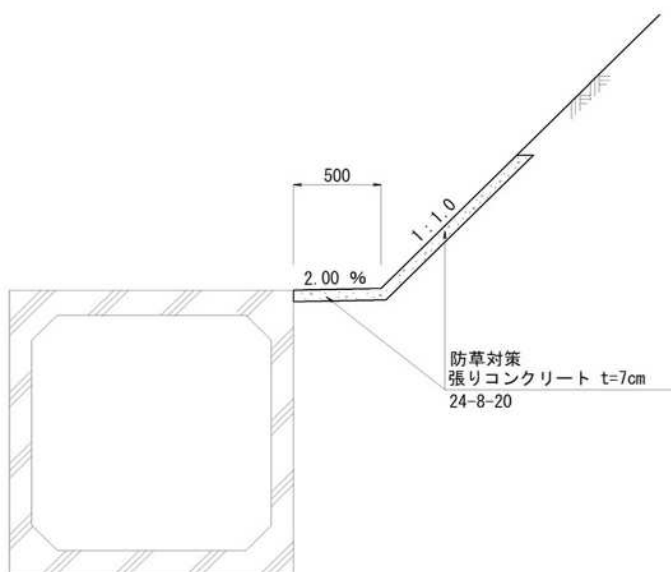
500

2.00 %

1:1.0

防草対策
張りコンクリート t=7cm
24-8-20

100m² 当り



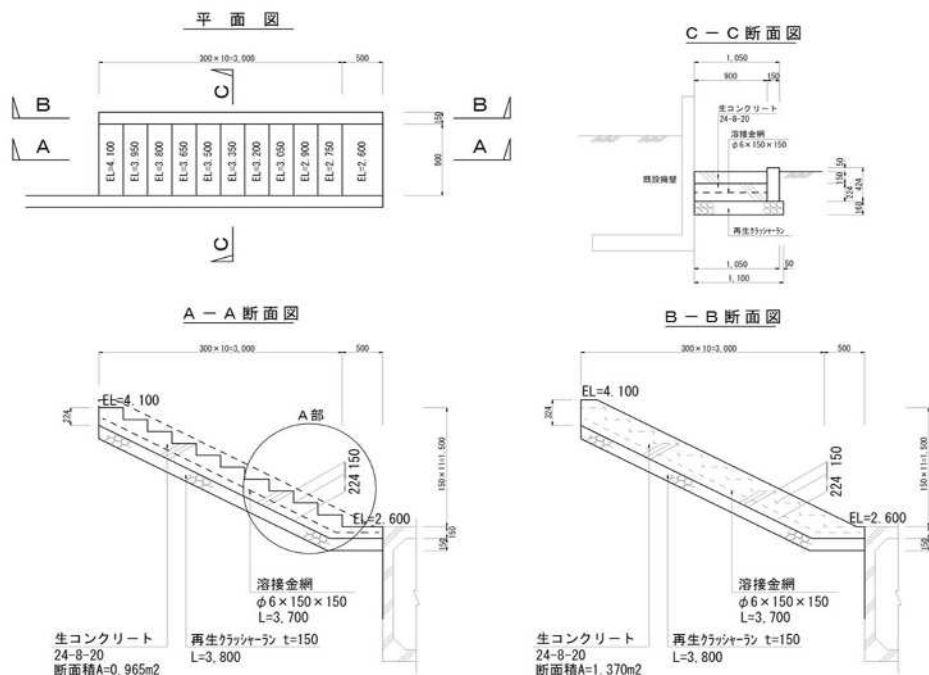
数量計算書

[illegible]

数量計算書

既設階段復旧

1式 当り



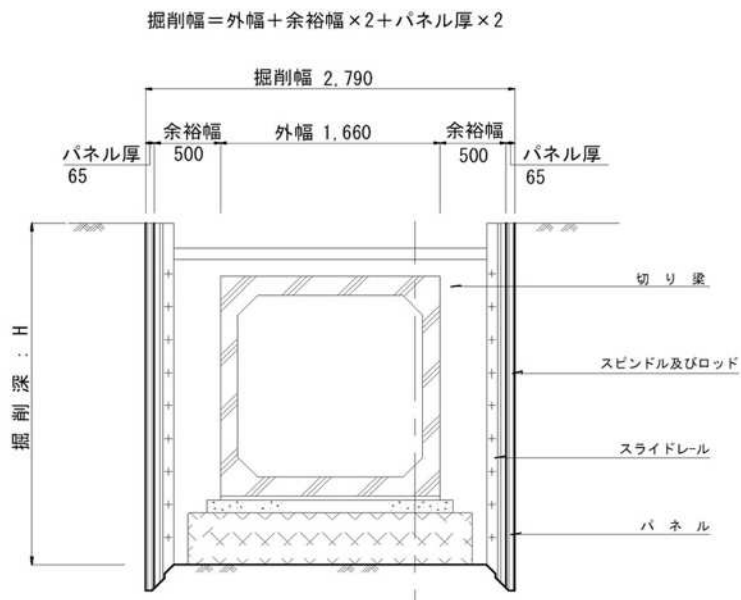
数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書

建込簡易土留工

1式 当り



数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
	1スパン 30 m	建込簡易土留工	1式 当り	
建込簡易土留工 W=2.790m	延長	86.70	86.70	m
	H	2.230	2.23	m
建込み工	H= 2.23 m			
引抜工	H= 2.23 m			m
建込み工賃料 L= 2.230 m	使用回数 n	$86.70 \div 30$ n = 2.90		
〃	〃 補正 $1/2(n+1)$	$1/2 \times (2.90 + 1)$	1.95	回
〃	1スパン当りの 供用日数	7.40		
〃	全延長当りの 供用日数	7.40×2.90	21.46	日

数量計算書				
名 称	材 料	計 算	数 量	単位
排水路(ボックスカルバート) B1400×H1400		掘削深H= 2.23 m W = 2.79 m 建込簡易土留工 賃料日数 1スパン	30 m	当り
	全延長 L= 86.70 m			
A) 掘削及び土留工		1.71		
B) 布設工		$\frac{2.50}{2} \times 1/2 = 1.25$		
C) 埋戻し工		$\frac{2.29}{2} \times 1/2 = 1.15$		
D) 土留撤去工		$\frac{0.42}{2} \times 1/2 = 0.21$		
		合計日数 = 4.32 日 損料日数 = 4.32 × 1.72 = 7.4 日		
		仮設材転用回数 86.70 m / 30.0 m = 2.90 回		
		転用回数の補正 1/2 (n+1) より $1/2 \times (2.90+1) = 1.95$ 回		
		1スパン30m当り供用日数 = 7.40 日		
		全延長86.70m当り供用日数 $7.40 \times 2.90 = 21.46$ 日		

数量計算書				
名 称	材 料	計 算	数 量	単位
A) 掘削及び土留工		=	1.71	日
掘削工	バックホウ 0.6 m3	掘削深 (2.79 m × 2.23 × 30.0 m) / 109	=	1.71 日
建込工	H= 2.23 m	30.0 m × (1.3 h / 10 m / 4.70 h/日) 日/m	=	0.83 日
B) 布設工	B1400×H1400	30.0 m / (2.0 m × 6 日) m/日	=	2.50 日
C) 埋戻し	タンパ	外径幅 外径高 (2.79 × 2.23 - 1.660 × 2.230)		
		× 30 m / 33 m3	=	2.29 日
D) 土留撤去工	B1400×H1400	30.0 m × (0.14 日 ÷ 10 m) m/日	=	0.42 日

数 量 計 算 書				
名 称	材 料	計 算		数 量 単位
排水路(ボックスカルバート) B1400×H1400		平均掘削深H= 2.23 m W = 2.79 m ポンプ運転日数 1スパン	30 m	当り
	全延長 L= 86.70 m			
A) 掘削及び基礎工		$\frac{1.70}{1} = 1.70$		
B) 布設工		$\frac{2.50}{1} = 2.50$		
C) 埋戻し工		$\frac{2.29}{2} \times 1/2 = 1.15$		
		合計日数 = 5.35 日 ポンプ運転日数 = 5.35 × 1.72 = 9.20 日		
		1スパン30m当りポンプ運転日数 = 9.20 日		
		全延長86.70m当りポンプ運転日数 (86.70 ÷ 30.00) × 9.20 = 26.59 日		

数 量 計 算 書				
名 称	材 料	計 算		数 量 単位
A) 掘削及び基礎工			=	1.70 日
均し	コンクリート	(1.86 m × 0.10 × 30.0 m) / 8.0	=	0.70 日
〃	養生	1.0 日	=	1.00 日
B) 布設工	B1400×H1400	30.0 m / (2.0 m × 6 日) m/日	=	2.50 日
C) 埋戻し	タンパ	外径幅 外径高 (2.79 × 2.23 - 1.660 × 2.230)		
		× 30 m / 33 m3	=	2.29 日