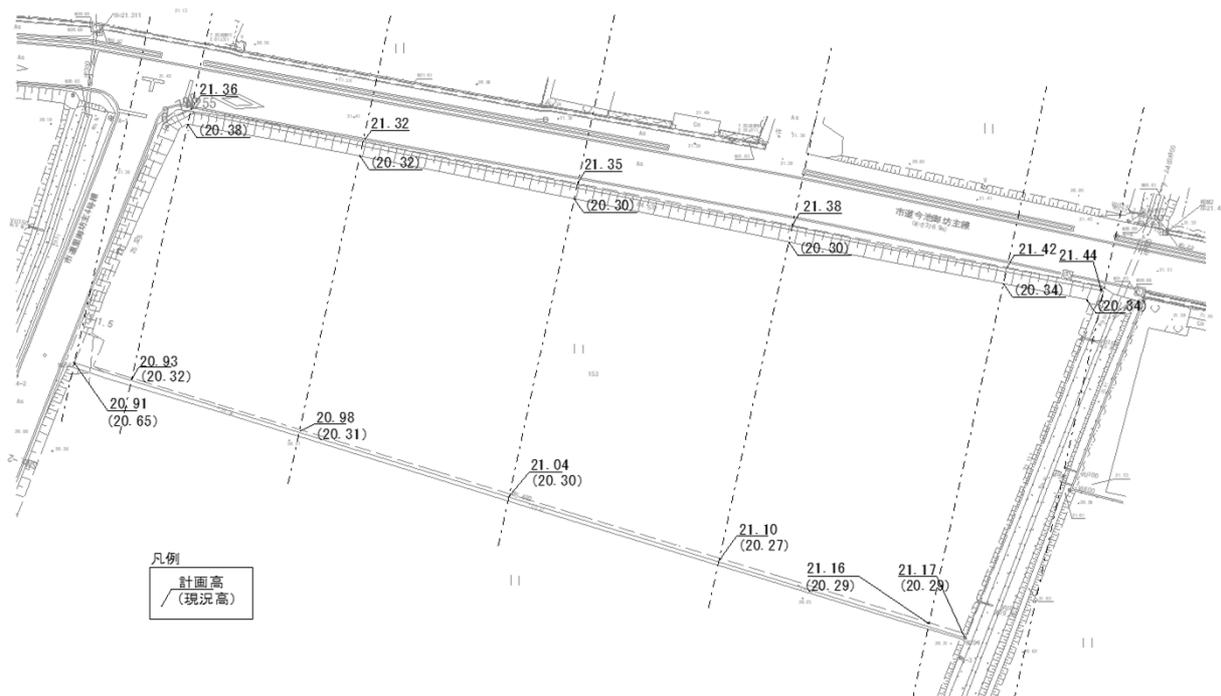


# 土工計算書



計画平均高  $H = (21.36 + 21.32 + 21.35 + 21.38 + 21.42 + 21.44 + 20.91 + 20.93 + 20.98 + 21.04 + 21.10 + 21.16 + 21.17) / 13 = 21.20$

面積  $A = 2,752.9 \text{ m}^2$

現況平均高 (底面)  $H = (20.38 + 20.32 + 20.30 + 20.30 + 20.34 + 20.34 + 20.65 + 20.32 + 20.31 + 20.30 + 20.27 + 20.29 + 20.29) / 13 = 20.34$

面積  $A = 2,587.4 \text{ m}^2$

盛土  $(2752.9 + 2587.4) / 2 * (21.20 - 20.34) = 2,296.3 \text{ m}^3$

○控除	点検口控除分	
雨水貯留槽	$20.71 * 19.62 * 0.25 * 0.55 * 0.55 * 3.14 * (21.20 - 20.41 - 0.25) * 3$	103.1
オリーブ樹	$2.4 * 1.2 * (1.75 - 0.963)$	2.3
集水樹 □500*600	$(0.9 * 0.9 * 0.15 + 0.8 * 0.8 * 0.75) * 3$	1.8
PU樹 300B	$0.62 * 0.62 * 0.1 + 0.52 * 0.52 * 0.72$	0.2
PU2-2-1 250*250	$0.45 * 0.515 * (36.2 + 4.0)$	9.3
PU2-2-1 300*300	$0.5 * 0.575 * 18.0$	5.2
PU2-2-1 300*400	$0.5 * 0.68 * 62.0$	21.1
L型擁壁	$0.13 * 0.6 * 124.2$	9.7
合計		152.7 m <sup>3</sup>

盛土工	$2296.3 - 152.7 =$	2,143.65 m <sup>3</sup>
(購入土)	$2143.65 - 256.0 / 0.9 =$	1,859.21 m <sup>3</sup>
(流用土)	雨水貯留槽	215.7
	オリーブ樹	2.5
	L型擁壁	50.9
	畦畔	-14.1
	VU φ 250	1.0
	合計	256.0 m <sup>3</sup>



## 延長調書

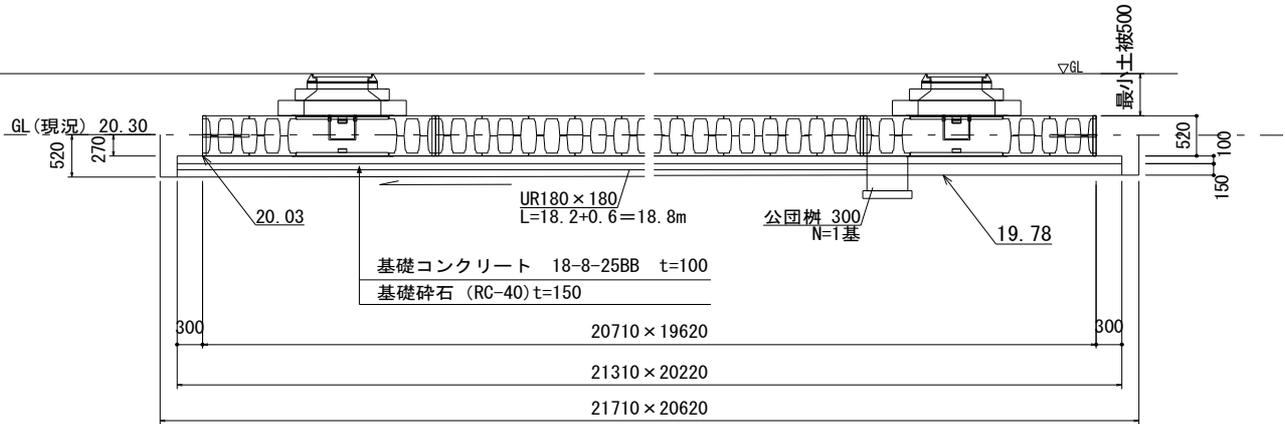
工種：排水構造物工

種別	細別・規格	単位	数量	摘要
貯留施設工	雨水貯留槽	式	1.0	
		合計	1.0	
集水枡工 (造成地内)	オリフィス枡	基	1.0	
		合計	1.0	
集水枡工 (造成地内)	□500×600	基	3.0	
		合計	3.0	
集水枡工 (市道)	PU枡 300B	基	1.0	
		合計	1.0	
側溝工 (造成地内) L=120.2m	□600×1250	基	1.0	
		合計	1.0	
	PU2-2-1 250×250	m	36.2	—
		合計	4.0	敷調整工(5)
	PU2-2-1 300×300	m	18.0	敷調整工(4)
		合計	18.0	
蓋設置工	PU2-2-1 300×400	m	62.0	敷調整工(4)
		合計	62.0	
	甲蓋 PC3-2 250用	枚	73.0	
		合計	73.0	
側溝工 (市道) L=112.2m	グレーチング 細目 250用	枚	8.0	
		合計	8.0	
	甲蓋 PC3-2 300用	枚	144.0	
		合計	144.0	
蓋設置工	グレーチング 細目 300用	枚	16.0	
		合計	16.0	
	PU3-2-1 250×300	m	8.0	敷調整工(1)
		合計	8.0	
	PU3-2-1 250×350	m	24.0	敷調整工(1)
		合計	4.6	敷調整工(2)
		合計	6.0	敷調整工(3)
	PU3-2-1 250×400	m	20.0	敷調整工(1)
		合計	4.0	敷調整工(2)
	PU3-2-1 250×450	m	16.0	敷調整工(1)
		合計	6.0	敷調整工(2)
	PU3-2-1 250×500	m	10.0	敷調整工(1)
	合計	2.0	敷調整工(2)	
敷調整工	PU3-2-1 250×550	m	6.6	敷調整工(1)
		合計	3.0	敷調整工(2)
		合計	2.0	敷調整工(2)
		合計	11.6	
蓋設置工	甲蓋 PC4-2 250用	枚	203.0	
		合計	203.0	
	グレーチング 細目 250用	枚	22.0	
敷調整工		合計	22.0	
	幅250	m	116.2	
		合計	116.2	
管渠工 (造成地内)	幅300	m	80.0	
		合計	80.0	
	VU φ 150	m	1.2	流入側
		合計	1.2	
	VU φ 250	m	2.1	流入側
		合計	2.1	
管渠工 (市道)	VU φ 250	m	2.6	流出側
		合計	2.6	
	VU φ 250	m	5.5	
残土処理		合計	5.5	
	VU φ 250	m <sup>3</sup>	1.0	4.0*2.6/10.0
	合計	1.0		

# 単 位 数 量 計 算 書

名称： 雨水貯留槽

1 式当り

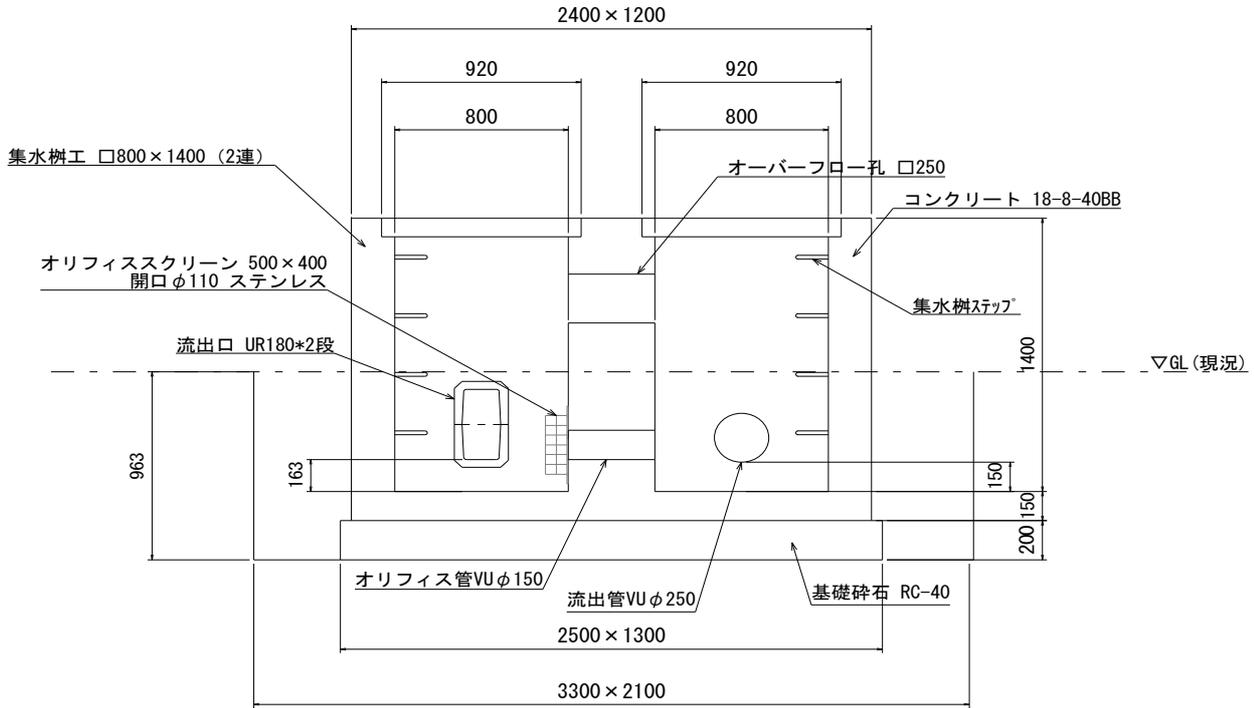


名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
基礎砕石工	(RC-40) t=150	$21.31 \times 20.22 - 0.45 \times 18.2 = 422.70$	m <sup>2</sup>	422.7
型枠工		$(21.31 + 20.22) \times 2 \times 0.1 = 8.31$	m <sup>2</sup>	8.3
基礎コンクリート	18-8-25BB	$(21.31 \times 20.22 - 0.45 \times 18.2) \times 0.1 = 42.27$	m <sup>3</sup>	42.3
雨水貯留槽 本体	20710*19620*520*2段	1	式	1
床掘り		$21.71 \times 20.62 \times 0.52 = 232.78$	m <sup>3</sup>	232.8
埋戻し	現場内発生土	$232.8 - 21.31 \times 20.22 \times 0.25 - 20.71 \times 19.62 \times 0.27 = 15.37$	m <sup>3</sup>	15.4
残土処理	場内流用	$232.8 - 15.4 / 0.9 = 215.69$	m <sup>3</sup>	215.7
側溝工	UR180×180 基礎有り	18.2	m	18.2
側溝工	UR180×180 基礎無し	0.6	m	0.6
間詰コンクリート	18-8-25BB	$0.40 \times 18.2 / 10.0 = 0.73$	m <sup>3</sup>	0.7
集水樹工	公団樹 300 蓋含む	1	基	1

# 単 位 数 量 計 算 書

名称： オリフィス柵

1 箇所当り



名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
基礎砕石工	(RC-40) t=200	$2.5 \times 1.3 = 3.25$	m <sup>2</sup>	3.3
型枠工		$(2.4 \times 1.65 + 1.2 \times 1.65) \times 2 + 0.8 \times 1.4 \times 8 = 20.84$	m <sup>2</sup>	20.8
コンクリート工	18-8-40BB	$2.4 \times 1.2 \times 1.65 - 0.8 \times 0.8 \times 1.304 \times 2 - 0.92 \times 0.92 \times 0.096 \times 2 - 0.25 \times 0.44 \times 0.2 - 0.25 \times 0.25 / 4 \times 3.14 \times 0.2 - 0.15 \times 0.15 / 4 \times 3.14 \times 0.4 - 0.25 \times 0.25 \times 0.4 = 2.86$	m <sup>3</sup>	2.9
グレーチング蓋	□800用 T25 細目 2分割観音開き	2	組	2
オリフィススクリーン	500*400 開口 φ 110 ステンレス	1	式	1
集水柵ステップ	4本/基	2	基	2
床掘り		$3.3 \times 2.1 \times 0.963 = 6.67$	m <sup>3</sup>	6.7
埋戻し	現場内発生土	$3.3 \times 2.1 \times 0.963 - 2.5 \times 1.3 \times 0.2 - 2.4 \times 1.2 \times 0.763 = 3.83$	m <sup>3</sup>	3.8
残土処理	場内流用	$6.7 - 3.8 / 0.9 = 2.48$	m <sup>3</sup>	2.5



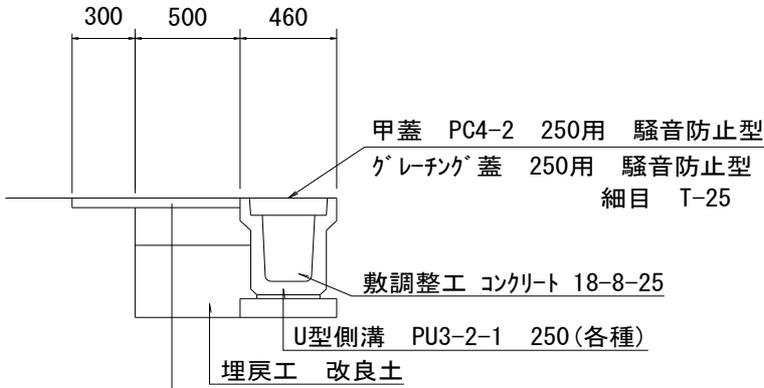




単 位 数 量 計 算 書

名称： PU3-2-1 B250 (各種)

10 m当り



As舗装工 再生密粒度As 13mmTOP (t=5cm)

プライムコート (飛散防止有・砂散布無)

下層路盤工 RC-40 (t=20cm)

PU3-2-1	掘削(m³)	埋戻(m³)	下層路盤(m²)
250×300	5.3	1.8	5.0
250×350	5.8	2.1	5.0
250×400	6.3	2.3	5.0
250×450	6.8	2.6	5.0
250×500	7.3	2.9	5.0
250×550	7.8	3.2	5.0

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
再生基礎砕石	(RC-40)t=100	0.40*10.0 = 4.00	m2	4.0
モルタル	1:3	0.3*0.02*10.0 = 0.06	m3	0.06
本体	L=2000 PU3-2-1 B250 (各種)	10.0/2.0 = 5.00	個	5.0
U型側溝用蓋	コンクリート蓋	10.0/0.5-10.0/5.0 = 18.00	枚	18
U型側溝用蓋	グレーチング蓋 T-25 細目	10.0/5.0 = 2.00	枚	2
掘削		上表参照		
埋戻	改良土	上表参照		
残土処理	運搬・処分	上表参照		
下層路盤工	(RC-40)t=200	上表参照		
表層工	再生密粒度As13mmTOP t=50	舗装工にて計上		
廃材処理(As)	運搬・処分	構造物撤去工にて計上		

単位数計算書					
名称：敷調整工(1)				10 m当り	
名称	規格	算式		単位	数量
敷調整工	コンクリト(人力)18-8-25	0.25*0.0576*10.0 = 0.14		m3	0.14
	幅250 延長：L =	8.0+24.0+20.0+16.0+10.0+6.6 = 84.6		m	84.6

単位数計算書					
名称：敷調整工(2)				10 m当り	
名称	規格	算式		単位	数量
敷調整工	コンクリト(人力)18-8-25	0.25*0.0625*10.0 = 0.16		m3	0.16
	幅250 延長：L =	2.0+3.0+2.0+6.0+4.0+4.6 = 21.6		m	21.6

単位数計算書					
名称：敷調整工(3)				10 m当り	
名称	規格	算式		単位	数量
敷調整工	コンクリト(人力)18-8-25	0.25*0.1120*10.0 = 0.28		m3	0.28
	幅250 延長：L =	6.0 = 6.0		m	6.0

単位数計算書					
名称：敷調整工(4)				10 m当り	
名称	規格	算式		単位	数量
敷調整工	コンクリト(人力)18-8-25	0.30*0.0772*10.0 = 0.23		m3	0.23
	幅300 延長：L =	18.0+62.0 = 80.0		m	80.0

単位数計算書					
名称：敷調整工(5)				10 m当り	
名称	規格	算式		単位	数量
敷調整工	コンクリト(人力)18-8-25	0.25*0.0380*10.0 = 0.10		m3	0.10
	幅250 延長：L =	4.0 = 4.0		m	4.0

敷調整工	10m当り				
合計	幅250	(84.6*0.14+21.6*0.16+6.0*0.28+4.0*0.10)/116.2 = 0.15		m3	0.15
敷調整工	10m当り				
合計	幅300	80.0*0.23/80.0 = 0.23		m3	0.23







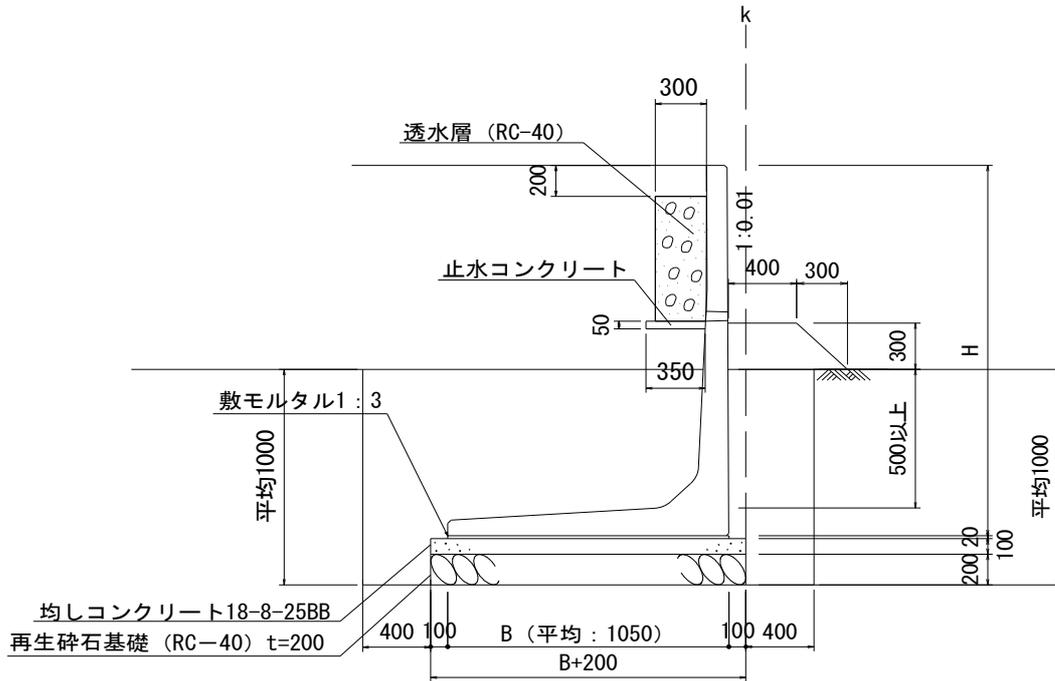
## 延長調書

工種：擁壁工				
種別	細別・規格	単位	数量	摘要
プレキャスト擁壁工	L型擁壁 H=1100	m	1.3	
		合計	1.3	
	L型擁壁 H=1200	m	12.0	
		合計	13.3	
	L型擁壁 H=1250	m	8.0	
		合計	8.0	
	L型擁壁 H=1400	m	15.6	
		合計	57.6	
	L型擁壁 H=1500	m	30.0	
		合計	30.0	
	L型擁壁 H=1600	m	8.0	
		合計	8.0	
	L型擁壁 コーナー部(90°) H1000	m	3.0	
		合計	3.0	
	L型擁壁 コーナー部(90°) H1400	m	3.0	
		合計	3.0	
	総延長	m	124.2	
作業土工				
	床掘り	m <sup>3</sup>	254.6	20.5*124.2/10.0
	埋戻し	m <sup>3</sup>	183.8	14.8*124.2/10.0
	埋戻し(畦畔)	m <sup>3</sup>	14.1	(0.7+0.4)/2*0.3*85.6
残土処理	場内流用	m <sup>3</sup>	50.9	4.1*124.2/10.0

## 単 位 数 量 計 算 書

名称： L型擁壁

10 m当り



名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
基礎碎石	(RC-40)t=200	図面番号10 寸法表 参照		
均しコンクリート	18-8-25BB	図面番号10 寸法表 参照		
敷モルタル	1:3	図面番号10 寸法表 参照		
本体	L型擁壁(各種)	10.0/2.0 = 5.00	本	5.0
止水コンクリート	18-8-25BB	0.35*0.05*10 = 0.18	m <sup>3</sup>	0.2
透水層	RC-40	0.3*0.3*10.0 = 0.90	m <sup>3</sup>	0.9
床掘り		((0.4+0.1)*1.0+(1.050+0.1+0.4)*1.0)*10.0 = 20.50	m <sup>3</sup>	20.5
埋戻し	現場内発生土	((0.4+0.1)*1.0+(1.050+0.1+0.4)*1.0		
		-1.250*0.3-1.050*0.122-0.12*0.578)*10 = 14.78	m <sup>3</sup>	14.8
残土処理	場内流用	20.5-14.8/0.9 = 4.06	m <sup>3</sup>	4.1











