西丸山調整池改修工事

数 量 計 算 書

令 和 6 年 5 月

狭山市 道路維持課

西丸山調整池改修工事 レベル 5 レベル1 レベル2 レベル3 レベル4 数值 単位 数量 摘要 基準 工事区分 工種 種別 細別 規格 調整池改修 擁壁工 もたれ式擁壁 もたれ式擁壁  $\sigma$  ck=18N/mm2 m 22.05 22 目地工 t=10mmm² 3.370 3 水抜きパイプ設置工 VP φ 50 34.07 34 m インサート用フィルター VP  $\phi$  50用 個 40.0 40 削孔工 22.00 22  $\phi$  60mm 箇所 足掛金物  $\phi$  22mm 式 1.00 1 重力式擁壁(A) 重力式擁壁(A)  $\sigma$  ck=18N/mm2 18.52 19 m 目地工 2.75 3 t=10mmm² 重力式擁壁 (B) 重力式擁壁(B)  $\sigma$  ck=18N/mm2 2.78 3 m 底部床版工 底部床版工 コンクリートエ  $\sigma$  ck=18N/mm2 27.520 28 m³ 鉄筋金網  $\phi 6 - 150 \times 150$ 0.9 0.853 基礎砕石工 t=10cm m² 275.2 275

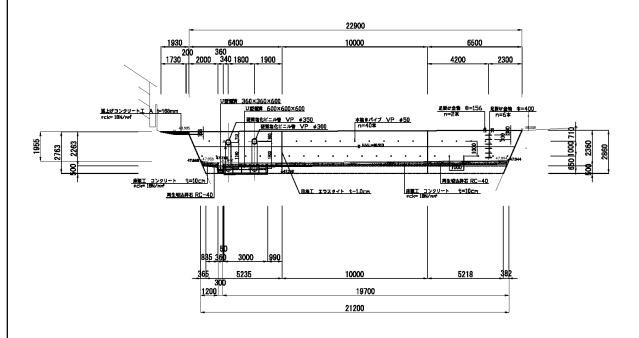
西丸山調整池改修工事 レベル1 レベル4 レベル 5 レベル2 レベル3 数值 単位 数量 摘要 基準 工事区分 工種 種別 細別 規格 目地工 t=10mmm² 3.26 3 流入施設工 流入施設工 流入管布設替え工 VP φ 350 式 1.0 1 式 VP φ 300 1.0 1 U型側溝 600\*600\*600 式 1.0 1 360\*360\*600 式 1.0 1 排水施設工 越流工 コンクリート  $\sigma$  ck=18N/mm3 m³ 1.057 1. 1 型枠工 1.740 1.7 m² 基礎砕石工 9.845 9.8 t=10cmm² 付帯工 嵩上げコンクリート工A コンクリート  $\sigma$  ck=18N/mm2 式 1.0 1 均しコンクリートエ コンクリート  $\sigma$  ck=18N/mm2 式 1.0 1 L型側溝工 L型桝 L-300撤去・設置 1.0 基 1

西丸山調整池改修工事 レベル3 レベル4 レベル 5 レベル 1 レベル2 数値 単位 数量 摘要 基準 工事区分 工種 種別 細別 規格 L型側溝 L-450撤去・設置 24.8 25 m フェンス工 フェンス工 撤去・設置 50.300 50 m 土工 土工 掘削 108.9 109 m³ 埋戻し 41.70042  $m^3$ 残土処理  $m^3$ 67.184 67 コンクリート取壊し機械  $m^3$ 59. 193 59 人力 m³ 59. 193 59 Co殼運搬処分 D=5.7km  $m^3$ 59.193 59 仮設工 仮設道路工 敷き鉄板 5\*10 57.0 枚 57 土木シート  $m^2$ 424.625 425 仮締切工 大型土嚢 袋 34.000 34 コルゲートパイプ φ 1000 6.000 6 m

西丸山調整池改修工事 レベル2 レベル4 レベル 5 レベル 1 レベル3 数値 単位 数量 摘要 基準 工事区分 工種 種別 細別 規格 交通誘導警備員 交通誘導警備員 交通誘導警備員 交通誘導警備員B 昼間 人 75.000 75

### 1. 本 体 工

#### 1) も た れ 擁 壁 工



(1) 設置延長

平均設置延長

$$L = (22.900 + 21.200) \div 2$$

= 22.050 m

(2) 目 地 エ エラスタイト 瀝青繊維質版 t=10mm 2 箇所

単位数量

$$A = 2 \times 1.685 = 3.37 \text{ m}^2$$

(3) 足掛け金物 2 箇所

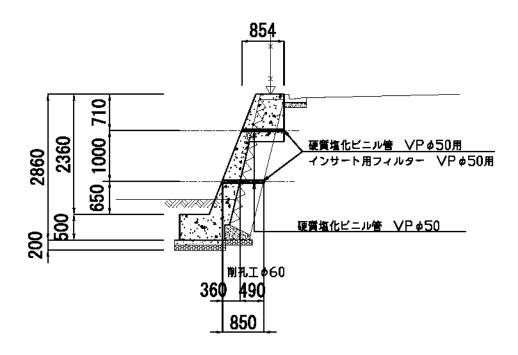
 $\phi$  22×150×250

$$N = 2 = 2.00 \, \text{fm}$$

 $\phi$  22×400×250

$$N = 6 = 6.00 \, \text{M}$$

#### (3) 水抜きパイプ設置工 塩ビ管 VP $\phi$ 50mm



# (a) 上 段 部 18 箇所

塩ビ管 VP φ50mm

 $L = 0.854 \times 18$ 

= 15.372 m

インサート用フィルター

n = 18

= 18個

(b) 下 段 部 22 箇所

塩ビ管 VP φ50mm

 $L = 0.850 \times 22$ 

= 18.700 m

インサート用フィルター 塩ビ管 VP φ50mm用

n = 22

= 22 個

削 孔 工 φ60mm 22 箇所

 $L = 0.490 \times 22$ 

= 10.780 m

(c) 合 計

塩ビ管 VP φ50mm

L = 15.372 + 18.700

= 34.072 m

インサート用フィルター 塩ビ管 VP  $\phi 50mm$ 用

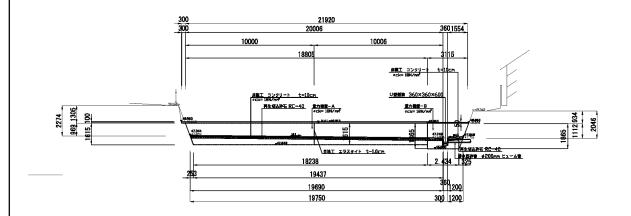
n = 18 + 22

= 40個

削 孔 工 φ60mm

L = 10.780 m

# 2) 重 力 式 擁 壁 A



(1) 設置延長

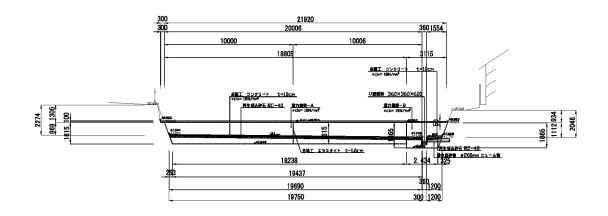
平均設置延長 L = (18.805 + 18.238) ÷ 2 = 18.522 m

(2) 目 地 工 t=10mm 2 箇所

単位数量

 $A = 2 \times 1.377 = 2.75 \text{ m}^2$ 

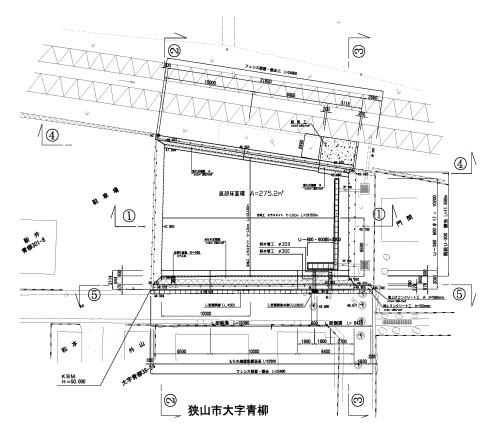
# 3) 重 力 式 擁 壁 B



#### (1) 設置延長

平均設置延長 L = ( 3.115 + 2.434 ) ÷ 2 = 2.775 m

# 4) 底 部 床 版 工 施工面積 = 275.20 m<sup>2</sup>



 $V = 275.200 \times 0.100$ 

= 27. 52 m<sup>3</sup>

 $W = 275.200 \times 0.0031$ 

= 0.853 t

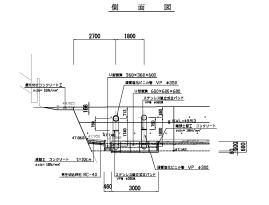
(3) 再生切込砕石 R C 
$$-4$$
 0 A = 275. 20 m² 面積 単位数量  $V = 275.200 \times 0.100$  = 27. 52 m³

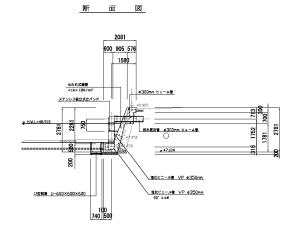
(4) 目 地 工 t=10mm

$$L = 13.100 + 19.500 = 32.600 \text{ m}$$
 $V = 32.600 \times 0.100 = 3.26 \text{ m}^2$ 

# 2. 排 水 施 設 工

1) 流入管設置工 1式





- (1) φ 350 流 入 管 VP管 1式
- ・ 直 管 長 L = 1.740 0.350
   = 1.390 m

   L = 0.488 + 1.385
   = 1.873 m

   合 計 L = 3.263 m
- 90° エルボφ350

n = 2.0 個

ステンレス組立式立バンド φ 350

n = 1.0 組

- (2) φ 300 流 入 管 VP管 1式
- ・ 直 管 長 L = 1.800 0.300
   = 1.500 m

   L = 0.488 + 1.780
   = 2.268 m

   合 計 L = 3.768 m
- 90° エルボφ300

n = 2.0 個

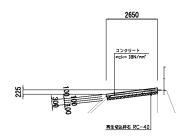
ステンレス組立式立バンド φ 300

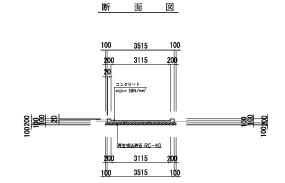
n = 1.0 4

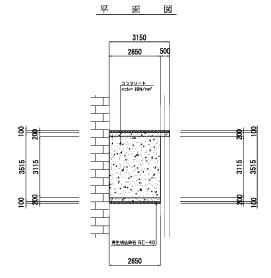
2) L 型 集 水 桝 L=450用 LU型街きょ桝 1式 (1) 設置箇所数 = 1.0 箇所 n = 1.03) U型側溝 600×600×600 1式 (1) 設置延長 L = 3.000= 3.000 m (2) 端 部 土 留 工 σ c=18N/mm2 n = 1.0 + 0.5= 1.5 箇所 4) U型側溝 360×360×600 1式 (1) 設置延長 L = 10.200= 10. 200 m (2) 端 部 土 留 工  $\sigma$  c=18N/mm2 = 2.0 箇所 n = 1.0 + 1.0(3) コンクリート壊しエ φ 250mm管接続箇所 箇所  $V = (3.142 \times 0.254) \div 4 \times 0.050 \times 2 =$  $0.005 \, \mathrm{m}^{\,3}$  $V = 0.360 \times 0.600 \times 0.050$  $0.011 \, \text{m}^{\,3}$ = 合 計 V = =  $0.016 \, \mathrm{m}^{\,3}$ 

# 5) 越 流 工 1式

### 側 面 図







(1) 
$$\exists \mathcal{V} \mathcal{I} \mathcal{I} - \mathsf{F} \mathcal{I}$$
  $\sigma \, c=18N/mm2$ 

$$V = 3.115 \times 2.650 \times 0.100$$
  
 $V = 0.200 \times 2.650 \times 0.200$   
 $V = 0.200 \times 3.150 \times 0.200$   
合 計  $V =$ 

$$= 0.825 \text{ m}^3$$

$$= 0.106 \text{ m}^3$$

$$=$$
 0.126 m<sup>3</sup>

1.057 m<sup>3</sup>

(2) 型 枠 工

$$A = (0.200 + 0.100) \times 2.650$$
  
 $A = (0.200 + 0.100) \times 3.150$   
合 計  $A =$ 

$$=$$
 0.795  $m^2$ 

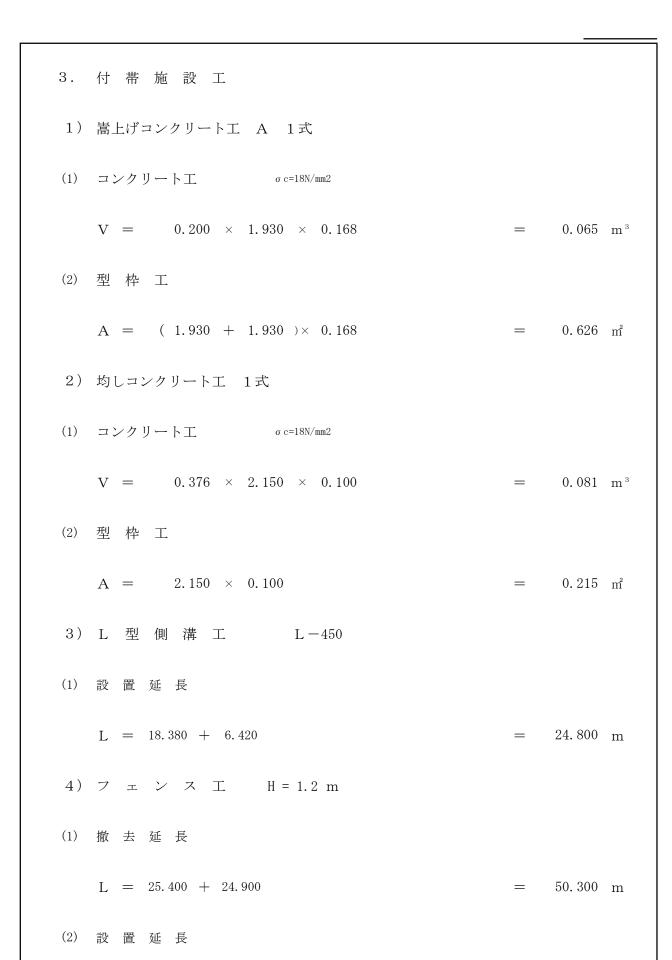
$$=$$
 0.945 m<sup>2</sup>  $=$  1.740 m<sup>3</sup>

(3) 再生切込砕石 R C-4 0

 $V = 3.715 \times 2.650 \times 0.100 = 0.984 \text{ m}^3$ 

 $A = 3.715 \times 2.650$ 

= 9.845  $m^2$ 



L = 25.400 + 24.900 = 50.300 m

# 土 工 集 計 表

	本体擁壁	底部床版工	越流工	
掘削工	80. 38	27. 52	0. 984	108.884 m <sup>3</sup>
埋戻し工	41.70			41. 700 m <sup>3</sup>
残 土 処 分 工	38. 68	27. 52	0. 984	67. 184 m <sup>3</sup>

### コンクリート壊し工集計表

	本体擁壁	底部床版工	L型側溝撤去工	U型側溝撤去工	
人力施工					
コンクリート壊し工	30. 02	27. 52	1.066	0. 587	59. 193 m³
ガラ処分工					59. 193 m³

1. 本 体 工 土 工 1) も た れ 擁 壁 工 (1) 掘 削 工 施工区間延長 単位数量 = 32.85 m<sup>3</sup>  $V = 22.050 \times 1.490$ (2) 埋 戻 し エ 施工区間延長 単位数量  $V = 22.050 \times 0.650$ = 14. 33 m<sup>3</sup> (3) 残 土 処 分 工 V = 32.850 - 14.330= 18. 52 m<sup>3</sup> (4) コンクリート壊し工 施工区間延長 単位数量  $V = 22.050 \times 0.690$ = 15. 21 m<sup>3</sup>

- 2) 重 力 式 擁 壁 A
- (1) 掘 削 工

施工区間延長 単位数量

 $V = 18.522 \times 2.130$ 

= 39.45 m<sup>3</sup>

(2) 埋 戻 し 工

施工区間延長 単位数量

 $V = 18.522 \times 1.220$ 

= 22. 60 m<sup>3</sup>

(3) 残 土 処 分 工

V = 39.450 - 22.600

= 16.85 m<sup>3</sup>

(4) コンクリート壊し工

施工区間延長単位数量

 $V = 18.522 \times 0.690$ 

= 12.78 m<sup>3</sup>

- 3) 重 力 式 擁 壁 B
- (1) 掘 削 工

施工区間延長 単位数量

 $V = 2.775 \times 2.910$ 

= 8.08 m<sup>3</sup>

(2) 埋 戻 し 工

施工区間延長単位数量

 $V = 2.775 \times 1.720$ 

= 4.77 m<sup>3</sup>

(3) 残 土 処 分 工

V = 8.080 - 4.770

= 3. 31 m<sup>3</sup>

(4) コンクリート壊し工

施工区間延長単位数量

 $V = 2.775 \times 0.730$ 

= 2.03 m<sup>3</sup>

- 4) 合 計
- (1) 掘 削 工

もたれ擁壁 重力式擁壁A 重力式擁壁B

 $V = 32.850 + 39.450 + 8.080 = 80.38 \text{ m}^3$ 

(2) 埋 戻 し 工 再生砕石 R C-4 0

もたれ擁壁 重力式擁壁A 重力式擁壁B

V = 14.330 + 22.600 + 4.770

= 41.70 m<sup>3</sup>

(3) 残 土 処 分 工

もたれ擁壁 重力式擁壁A 重力式擁壁B

 $V = 18.520 + 16.850 + 3.310 = 38.68 \text{ m}^3$ 

(4) コンクリート壊し工

もたれ擁壁 重力式擁壁A 重力式擁壁B

V = 15.210 + 12.780 + 2.030

= 30.02 m<sup>3</sup>

- 5) 底 部 床 版 工
- (1) 掘 削 工

施工面積 単位数量

 $V = 275.200 \times 0.100$ 

= 27. 52 m<sup>3</sup>

(2) 残 土 処 分 工

施工面積 単位数量

 $V = 275.200 \times 0.100$ 

= 27.52 m<sup>3</sup>

(3) コンクリート壊し工

施工面積 単位数量

 $V = 275.200 \times 0.100$ 

= 27.52 m<sup>3</sup>

6) 越 流 工 (1) 掘 削 工

 $V = 3.715 \times 2.650 \times 0.100 = 0.984 \text{ m}^3$ 

(2) 残 土 処 分 工

V = 0.984

= 0.984 m<sup>3</sup>

7) L 型 側 溝 撤 去 工

単位数量

 $V = 24.800 \times 0.043$ 

= 1.066 m<sup>3</sup>

8) U 型 側 溝 撤 去 工

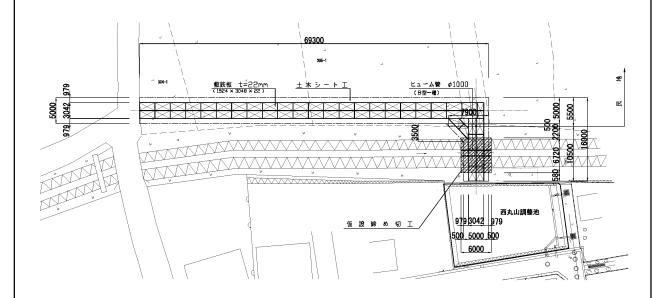
単位数量

 $V = 11.500 \times 0.051$ 

= 0.587 m<sup>3</sup>

#### 9. 仮 設 工

#### 1) 仮設道路用地



#### (1) 仮設道路面積

$$A = 5.000 \times 69.300$$
 = 346.500 m²

  $A = 5.000 \times (2.200 + 1.580)$ 
 = 18.900 m²

  $A = 3.500 \times 3.500 \times 2$ 
 = 6.125 m²

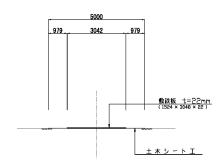
  $A = 3.500 \times 3.500 \times 3.500 \times 2$ 
 = 371.525 m²

#### (2) 仮締切り工面積

$$A = 6.000 \times 6.720 = 40.320 \text{ m}^2$$

#### (3) 仮設用道路敷鉄板工

#### (a) 仮設道路用敷鉄板設置面積



$$A = 3.042 \times 69.300$$
 $= 210.811 \text{ m}^2$ 
 $A = 3.042 \times 12.000$ 
 $= 36.504 \text{ m}^2$ 
 $A = 3.900 \times 3.900 \div 2$ 
 $= 7.605 \text{ m}^2$ 
 $A = 3.900 \times 3.900 \div 2$ 
 $= 254.920 \text{ m}^2$ 

# (b) 鉄 板 重 量 設置・撤去重量

#### ▶ 敷鉄板 規格寸法

品名 (mm×尺×尺)	寸法 (mm)	面積 (m²)	重量 (kg)	ブレート カラー
19× 3× 6	19× 914×1,829	1.5	249	
19× 4× 8	19×1,219×2,438	3.0	443	4
19× 5×10	19×1,524×3,048	4.5	693	白
19× 5×20	19×1,524×6,096	9.0	1,386	
22× 3× 6	22× 914×1,829	1.5	289	
22× 4× 8	22×1,219×2,438	3.0	513	=
22× 5×10	22×1,524×3,048	4.5	802	青
22× 5×20	22×1,524×6,096	9.0	1,604	
25× 3× 6	25× 914×1,829	1.5	328	
25× 5× 5	25×1,524×1,524	2.5	456	
25× 4× 8	25×1,219×2,438	3.0	583	#
25× 5×10	25×1,524×3,048	4.5	911	黄
25× 5×15	25×1,524×4,572	6.5	1,367	
25× 5×20	25×1,524×6,096	9.0	1,823	

#### 設 置 枚 数

 $n = 254.920 \div 4.500$ 

= 57.0 枚

 $W = 57.0 \times 802$ 

= 45,714 k g

= 45.714 t

(c) 土 木 シ ー ト 設置・撤去重量

 $A = 5.000 \times 69.300$ 

= 346.500 m<sup>2</sup>

 $A = 6.000 \times 12.000$ 

72. 000 m<sup>2</sup>

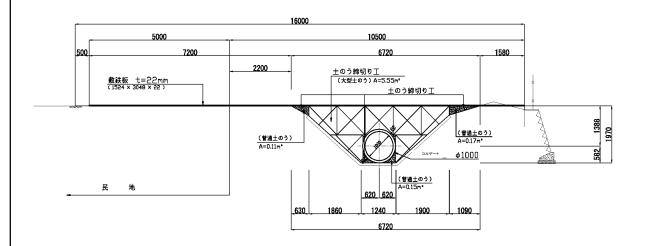
 $A = 3.500 \times 3.500 \div 2$ 

6. 125 m²

合 計 A =

= 424. 625 m<sup>2</sup>

# (4) 仮 締 め 切 り 工



(a) 土 の う エ 幅= 1.0 m

 $V = 5.550 \times 6.000$ 

= 33. 30 m<sup>3</sup>

大型土のう

 $n = 33.3 \div 1.0$ 

34.0 袋

(c) コルゲートパイプ φ1	1000
-----------------	------

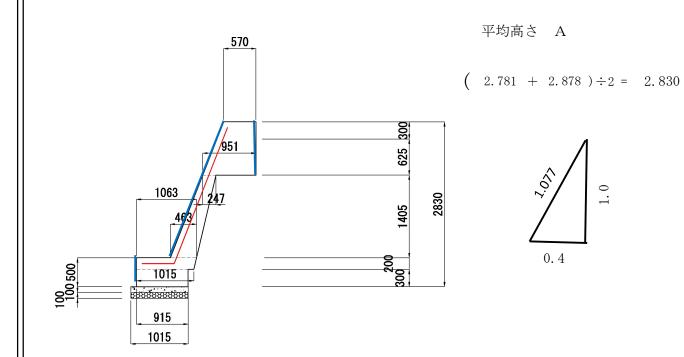
L = 6.000 = 6.000 m

(d) 借 地 面 積

 $A = 5.000 \times 69.300 = 346.500 \text{ m}^3$ 

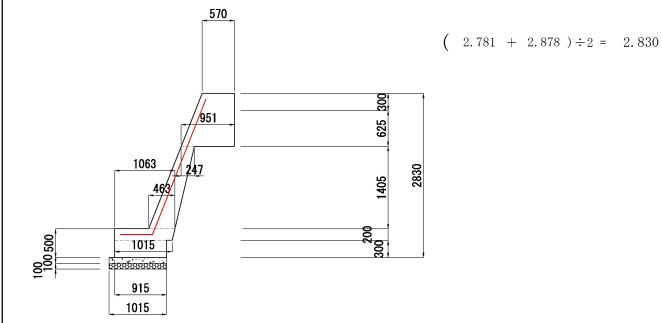
単	位	数	量

#### もたれ擁壁工



名	称	規格				言	計		算		左	1			単位	数	量
コンクリ	ート	$\sigma$ ck=18N/mm $^2$	(	0. 570	+	0.951	) ×	0.5	×	0. 925	×	10	=	7.03			
		<u> </u>	(	0. 247	+	0.463	$) \times$	0.5	×	1.405	×	10	=	4. 99			
			(	1.063	+	1.015	) ×	0.5	×	0. 200	×	10	=	2.08			
				0. 915	×	0.300	×	10.0					=	2. 75			
		計											=	16. 85	m <sup>3</sup>	16.	85
型	枠		(	0. 500	+	0.300	+	0. 625	) ×	10.0			=	14. 25			
		<u> </u>		2. 330	×	1.077	×	10.0					=	25. 09			
		計											=	39. 34	m²	39.	34
鉄筋金	<b></b> 網	D13-250×250	(	0.600	+	2. 230	×	1. 077	) ×	10.0			=	30.02	m²	30.	02
				30.02	×	7. 96	kg/m	î	×	10			=	2, 390	kg	2,	390
															t	2. 3	390
均しコン	クリート	$\sigma$ ck=18N/mm $^2$		0. 100	×	1.015	×	10.0					=	1.02	m <sup>3</sup>	1.	02
均し型	! 枠		(	0. 100	+	0. 100	) ×	10.0					=	2. 00	m²	2.	00
砕	石	RC-40		0. 100	×	1.015	×	10.0					=	1.02	m³	1.	02
		t=10cm		1. 015	×	10							=	10. 15	m²	10.	15

# 平均高さ A

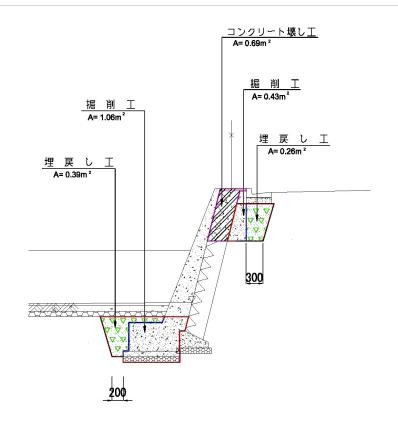


10 箇所当り

														10		ョッ
名 称	規格				<b>1</b>	+		算		코	<del></del>			単位	数	量
目地版	t=10mm	(	0.570	+	0.951	) ×	0.5	×	0. 925	×	10	=	7. 03			
エラスタイト		(	0. 247	+	0.463	) ×	0.5	×	1. 405	×	10	=	4. 99			
瀝青繊維質版		(	1.063	+	1. 015	) ×	0.5	×	0. 200	×	10	=	2. 08			
			0. 915	×	0.300	×	10.0					=	2. 75			
	計											=	16. 85	m²	16.	85
	-															

#### もたれ擁壁工

土工



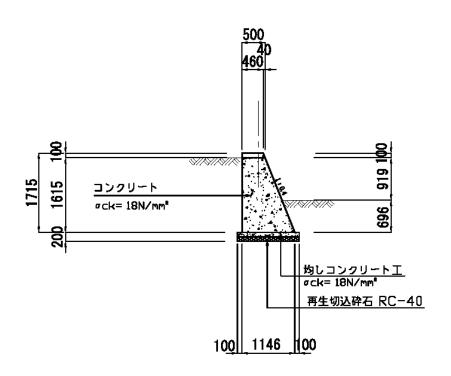
10 m当り

									10	111 = 1	
名 称	規格			計	算	式			単位	数	量
掘削工		1. 060	×	10			=	10.60			
		0. 430	×	10			=	4. 30			
	計						=	14. 90	m <sup>3</sup>	14.	90
埋戻し工		0.390	×	10			=	3.90			
		0. 260	×	10			=	2.60			
	計						=	6.50	m <sup>3</sup>	6.	50
残土処分工		14. 90	-	6. 50			=	8.40	m <sup>3</sup>	8.	40
コンクリート壊し工		0. 690	×	10			=	6. 90	m <sup>3</sup>	6.	90

# 

100 1146

名	称	規	格				<b>1</b>	+		算		左	· ·			単位	数	量
コンクリ	リート	σck=	$18\mathrm{N/mm}^2$	(	0. 460	+	1. 146	) ×	0.5	×	1. 715	×	10	=	13. 77	m <sup>3</sup>	13.	77
型	枠				1. 715	×	1. 077	×	10.0					=	18. 47			
					1.715	×	10.0								17. 15			
		Ī	計 											=	35. 62	m²	35.	62
均しコン	/クリート	σck=	$18\mathrm{N/mm}^2$		0. 100	×	1. 346	×	10.0					=	1. 35	m <sup>3</sup>	1.	35
均し雪	型 枠			(	0. 100	+	0.100	) ×	10.0					=	2. 00	m²	2.	00
砕	石	RC	-40		0. 100	×	1. 346	×	10.0					=	1. 35	m <sup>3</sup>	1.	35
		t=	10cm		1. 346	×	10							=	13. 46	m²	13.	46



10 箇所当り

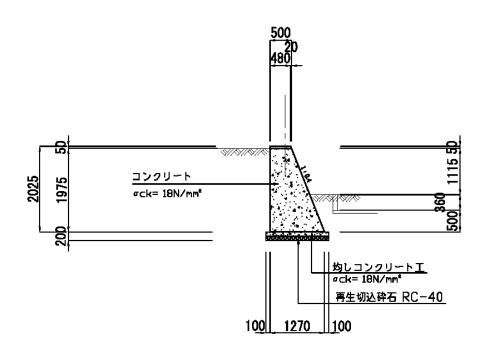
名 称	規格			計		算		코	Ì			単位	数	量
目地版	t=10mm	( 0.460	+ 1.146	) ×	0.5	×	1. 715	×	10	=	13. 77			
エラスタイト	計									=	13.77	m²	13.	77
瀝青繊維質版														

掘 削 工 A= 2.82m²

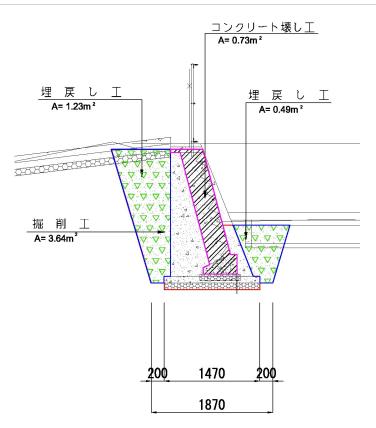
> 200 1346 200 1746

									10	m ∌ ′	'
名 称	規格			計	算	式			単位	数	量
掘削工		2. 820	×	10			=	28. 20			
	コンクリート 壊し分	- 0.690	×	10			= -	6. 90			
	計						=	21.30	m <sup>3</sup>	21.	30
埋戻し工		0. 950	×	10			=	9.50			
		0. 270	×	10			=	2.70			
	計						=	12. 20	m <sup>3</sup>	12.	20
残土処分工		21.30	=-	12. 20			=	9. 10	m <sup>3</sup>	9.	10
コンクリート壊し工		0. 690	×	10			=	6.90	m <sup>3</sup>	6.	90

#### 重力式擁壁B

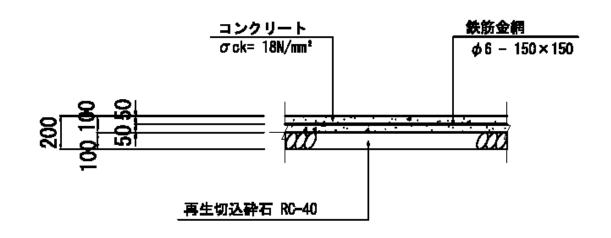


称	規	格				言	<del> </del>		算		左	4			単位	数	量
J — F	σck=	$18\mathrm{N/mm}^2$	(	0. 480	+	1. 270	) ×	0. 5	×	2. 025	×	10	=	17. 72	m <sup>3</sup>	17.	72
枠							×	10.0					=	21.81			
	<u> </u>	<b>=</b>		2. 025	×	10.0							=	20. 25	m²	42.	06
/クリート	σ ck=	$18\mathrm{N/mm}^2$		0. 100	×	1. 470	×	10.0					=	1. 47	m <sup>3</sup>	1.	47
型 枠			(	0. 100	+	0. 100	) ×	10.0					=	2. 00	m²	2.	00
石	RC	C-40		0. 100	×	1. 470	×	10.0					=	1. 47	m <sup>3</sup>		47
	t=	10cm		1. 470	×	10							=	14. 70	m²	14.	70
	クリート	ル	一ト σck=18N/mm <sup>2</sup>   枠   計	ト σck=18N/mm <sup>2</sup> ( 枠 計 のck=18N/mm <sup>2</sup> ( は では、18N/mm <sup>2</sup> ( は では、18N/mm <sup>2</sup> ( に では、18N/m <sup>2</sup> ( に では	中	P	中	中	中	中	中	中	中	中	中 の ck=18N/mm² ( 0.480 + 1.270 )× 0.5 × 2.025 × 10 = 17.72  枠 2.025 × 1.077 × 10.0 = 21.81 2.025 × 10.0 = 20.25 計 の ck=18N/mm² 0.100 × 1.470 × 10.0 = 1.47  中 の ck=18N/mm² 0.100 × 1.470 × 10.0 = 1.47	中	中



									10	III = 3	<i>'</i>
名 称	規格			計	算	式			単位	数	量
掘削工		3. 640	×	10			=	36. 40			
	コンクリート 壊し分	- 0.730	×	10			= -	7. 30			
	計						=	29. 10	m <sup>3</sup>	29.	10
埋戻し工		1. 230	×	10			=	12.30			
		0. 490	×	10			=	4. 90			
	計						=	17. 20	m <sup>3</sup>	17.	20
残土処分工		29. 10	=	17. 20			=	11.90	m <sup>3</sup>	11.	90
コンクリート壊し工		0. 730	×	10			=	7.30	m <sup>3</sup>	7.	30

#### 底 部 床 版 工

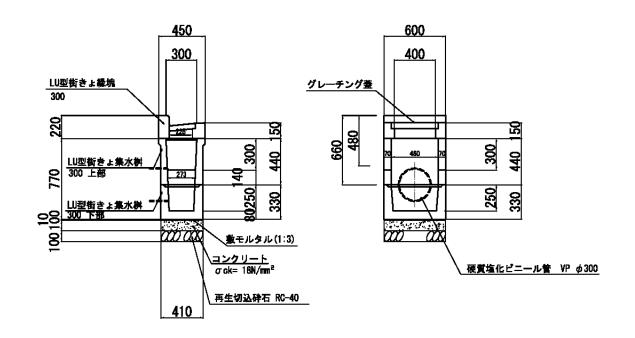


10 m<sup>2</sup>当り

名 称	規格			計	算	式			単位	数	量
コンクリート	$\sigma  \mathrm{ck} = 18 \mathrm{N/mm}^2$	0. 100	×	10			=	1.00	m <sup>3</sup>	1.	00
No. Anta-A. Com									2		
鉄筋金網	φ 6-150×150						=	10.00	m²	10.	00
		10.00	×	$3.11   kg/m^2$			=	31. 1	kg	3	1. 1
									t	0.0	31
砕 石	RC-40	10.000	×	0. 100			=	1. 00	m³	1.	00
	t=10cm	10.000	×	1			=	10.00	m²	10.	00
掘 削 工		0. 100	×	10			=	1.00	m <sup>3</sup>	1.	00
コンクリート壊し工		0. 100	×	10			=	1. 00	m <sup>3</sup>	1.	00
残土処分工		1. 00					=	1. 00	m <sup>3</sup>	1.	00

#### L 型 集 水 桝

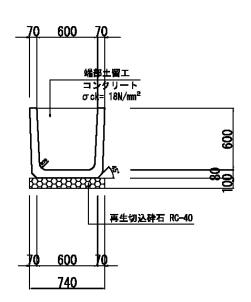
L=450用

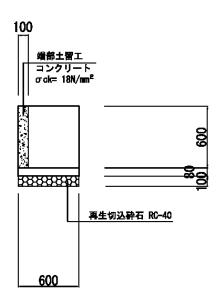


10 箇所当り

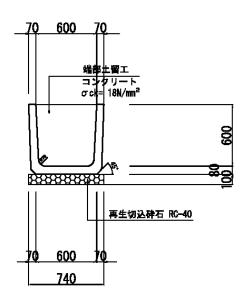
名 称	規格			計	ŀ		算		式			単位	数	量
LU型街きょ縁塊	300用	1.0	×	10						=	10.00	個	10.	00
LU型街きょ集水桝	上部	1.0	×	10						=	10.00	個	10.	00
LU型街きょ集水桝	下部	1.0	×	10						=	10.00	個	10.	00
コンクリート	$\sigma$ ck=18N/mm $^2$	0. 410	×	0.600	×	0. 100	×	10.0		=	0.25	m <sup>3</sup>	0.	25
型枠工		0. 410	×	2.0	×	0.1	×	10.0		=	0.82			
		0.600	×	2. 0	×	0. 1	×	10.0		=	1.20			
	計									=	2. 02	m²	2.	02
砕 石	RC-40	0. 410	×	0.600	×	0. 100	×	10.0		=	0. 25	m³	0.	25
	t=10cm	0. 410	×	0.600	×	10.0				=	2. 46	m²	2.	46
												-		

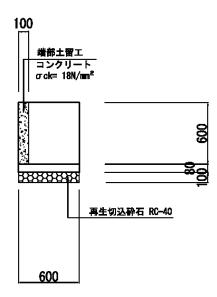
U 型 側 溝 600×600×600





										10	m = '	,
名 称	規格			計		算	式			単位	数	量
U 型 側 溝	$600 \times 600 \times 600$	10.000	÷	0.600				=	16. 67	個	16.	67
砕 石	RC-40	0.740	×	0.100 ×	10.0			=	0.74	m³	0.	74
	t=10cm	0.740	×	10.0				=	7. 40	m²	7.	40
	<u> </u>											

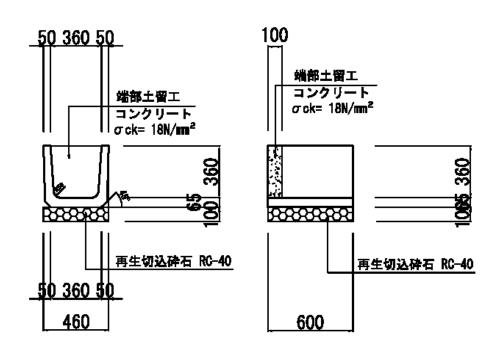




10 箇所当り

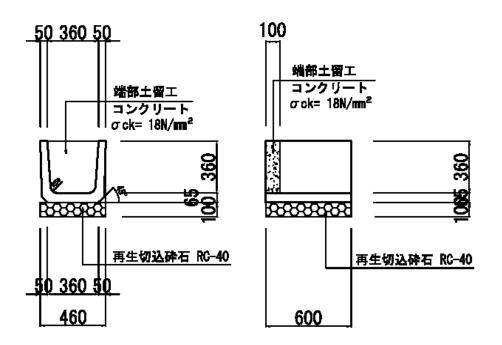
														10	四// =	7
名 移	規	. 格				計	•		算		式			単位	数	量
コンクリー	σcl	k=18N/r	nm <sup>2</sup>	0.600	×	0.600	×	0.100	×	10.0		=	0.36	m <sup>3</sup>	0.	36
型	枠			0.600	×	0.600	×	2.0	×	10.0		=	7. 20	m²	7.	20





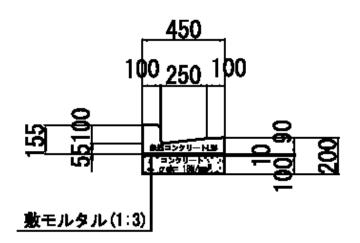
10 m当り

名 称	規格		計		算	式			単位	数	量
U 型 側 溝	$360\times360\times600$	10.000 ÷	0.600				=	16. 67	個	16.	67
砕 石	RC-40	0.460 ×	0.100	< 10.0			=	0.46	m³	0.	46
	t=10cm	0.460 ×	10.0				=	4. 60	m²	4.	60
	<u> </u>										

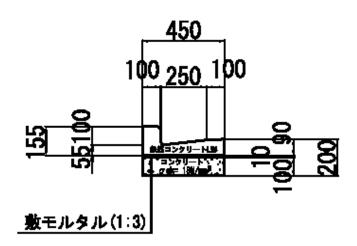


10 箇所当り

名	称	規	格			計	<u> </u>		算		式			単位	数	量
コンクリ	リート	σ ck=1	$18\mathrm{N/mm}^2$	0. 360	×	0.360	×	0. 100	×	10.0		=	0. 13	m <sup>3</sup>	0.	13
型	枠			0. 360	×	0.360	×	2. 0	×	10. 0		=	2. 59	m²	2.	59

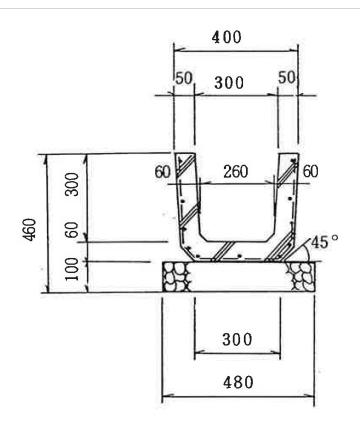


名	称	規格			計	•		算	式			単位	数	量
L 型 俱	溝	L450	10.000	÷	0.600					=	16. 67	個	16.	67
コンク	リート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	0. 450	×	0. 100	×	10. 0			=	0.45	m <sup>3</sup>	0.	45
型			0. 100	×	2	×	10. 0			=	2.00	m²	2.	00
砕	石	RC-40	0. 450	×	0. 100	×	10.0			=	0. 45	m³	0.	45
		t=10cm	0. 450	×	10.0					=	4. 50	m²	4.	50



10 m当り

	規格		н	+		算			<del>t</del>			単位	数	量
ト壊して		0 45	×(0 090	+	0 055	) ÷	2.	×	10 0	=	0. 33			
1901									10.0	=	0. 10			
	計 									=	0. 43	m <sup>3</sup>	0.	43
	ト壊し工	計	0.10	0.10 × 0.10	0.10 × 0.10 ×	0.10 × 0.10 × 10.0	0.10 × 0.10 × 10.0	0.10 × 0.10 × 10.0	0.10 × 0.10 × 10.0	0.10 × 0.10 × 10.0	0.10 × 0.10 × 10.0 =	0.10 × 0.10 × 10.0 = 0.10	0.10 × 0.10 × 10.0 = 0.10	0.10 × 0.10 × 10.0 = 0.10



10 m当り

名 称	規格		計	+		算		式			単位	数	量
コンクリート壊し工			× 0.300			×	10.0		=	0. 30			
		0.060	× 0.350	×	10.0				=	0. 21			
	計								=	0. 51	m <sup>3</sup>	0.	51