

令和 2 年度

横越排水区雨水調整池築造工事

<数量計算書>

## 目 次

### 雨水調整池本体

- 1.本体土工
- 2.法面保護工
- 3.土留工
- 4.舗装工
- 5.防護柵工
- 6.側溝工
- 7.流入施設工
- 8.放流施設工
- 9.階段工
- 10.仮設工
- 11.堆砂ピット工

### A32路線(流入渠)

- 12.土工
- 13.雨水渠布設工

### A33路線(放流管), 横越排水路移設

- 14.A33路線(放流管)
- 15.横越排水路移設

## 1.本体土工





本体土工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
本体掘削				
	Aブロック	$m^2$ 現況GLm 平均床付 $196.7 \times (4.13 - 1.47) \times 1 =$	$m^3$ 523.2	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $378.1 \times (4.13 - 1.55) \times 1 =$	$m^3$ 975.5	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $297.8 \times (4.13 - 1.45) \times 1 =$	$m^3$ 797.4	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $190.7 \times (4.13 - 1.55) \times 1 =$	$m^3$ 492.0	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $128.6 \times (4.13 - 1.65) \times 1 =$	$m^3$ 318.9	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $24.2 \times (4.13 - 1.63) \times 1 =$	$m^3$ 60.4	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $72.8 \times (4.13 - 1.57) \times 1 =$	$m^3$ 186.6	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $89.1 \times (4.13 - 1.65) \times 1 =$	$m^3$ 221.0	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $1.9 \times (4.13 - 1.71) \times 2 =$	$m^3$ 9.2	
	Bブロック	$m^2$ 現況GLm 平均床付 $305.0 \times (4.20 - 1.57) \times 1 =$	$m^3$ 803.2	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $594.7 \times (4.20 - 1.65) \times 1 =$	$m^3$ 1516.5	面積 (573.9+20.8)
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $373.0 \times (4.20 - 1.75) \times 1 =$	$m^3$ 913.9	面積 (241.7+131.3)
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $211.2 \times (4.20 - 1.85) \times 1 =$	$m^3$ 496.3	面積 (129.9+81.3)
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $39.8 \times (4.20 - 1.93) \times 1 =$	$m^3$ 90.5	面積 (24.5+15.3)
	Cブロック	$m^2$ 現況GLm 平均床付 $212.9 \times (3.99 - 1.45) \times 1 =$	$m^3$ 540.8	面積 (64.3+148.6)
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $140.9 \times (3.99 - 1.53) \times 1 =$	$m^3$ 346.1	面積 (2.8+138.1)
	Dブロック	$m^2$ 現況GLm 平均床付 $19.9 \times (4.06 - 1.50) \times 1 =$	$m^3$ 50.9	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $361.7 \times (4.06 - 1.55) \times 1 =$	$m^3$ 907.9	
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $518.8 \times (4.06 - 1.65) \times 1 =$	$m^3$ 1250.3	面積 (498.0+20.8)
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $470.6 \times (4.06 - 1.75) \times 1 =$	$m^3$ 1087.1	面積 (35.8+277.6+144.3+12.9)
		$m^2$ 現況GLm 平均床付 $334.0 \times (4.06 - 1.85) \times 1 =$	$m^3$ 738.1	面積 (37.8+167.7+104.9+23.6)
	小計		$m^3$ 12,325.80	

本体土工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
本体掘削				
	Dブロック	$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} \\ 141.9 & \times ( 4.06 - 1.92 ) \times 1 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 303.7 \end{matrix}$	面積 (31.4+55.935+19.6)
	小計		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 303.7 \end{matrix}$	
	計		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 12,630 \end{matrix}$	
護岸部掘削	Aブロック	$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 131.2 & \times ( 4.13 - 1.64 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 163.1 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 15.8 & \times ( 4.13 - 1.64 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 19.6 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 165.9 & \times ( 4.13 - 1.69 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 202.1 \end{matrix}$	
	Bブロック	$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 234.9 & \times ( 4.20 - 1.79 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 282.6 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 14.3 & \times ( 4.20 - 1.88 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 16.6 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 69.3 & \times ( 4.20 - 1.93 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 78.5 \end{matrix}$	
	Cブロック	$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 48.7 & \times ( 3.99 - 1.63 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 57.4 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 208.8 & \times ( 3.99 - 1.67 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 241.8 \end{matrix}$	
	Dブロック	$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 236.6 & \times ( 4.06 - 1.79 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 268.1 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 14.3 & \times ( 4.06 - 1.88 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 15.6 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m}^2 & \text{現況GLm} & \text{平均床付} & \text{三角形} \\ 84.7 & \times ( 4.06 - 1.93 ) \times 0.5 = \end{matrix}$	$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 90.0 \end{matrix}$	
	小計		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 1,435 \end{matrix}$	
掘削量	合計		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ 14,065 \end{matrix}$	

[illegible]

本体土工（堆砂ピット）		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
掘削				
		$\begin{array}{l} \text{m}^2 \\ \text{掘削基準GL※} \end{array} \quad \text{床付} \quad \text{m}^3$ $134.1 \times (1.448 - 0.90) \times 1 = 73.4$		
		$\times (1.44+1.55+1.40+1.40) / 4 =$		
		下辺 1.748m 下面積 3.06 m2 上辺 2.748m 上面積 7.55 m2		
		$1/2 \times (3.06+7.55) \times \text{深}0.50\text{m} =$	2.7	
	小計		$\text{m}^3$ 76.05	

## 2.法面保護工

[illegible]

法面勾配1 : 1.5

積算区分(m)	2～2.5m		幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )
	2.0	2.4		
実長(m)				
Aブロック	4	1	1.6	16.64
Bブロック	2		1.6	6.40
Cブロック			1.6	0.00
Dブロック			1.6	0.00
Eブロック	2		1.6	6.40
Fブロック			1.6	0.00
Gブロック	7	1	1.6	26.24
計				55.68

法面勾配1 : 1.5

積算区分(m)	2.5～3.5m		幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )
	2.8	3.2		
実長(m)				
Aブロック	2	1	1.6	14.08
Bブロック			1.6	0.00
Cブロック	1		1.6	4.48
Dブロック			1.6	0.00
Eブロック			1.6	0.00
Fブロック			1.6	0.00
Gブロック	3	1	1.6	18.56
計				37.12

法面勾配1 : 1.5

積算区分(m)	3.5～4.5m			幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )
	実長(m)	3.6	4.0 4.4		
Aブロック	2		1 2	1.6	32.00
Bブロック				1.6	0.00
Cブロック			16	1.6	112.64
Dブロック				1.6	0.00
Eブロック				1.6	0.00
Fブロック				1.6	0.00
Gブロック	2	25	1	1.6	178.56
計					323.20

法面勾配1 : 1.5

積算区分(m)	4.5～5.5m		幅(m)	面積(m <sup>2</sup> )
	実長(m)	4.8 5.2		
Aブロック	46		1.6	353.28
Bブロック	1		1.6	7.68
Cブロック	11		1.6	84.48
Dブロック			1.6	0.00
Eブロック	53	16	1.6	540.16
Fブロック			1.6	0.00
Gブロック		2	1.6	16.64
計				1,002.24



### 3.土留工

土 留 工 材 料 集 計 書				
名 称		数 量	単 位	摘 要
第1種土留工				
	遮水矢板工	65.9	m	
	擁壁工	65.9	m	延長65.9m×伸縮目地材0.30m2 19.8m3
	鏡切り工	23.5	m	鋼矢板10H 7枚
	スクラップ	2.0	t	鏡切分
第2種土留工				
	遮水矢板工	300.6	m	
	擁壁工	300.6	m	延長300.6m×伸縮目地材0.19m2 57.1m3
鋼矢板施工枚数	鋼矢板10H L=10.5m	402.0	枚	
	異形鋼矢板10H① L=11.0m	1.0	枚	上50cmは切断
	異形鋼矢板10H② L=11.0m	1.0	枚	上50cmは切断
	異形鋼矢板10H③ L=10.5m	1.0	枚	
	異形鋼矢板10H④ L=11.0m	1.0	枚	上50cmは切断
	鋼矢板用膨潤止水材塗布 L=10.5m 406枚	4,263.0	m	(402枚+4枚)×10.5m 異形切断50cmは塗布しない
	鋼矢板切断 10H	10.0	箇所	異形 3箇所 流入放流 7箇所
	異形スクラップ	0.13	t	3枚×0.5m×86.4kg/m =129.6kg
	鏡切スクラップ	2.0	t	
	鋼矢板10H残置重量	402枚×10.5m×0.0864t-鏡切2.0t 362.7	t	

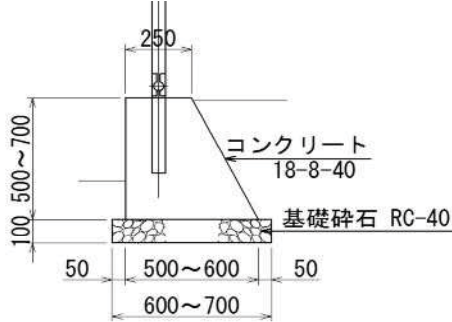
## 第 1 種土留工

## 材 料 計 算 書

名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
		遮水矢板配置平面図		

第1種土留工(遮水矢板 10m当り)材 料 集 計 書

[illegible]

第1種土留工(遮水矢板)			材 料 計 算 書	
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
遮水矢板 m当り材料		擁壁高=700mm	10m当り	
		矢板上部擁壁断面図(共通)		
				
基礎処理	RC-40	t=10cm		
		$\frac{\text{m}}{10.00} \times \frac{\text{m}}{0.70} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{\text{m}^2}{7.0}$	
生 コンクリート	18-8-40			
		$\frac{\text{m}}{10.00} \times \frac{0.25 \text{ m}}{0.60} \times \frac{\text{m}}{0.70} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{\text{m}^3}{2.98}$	
型 枠 (無筋構造物)	一般			
		$\frac{\text{m}}{10.00} \times \frac{\text{m}}{0.70} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{\text{m}^2}{7.00}$	
		$\frac{\text{m}}{10.00} \times \frac{\text{m}}{0.783} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{\text{m}^2}{7.83}$	
		$\frac{0.25 \text{ m}}{0.60} \times \frac{\text{m}}{0.70} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{\text{m}^2}{0.30}$	
		合 計	$\frac{\text{m}^2}{15.13}$	
養生 (一般養生)	無 筋 構造物		$\frac{\text{m}^3}{2.98}$	
伸縮目地材		エラスチックフィラー t=10mm		
		$\frac{0.25 \text{ m}}{0.60} \times \frac{\text{m}}{0.70} \times 1 =$	$\frac{\text{m}^2}{0.30}$	
鋼矢板10H型 打込		$\frac{\text{m}}{10.00} \div \frac{\text{m/枚}}{0.90}$	$\frac{\text{枚}}{11.11}$	
鋼矢板10H型		$\frac{\text{m}}{10.50} \times \frac{\text{kg/m}}{86.4} \times \frac{\text{枚}}{11.11} =$	$\frac{\text{t}}{10.079}$	

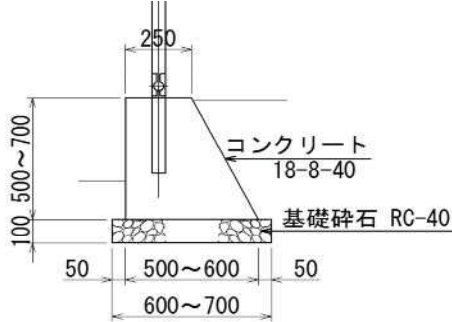
[illegible]

第 2 種土留工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
	遮水矢板配置平面図			

第2種土留工(遮水矢板 10m当り)材 料 集 計 書

[illegible]



第2種土留工(遮水矢板)			材 料 計 算 書	
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
遮水矢板 m当り材料		擁壁高=500mm	10m当り	
		矢板上部擁壁断面図(共通)		
				
基礎処理	RC-40	t=10cm		
		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & \text{m} & & \text{箇所} & & \\ 10.00 & \times & 0.60 & \times & 1 & = & \text{m}^2 \\ & & & & & & 6.0 \end{array}$		
生 コンクリート	18-8-40			
		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & 0.25 \text{ m} & & \text{m} & & \text{箇所} \\ 10.00 & \times & 0.50 & \times & 0.50 & \times & 1 \\ & & & & & & = \end{array}$	$\begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 1.88 \end{array}$	
型 枠 (無筋構造物)	一般			
		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & \text{m} & & \text{箇所} & & \\ 10.00 & \times & 0.50 & \times & 1 & = & \text{m}^2 \\ & & & & & & 5.00 \end{array}$		
		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & \text{m} & & \text{箇所} & & \\ 10.00 & \times & 0.559 & \times & 1 & = & \text{m}^2 \\ & & & & & & 5.59 \end{array}$		
		$\begin{array}{ccccccc} 0.25 \text{ m} & & \text{m} & & \text{箇所} & & \\ 0.50 & \times & 0.50 & \times & 1 & = & \text{m}^2 \\ & & & & & & 0.19 \end{array}$		
		合 計	$\begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 10.78 \end{array}$	
養生 (一般養生)	無 筋 構造物		$\begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 1.88 \end{array}$	
伸縮目地材		エラスチックフィラー t=10mm		
		$\begin{array}{ccccccc} 0.25 \text{ m} & & \text{m} & & & & \\ 0.50 & \times & 0.50 & \times & 1 & = & \text{m}^2 \\ & & & & & & 0.19 \end{array}$		
鋼矢板10H型 打込		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & \text{m/枚} & & & & \\ 10.00 & \div & 0.90 & & & & \text{枚} \\ & & & & & & 11.11 \end{array}$		
鋼矢板10H型		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & \text{kg/m} & & \text{枚} & & \\ 10.50 & \times & 86.4 & \times & 11.11 & = & \text{t} \\ & & & & & & 10.079 \end{array}$		

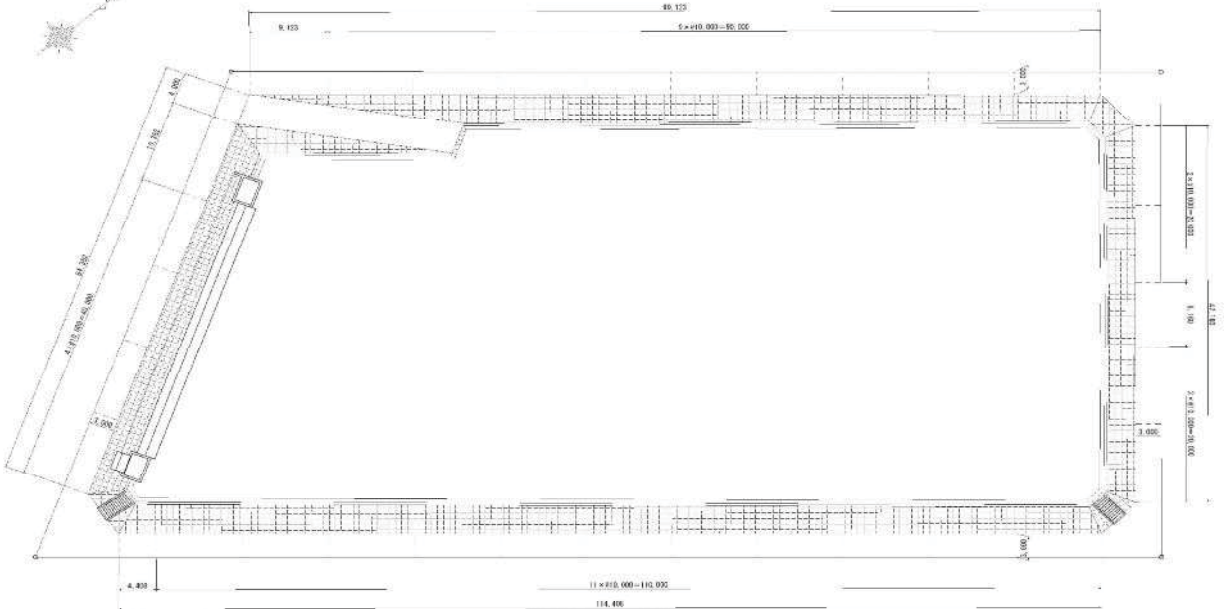
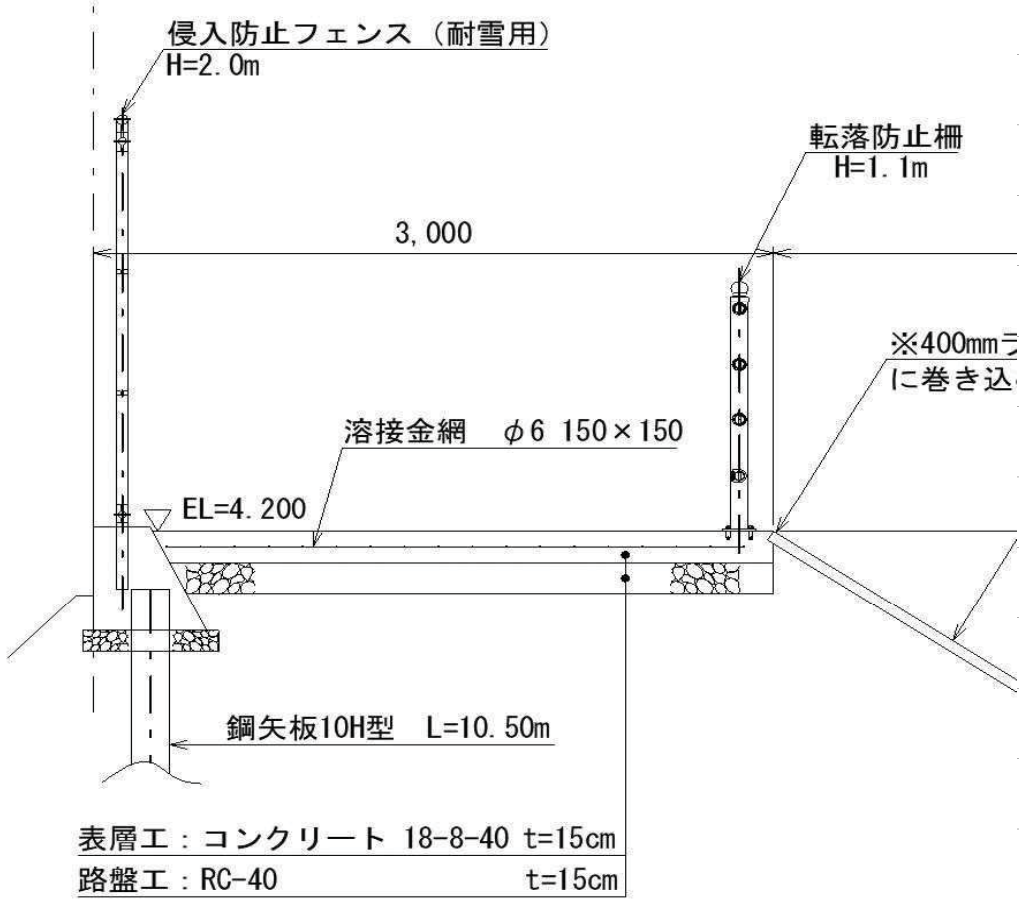
#### 4. 舗装工

[illegible]

[illegible]

# 天端コンクリート舗装工

# 材 料 計 算 書

名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
天端コンクリート舗装平面図				
				
天端コンクリート舗装断面図				
				

天端コンクリート舗装工			材 料 計 算 書	
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
路盤工	RC-40	t=15cm		
	A部	$\frac{m}{2.75} \times \frac{m}{99.12} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{272.58}$	
	B部	$\frac{m^2}{37.271} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{37.27}$	CAD求積
	C部	$\frac{m}{2.75} \times \frac{m}{47.16} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{129.69}$	
	D部	$\frac{m^2}{37.362} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{37.36}$	CAD求積
	E部	$\frac{m}{2.75} \times \frac{m}{114.41} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{314.63}$	
	F部	$\frac{m^2}{53.828} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{53.83}$	CAD求積
	G部	$\frac{m}{2.75} \times \frac{m}{54.35} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{149.46}$	
	H部	$\frac{m^2}{6.280} \times \frac{\text{箇所}}{1} =$	$\frac{m^2}{6.28}$	CAD求積
		合 計	$\frac{m^2}{1,001.10}$	
表層工	コンクリート 18-8-40	t=15cm	$\frac{m^2}{1001.10}$	
鉄 網	溶接金網	φ6 150×150	$\frac{m^2}{1001.10}$	
目地材		瀝青質目地板 H=150mm t=20mm		
	A部	= $\frac{\text{箇所}}{11}$		10m/箇所
	C部	= $\frac{\text{箇所}}{6}$		〃
	E部	= $\frac{\text{箇所}}{13}$		〃
	G部	= $\frac{\text{箇所}}{7}$		〃
		計 = $\frac{\text{箇所}}{37}$		
		$\frac{m}{2.75} \times \frac{\text{箇所}}{37} =$	$\frac{m}{101.75}$	



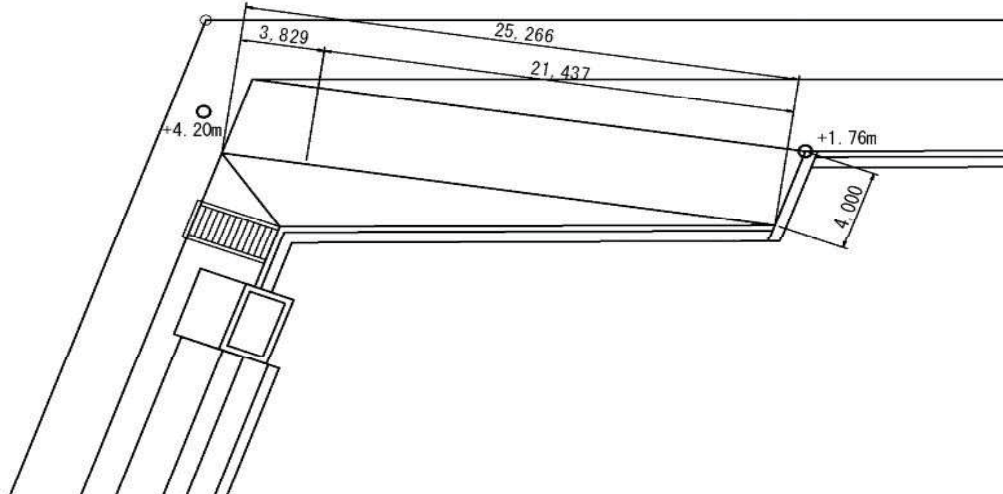
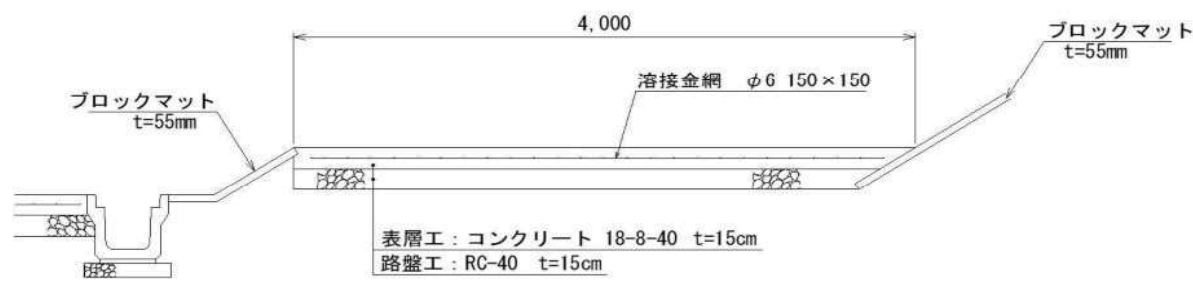
[illegible]



底部コンクリート舗装工			材 料 計 算 書	
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
底部コンクリート舗装平面図				
<p>池底面積 4,663.14m<sup>2</sup>(CAD) 池底周囲長 307.77m(CAD)</p>				
目地材断面図				
<p>膨張目地</p> <p>端部の目地</p>				
路盤工	RC-40	t=15cm	4663.14 m <sup>2</sup>	CAD求積
表層工	コンクリート 18-8-40	t=15cm	4663.14 m <sup>2</sup>	〃

[illegible]

[illegible]

坂 路 工			材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要	
	坂路平面図				
					
	坂路断面図				
					
路盤工	RC-40	t=15cm			
		$\begin{array}{ccccccc} \text{m} & & \text{m} & & \text{箇所} & & \\ 4.00 & \times & 25.38 & \times & 1 & = & \\ \end{array}$	101.54	m <sup>2</sup>	
表層工	コンクリート 18-8-40	t=15cm			
			101.54	m <sup>2</sup>	
鉄 網	溶接金網	φ6 150×150			
			101.54	m <sup>2</sup>	



[illegible]

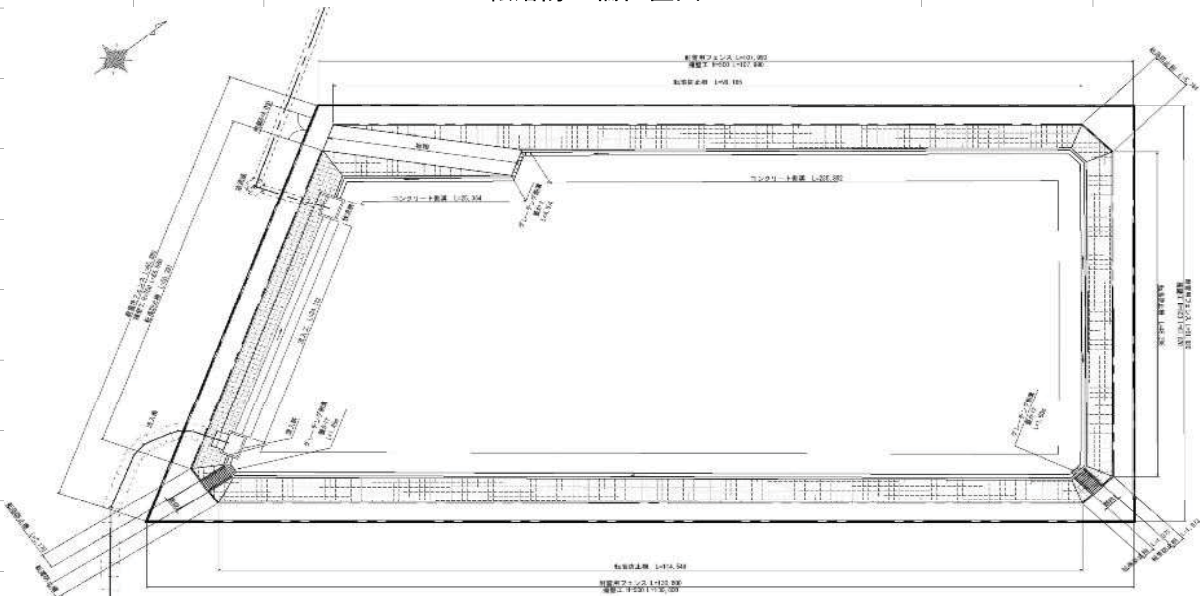
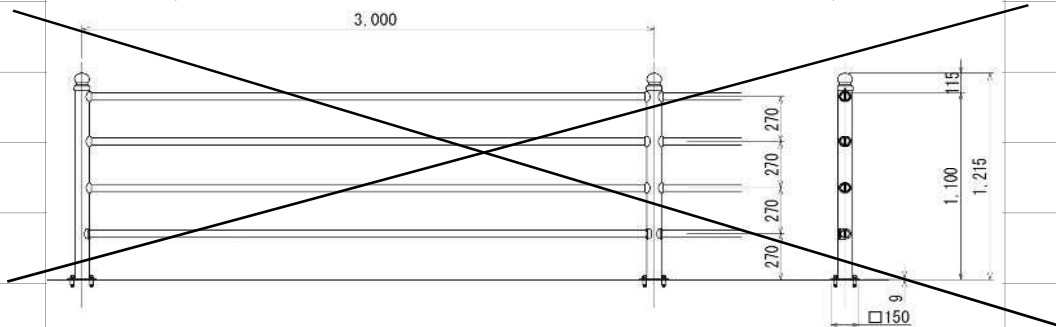
取 付 道 路 工			材 料 計 算 書	
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
路盤工	RC-40	$\begin{array}{ccccccc} & \text{m} & & 5.00 \text{ m} & & \text{箇所} & \\ 7.10 & \times & 4.50 & \times & 1 & = & \end{array}$	$\text{m}^2$ 33.73	
表層工	コンクリート 18-8-40	t=15cm	$\text{m}^2$ 33.73	
鉄 網	溶接金網	φ6 150×150	$\text{m}^2$ 33.73	
取付道路平面図				
型枠		$5+2 \times 7.1 = 19.2\text{m}$ $19.2\text{m} \times \text{舗装厚} 0.15\text{m} = 2.88\text{m}^2$	$\text{m}^2$ 2.88	

## 5.防護柵工



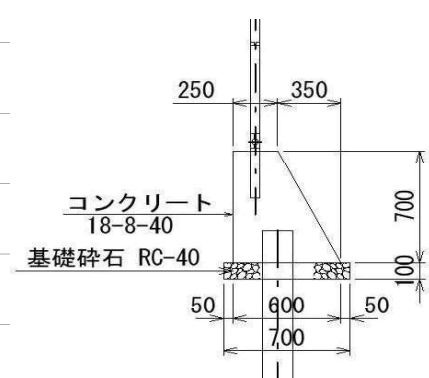
[illegible]



転落防止柵工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
	<p>転落防止柵位置図</p> 			
	<p>転落防止柵平面図</p> 			
転落防止柵				
	m	箇所	=	m
99.19 × 1		1	=	99.19
m	箇所			m
5.74 × 1		1	=	5.74
m	箇所			m
48.29 × 1		1	=	48.29
m	箇所			m
1.87 × 2		2	=	3.75
m	箇所			m
114.55 × 1		1	=	114.55
m	箇所			m
2.17 × 2		2	=	4.34
m	箇所			m
50.40 × 1		1	=	50.40
				m
		合 計		326.26
土中用（一般部）：L=324.26m				
基礎ブロック用（流入渠横断部）：L=2.0m				

[illegible]

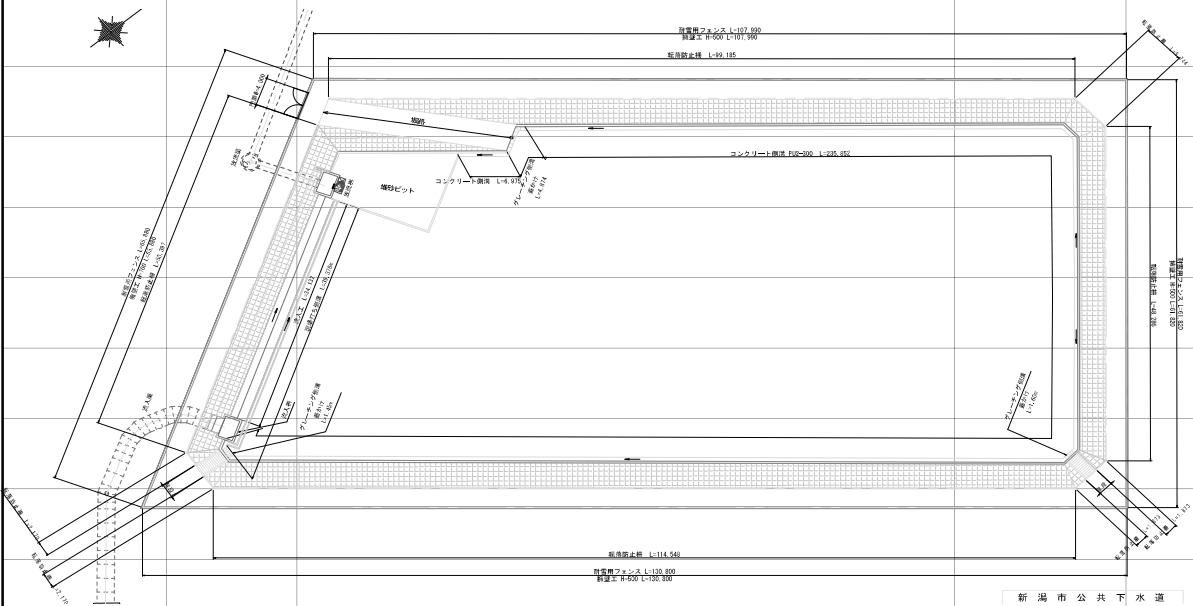
門 扉		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
	門扉正面図			
	門扉断面図			

門 扉		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
基礎処理	RC-40	t=10cm		
		$\begin{matrix} \text{m} & & \text{m} & & \text{箇所} \\ 4.60 & \times & 0.60 & \times & 1 \end{matrix} =$	$\text{m}^2$ 2.76	
生 コンクリート	18-8-40			
		$\begin{matrix} \text{m} & & \text{m} & & \text{m} & & \text{箇所} \\ 4.50 & \times & 0.50 & \times & 0.80 & \times & 1 \end{matrix} =$	$\text{m}^3$ 1.80	
型 枠	一般			
(無筋構造物)		$\begin{matrix} \text{m} & & \text{m} & & \text{面} \\ 4.50 & \times & 0.80 & \times & 2 \end{matrix} =$	$\text{m}^2$ 7.20	
		$\begin{matrix} \text{m} & & \text{m} & & \text{面} \\ 0.50 & \times & 0.80 & \times & 2 \end{matrix} =$	$\text{m}^2$ 0.80	
		合 計	$\text{m}^2$ 8.00	
養 生	無 筋 構造物		$\text{m}^3$ -	
(一般養生)				
門扉		耐雪型ネットフェンス用 W4000×H2000	基 1.0	
伸縮目地材		擁壁との接続部に設置 エラストイト t=10mm		
		$\begin{matrix} \text{上 } 0.25 \text{ m} & & \text{m} \\ \text{下 } 0.60 & \times & 0.70 & \times & 2 \end{matrix} =$ 平均	$\text{m}^2$ 0.60	
				

## 6.側溝工

[illegible]



側溝		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
	コンクリート側溝布設平面図 			
道路用鉄筋 コンクリート側溝①	U型側溝 : PU2-300			
		$235.85^m + 6.98^m = 242.83^m$		
		合 計	242.83 <sup>m</sup>	
道路用鉄筋 コンクリート側溝②	U型側溝 : PU3-300 (斜路部)			
		$4.87^m = 4.87^m$		
		合 計	4.87 <sup>m</sup>	
現場打ち側溝	U300×400~500			
		$39.38^m = 39.38^m$		
		合 計	39.38 <sup>m</sup>	
グレーチング蓋	300型			
		$4.87^m + 1.45^m + 1.60^m = 7.92^m$		
		(階段)		
		$7.92^m \div 0.995^{m/個} = 8.00^{枚}$		

[illegible]

側 溝		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
側溝m当り材料			10m当り	
	<p>コンクリート側溝布設断面図</p> <p>PU2-300</p> <p>基礎碎石 RC-40</p> <p>100 30 100 360 100 560</p>			
基礎処理	RC-40	$\begin{array}{c} \text{m} \\ 10.0 \end{array} \times \begin{array}{c} \text{m} \\ 0.56 \end{array} =$	$\begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 5.60 \end{array}$	
敷モルタル	1 : 3	$\begin{array}{c} \text{m} \\ 10.0 \end{array} \times \begin{array}{c} \text{m} \\ 0.36 \end{array} \times \begin{array}{c} \text{m} \\ 0.03 \end{array} =$	$\begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 0.11 \end{array}$	
道路用鉄筋コンクリート 側溝布設			$\begin{array}{c} \text{m} \\ 10.00 \end{array}$	

[illegible]

側 溝		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
側溝m当り材料			10m当り	
	<p>コンクリート側溝布設断面図 平均水路深さ 450mm</p>			
基礎処理	RC-40	$\begin{array}{c} t=10\text{cm} \\ \text{m} \quad \text{m} \\ 10.0 \times 0.70 \end{array} =$	$\text{m}^2$ 7.00	
型枠		$\begin{array}{c} \text{m} \quad \text{m} \quad \text{面} \\ 10.0 \times 0.45 \times 4.00 \end{array} =$ <p>(新潟県標準図記載のとおり側壁を先行)</p>	$\text{m}^2$ 18.00	
コンクリート	18-8-25 高炉 W/C $\leq$ 60%	$\begin{array}{c} \text{m} \quad \text{m} \quad \text{m} \\ 10.0 \times 0.60 \times 0.15 \end{array} +$ $\begin{array}{c} \text{m} \quad \text{m} \\ 10.0 \times 0.45 \times 0.15 \end{array} \times 2 =$	$\text{m}^3$ 2.25	

## 7.流入施設工

[illegible]

[illegible]





流入施設工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
型 枠 (均しコン)	均し コンクリート			
		$\begin{matrix} \text{m} \\ 3.70 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 0.10 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 0.74 \end{matrix}$	
		$\begin{matrix} \text{m} \\ 2.70 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 0.10 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 0.54 \end{matrix}$	
		合 計	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 1.28 \end{matrix}$	
型 枠 (鉄筋構造物)	一般	特殊人孔		
	底板	$\begin{matrix} \text{m} \\ 3.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 0.30 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 2.10 \end{matrix}$	
	〃	$\begin{matrix} \text{m} \\ 2.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 0.30 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 1.50 \end{matrix}$	
	側壁外	$\begin{matrix} \text{m} \\ 3.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 1.955 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 13.69 \end{matrix}$	
	側壁外	$\begin{matrix} \text{m} \\ 2.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 1.955 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 9.78 \end{matrix}$	
	側壁内	$\begin{matrix} \text{m} \\ 3.00 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 1.955 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 11.73 \end{matrix}$	
	〃	$\begin{matrix} \text{m} \\ 2.00 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 1.955 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 7.82 \end{matrix}$	
	控除	$\begin{matrix} \text{m} \\ 2.32 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 1.72 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ -7.98 \end{matrix}$	流入ボックス
	〃	$\begin{matrix} \text{m} \\ 1.00 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 1.350 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ -2.70 \end{matrix}$	流入工
	一般	遮水壁		
	底板	$\begin{matrix} \text{m} \\ 4.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 0.50 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 4.50 \end{matrix}$	
	〃	$\begin{matrix} \text{m} \\ 1.00 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 0.50 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 1.00 \end{matrix}$	
	側壁外	$\begin{matrix} \text{m} \\ 4.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 3.000 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 27.00 \end{matrix}$	
	〃	$\begin{matrix} \text{m} \\ 0.50 \end{matrix} \times \begin{matrix} \text{m} \\ 3.000 \end{matrix} \times 2 =$	$\begin{matrix} \text{m}^2 \\ 3.00 \end{matrix}$	



流入施設工

材 料 計 算 書

名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
鉄筋	SD345	特殊人孔 遮水壁 D13 290.6 + 317.6 =	608.20	

鉄筋質量表

種 別	径	長 さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	一本当り質量 (kg/本)	質 量 (kg)	摘 要
S 1	D13	7410	6	0.995	7.373	44.2	└┐
S 2	D13	5840	5	0.995	5.811	29.1	└┐
S 3	D13	70	5	0.995	0.070	0.3	└┐
S 4	D13	6410	4	0.995	6.378	25.5	└┐
S 5	D13	4670	12	0.995	4.647	55.8	└┐
W 1	D13	6120	6	0.995	6.089	36.5	└┐
W 2	D13	1530	2	0.995	1.522	3.0	└┐
W 3	D13	2130	2	0.995	2.119	4.2	└┐
W 4	D13	6600	7	0.995	6.567	46.0	└┐
W 5	D13	1000	7	0.995	0.995	7.0	└┐
W 6	D13	6120	1	0.995	6.089	6.1	└┐
W 7	D13	6120	1	0.995	6.089	6.1	└┐
H 1	D13	1040	4	0.995	1.035	4.1	└┐
H 2	D13	630	4	0.995	0.627	2.5	└┐ (平均長)
H 3	D13	2090	2	0.995	2.080	4.2	└┐
H 4	D13	2100	2	0.995	2.090	4.2	└┐
H 5	D13	1080	4	0.995	1.075	4.3	└┐ (平均長)
H 6	D13	2090	2	0.995	2.080	4.2	└┐
H 7	D13	3360	1	0.995	3.343	3.3	└┐
			合計	D13	290.6	kg	

鉄筋質量表

種 別	径	長 さ (mm)	本 数	単位質量 (kg/m)	一本当り質量 (kg/本)	質 量 (kg)	摘 要
W 1	D13	3450	18	0.995	3.433	61.8	└┐
W 2	D13	620	20	0.995	0.617	12.3	└┐
W 3	D13	970	20	0.995	0.965	19.3	└┐
W 4	D13	4300	18	0.995	4.279	77.0	└┐
W 5	D13	1410	16	0.995	1.403	22.4	└┐
W 6	D13	770	16	0.995	0.766	12.3	└┐
W 7	D13	1040	16	0.995	1.035	16.6	└┐
W 8	D13	680	15	0.995	0.677	10.1	└┐
W 9	D13	790	20	0.995	0.786	15.7	└┐
W 10	D13	1300	14	0.995	1.294	18.1	└┐
W 11	D13	490	14	0.995	0.488	6.8	└┐
W 12	D13	3560	6	0.995	3.542	21.3	└┐
W 13	D13	3000	8	0.995	2.985	23.9	└┐
合 計 D13				317.6	kg		
総質量				317.6	kg	(SD345)	

[illegible]

[illegible]

流入工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
砕石基礎	RC-40 t=20cm			
		$\frac{m}{2.45} \times \frac{m}{34.132} \times 1 =$	$\frac{m^2}{83.6}$	
生 コンクリート	18-8-25			
	均しコン	$\frac{m}{2.45} \times \frac{m}{34.132} \times \frac{m}{0.10} \times 1 =$	$\frac{m^3}{8.36}$	
生 コンクリート	24-12-25	流入工		
	底板	$\frac{m}{2.35} \times \frac{m}{0.20} \times \frac{m}{34.132} \times 1 =$	$\frac{m^3}{16.04}$	
	側壁	$\frac{m}{0.15} \times \frac{m}{1.50} \times \frac{m}{34.132} \times 1 =$	$\frac{m^3}{7.68}$	
	〃	$\frac{m}{0.638} \times \frac{m}{1.35} \times \frac{m}{34.132} \times 1 =$	$\frac{m^3}{29.37}$	
		↑ (0.3+0.975) / 2		
		合 計	$\frac{m^2}{53.09}$	
型 枠 (小構造物)	一般			
	底板	$\frac{m}{0.20} \times \frac{m}{34.132} \times 2 =$	$\frac{m^2}{13.65}$	
	壁	$\frac{m}{1.50} \times \frac{m}{34.132} \times 2 =$	$\frac{m^2}{102.40}$	
	壁	$\frac{m}{1.35} \times \frac{m}{34.132} \times 1 =$	$\frac{m^2}{46.08}$	
	斜	$\frac{m}{1.35} \times \frac{\text{斜}}{1.118} \times \frac{m}{34.132} \times 1 =$	$\frac{m^2}{51.52}$	
		合 計	$\frac{m^2}{213.65}$	小型構造物
型 枠 (均しコン)	均しコン	$\frac{m}{0.10} \times \frac{m}{34.132} \times 2 =$	$\frac{m^2}{6.83}$	

[illegible]



## 8.放流施設工

放流施設工		材 料 集 計 書		
名 称		数 量	単 位	摘 要
砕石基礎	RC-40 t=20cm	9.8	m <sup>2</sup>	
均しコンクリート	18-8-25	1.0	m <sup>3</sup>	
生コンクリート	24-12-25	14.3	m <sup>3</sup>	
型枠	均しコンクリート	1.1	m <sup>2</sup>	
型枠	無筋・鉄筋	67.8	m <sup>2</sup>	
鉄 筋	SD345 D13	604.9	kg	
足場工	枠組足場	45.8	掛m <sup>2</sup>	
足掛け金具	W400	6.0	ヶ	
オリフィス工		1.0	式	
フラップゲート		1.0	式	





放流施設工			材 料 計 算 書					
名 称	略 図	算 式				数 量	摘 要	
型 枠	均し コンクリート							
(均しコン)		m 3.70	×	m 0.10	×	2 =	m <sup>2</sup> 0.74	
		m 2.70	×	m 0.10	×	2 =	m <sup>2</sup> 0.54	
	逆流防止堰 控除	m 1.60	×	m 0.10	×	-1 =	m <sup>2</sup> -0.16	
		合 計				m <sup>2</sup> 1.12		
型 枠	一般	特殊人孔						
(鉄筋構造物)	底版	m 3.50	×	m 0.30	×	2 =	m <sup>2</sup> 2.10	
	〃	m 2.50	×	m 0.30	×	2 =	1.50	
	側壁外	m 3.50	×	m 1.955	×	2 =	13.69	
	側壁外	m 2.50	×	m 1.955	×	2 =	9.78	
	側壁内	m 3.00	×	m 1.955	×	2 =	11.73	
	〃	m 2.00	×	m 1.955	×	2 =	7.82	
	袖壁	m 0.95	×	m (1.138+0.5)/2		×	2 =	1.56
	控除	φ1144 1.144	×	π/4		×	2 =	-1.80 放流管
	〃	m 1.00	×	m 1.350	×	2 =	-2.70	流入工
	〃	φ500 0.500	×	π/4		×	2 =	-0.79 フラップゲート
	逆流防止堰 控除	壁 0.25 × 1.955 × 2		+				
		底版 0.30 × 1.40 × 1				=	-1.40	
	一般	遮水壁						
	底版	m 3.60	×	m 0.50	×	2 =	m <sup>2</sup> 3.60	
	〃	m 1.00	×	m 0.50	×	2 =	1.00	
	側壁外	m 3.60	×	m 2.900	×	2 =	20.88	
	〃	m 0.50	×	m 2.900	×	2 =	2.90	

[illegible]

放流施設工			材 料 計 算 書				
名 称	略 図	算 式				数 量	摘 要
鉄筋	SD345	D13	特殊人孔 349.2 +	遮水壁 255.7	=	604.90	
鉄筋質量表（１）							
種 別	径	長 さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	一本当り質量 (kg/本)	質 量 (kg)	摘 要
S 1	D13	7410	6	0.995	7.373	44.2	┘
S 2	D13	5840	5	0.995	5.811	29.1	┘
S 3	D13	70	5	0.995	0.070	0.3	┘
S 4	D13	6410	9	0.995	6.378	57.4	┘
S 5	D13	4960	3	0.995	4.935	14.8	┘ (平均長)
S 6	D13	3550	3	0.995	3.532	10.6	┘ (平均長)
S 7	D13	510	7	0.995	0.507	3.6	┘ (平均長)
S 8	D13	1040	4	0.995	1.035	4.1	┘ (平均長)
S 9	D13	600	4	0.995	0.597	2.4	┘ (平均長)
S 10	D13	1490	1	0.995	1.483	1.5	┘
W 1	D13	6120	6	0.995	6.089	36.5	┘
W 2	D13	2800	1	0.995	2.786	2.8	┘
W 3	D13	2880	1	0.995	2.866	2.9	┘
W 4	D13	1380	6	0.995	1.373	8.2	┘
W 5	D13	1970	3	0.995	1.960	5.9	┘ (平均長)
W 6	D13	5100	3	0.995	5.075	15.2	┘ (平均長)
W 7	D13	4990	2	0.995	4.965	9.9	┘
W 8	D13	5590	1	0.995	5.562	5.6	┘
W 9	D13	3280	2	0.995	3.264	6.5	┘ (平均長)
W 10	D13	2600	1	0.995	2.587	2.6	┘
W 11	D13	5590	1	0.995	5.562	5.6	┘
W 12	D13	4990	1	0.995	4.965	5.0	┘
W 13	D13	6120	1	0.995	6.089	6.1	┘
W 14	D13	6120	1	0.995	6.089	6.1	┘
W 15	D13	3170	1	0.995	3.154	3.2	┘
W 16	D13	1000	4	0.995	0.995	4.0	┘ (平均長)
H 1	D13	1040	4	0.995	1.035	4.1	┘
H 2	D13	630	4	0.995	0.627	2.5	┘ (平均長)
H 3	D13	2040	2	0.995	2.030	4.1	┘
H 4	D13	2100	2	0.995	2.090	4.2	┘
H 5	D13	4560	1	0.995	4.537	9.1	○
H 6	D13	1750	4	0.995	1.741	7.0	┘ (平均長)
H 7	D13	1960	4	0.995	1.950	7.8	┘ (平均長)
H 8	D13	2540	2	0.995	2.527	5.1	○
H 9	D13	1440	8	0.995	1.433	11.5	┘
		合計	D13	349.2	kg		





[illegible]

[illegible]

[illegible]



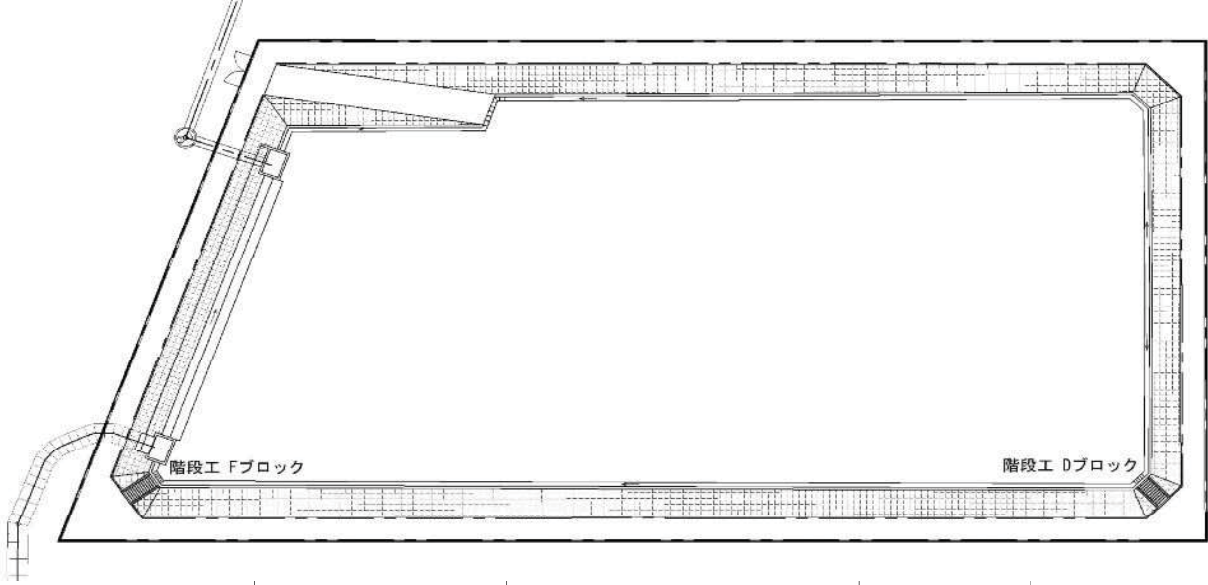


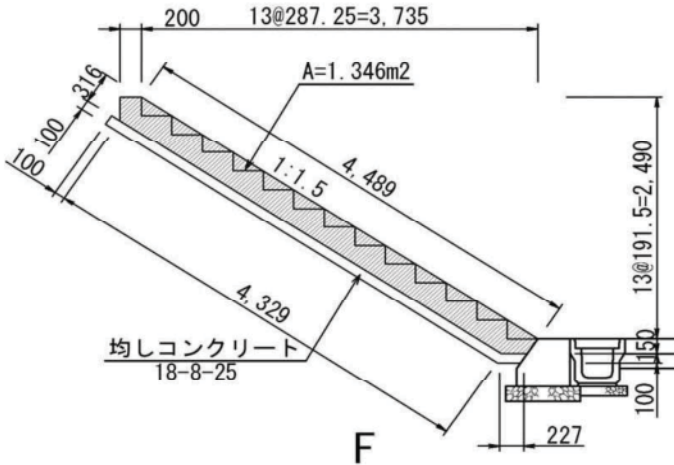
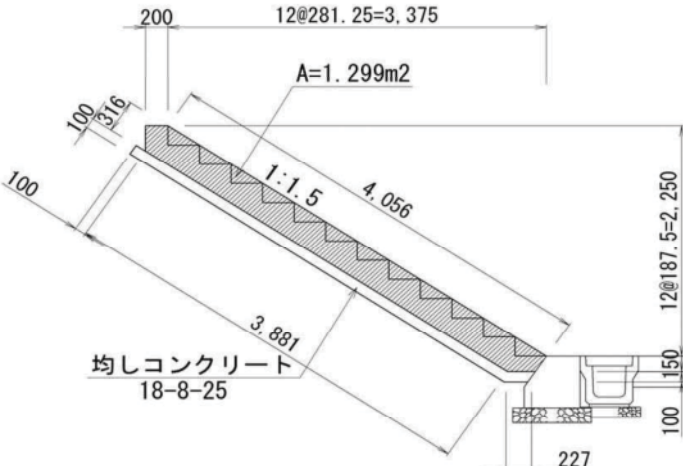
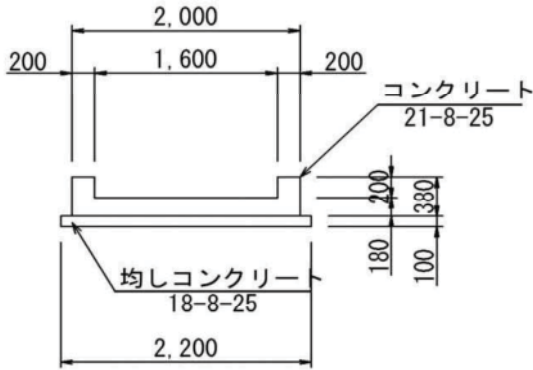


[illegible]

## 9.階段工



階 段 工		材 料 集 計 書		
名 称		数 量	単 位	摘 要
均しコンクリート	18-8-25	2.0	m <sup>3</sup>	
生コンクリート	24-12-25	4.2	m <sup>3</sup>	
型枠(無筋構造物)	均しコンクリート	2.7	m <sup>2</sup>	
型枠(鉄筋構造物)	一般	13.6	m <sup>2</sup>	
養生(一般養生)	無筋構造物	-	m <sup>3</sup>	
養生(一般養生)	鉄筋構造物	-	m <sup>3</sup>	
鉄 筋	SD345 D13	163.7	kg	
<div>階段工位置図</div> 				

階段工			材料計算書	
名称	略図	算式	数量	摘要
		階段工縦断面図(Fブロック)		
				
		階段工縦断面図(Dブロック)		
				
		階段工断面図(共通)		
				

階 段 工		材 料 計 算 書			
名 称	略 図	算 式			数 量 摘 要
		↓ 0. 100+4. 329+0. 227			
均し コンクリート	Fブロック 18-8-25	m	m	m	箇所 1 =
		2. 20 ×	4. 656 ×	0. 10 ×	m <sup>3</sup> 1. 02
	Dブロック 18-8-25	m	m	m	箇所 1 =
		2. 20 ×	4. 208 ×	0. 10 ×	m <sup>3</sup> 0. 93
		0. 100+3. 881+0. 227 ↑			m <sup>3</sup>
		計 =			1. 95
生 コンクリート	Fブロック 24-12-25	m <sup>2</sup>	m		m <sup>3</sup> 断面は 2. 69 CADにより求積
		1. 346 ×	2. 00		=
	控除	m	m	m	
		0. 287 ×	0. 192 ×	1. 60 ×	0. 5
					m <sup>3</sup>
		× 13 =			-0. 57
	Dブロック 24-12-25	m <sup>2</sup>	m		m <sup>3</sup> 断面は 2. 60 CADにより求積
		1. 299 ×	2. 00		=
	控除	m	m	m	
		0. 281 ×	0. 188 ×	1. 60 ×	0. 5
					m <sup>3</sup>
		× 12 =			-0. 51
		合 計			m <sup>3</sup> 4. 21
型 枠	均し コンクリート				
(無筋構造物)	Fブロック	m	m	面	m <sup>2</sup>
		2. 20 ×	0. 10 ×	2	=
		m	m	面	m <sup>2</sup>
		4. 656 ×	0. 10 ×	2	=
	Dブロック	m	m	面	m <sup>2</sup>
		2. 20 ×	0. 10 ×	2	=
		m	m	面	m <sup>2</sup>
		4. 208 ×	0. 10 ×	2	=
		合 計			m <sup>2</sup> 2. 65
型 枠	一般				
(鉄筋構造物)	Fブロック 外側	m <sup>2</sup>	面		m <sup>2</sup>
		1. 346 ×	2		=
	Fブロック 内側	m	m	面	
		1. 60 ×	0. 192 ×	13	=
	〃	m	m	面	
		0. 287 ×	0. 192 ×	0. 50 ×	13 =
					0. 36

階 段 工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
型 枠	Dブロック 外側	$\text{m}^2 \times \text{面} =$ $1.299 \times 2$	$\text{m}^2$ 2.60	
(鉄筋構造物)	Dブロック 内側	$\text{m} \times \text{m} \times \text{面} =$ $1.60 \times 0.188 \times 12$	$\text{m}^2$ 3.61	
	〃	$\text{m} \times \text{m} \times \text{面} =$ $0.281 \times 0.188 \times 0.50 \times 12$	$\text{m}^2$ 0.32	
		合 計	$\text{m}^2$ 13.57	
(一般養生)	無 筋 構造物		$\text{m}^3$ -	
(一般養生)	鉄 筋 構造物		$\text{m}^3$ -	
鉄筋	SD345	D13		
<p>階段工配筋図(Fブロック)</p>				
<p>階段工配筋図(Dブロック)</p>				

階 段 工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
		階段工配筋断面図(共通) 		
鉄筋	SD345	D13		
	階段工 Fブロック	L m      N 本 K1 2.33 × 14 = 32.62		
		L m      N 本 K2 2.13 × 1 = 2.13		
		L m      N 本 K3 2.02 × 1 = 2.02		
		L m      N 本 K4 4.45 × 9 = 40.05		
		L m      N 本 K5 4.51 × 2 = 9.02		
	階段工 Dブロック	L m      N 本 K1 2.33 × 13 = 30.29		
		L m      N 本 K2 2.13 × 1 = 2.13		
		L m      N 本 K3 2.00 × 1 = 2.00		
		L m      N 本 K4 4.01 × 9 = 36.09		
		L m      N 本 K5 4.07 × 2 = 8.14		
		$\Sigma L$ m      kg/m 164.49 × 0.995 =	163.7	
		合 計	163.7	

## 10.仮設工

[illegible]

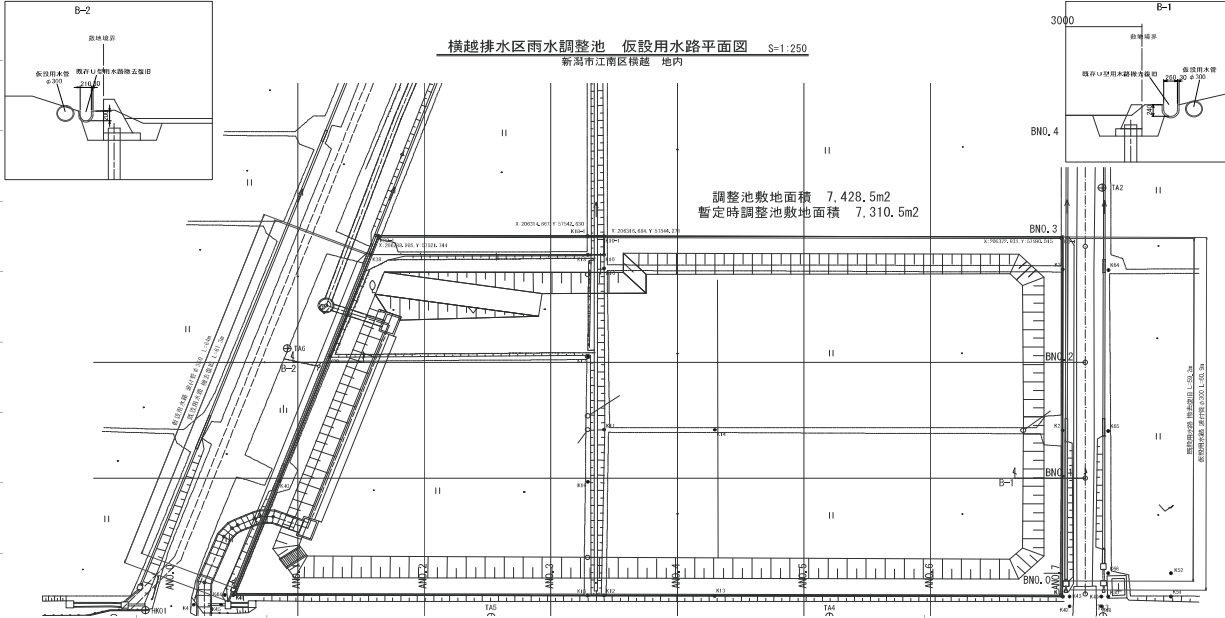
## 敷き鉄板敷設

# 材料計算書

名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
敷き鉄板敷設平面図				
敷き鉄板	22 x 1524 x 6096		42 枚	
合 計			42 枚	



[illegible]

仮設用水路復旧		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
		仮設用水路復旧平面図		
				
既設用水路撤去	B-1	260×240	59.20	m
		合計	59.20	m
	B-2	210×200	64.70	m
		合計	64.70	m
用水路復旧(再利用)	B-1	260×240	59.20	m
		合計	59.20	m
	B-2	210×200	64.70	m
		合計	64.70	m
仮設用水管設置	波状管φ300	60.9+67.5	128.40	m
		合計	128.40	m

## 11.堆砂ピット工

[illegible]





堆砂ピット工		材 料 計 算 書		
名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
型 枠 (均しコン)	均し コンクリート			
		$\text{CADより } \overset{\text{m}}{44.9} \times \overset{\text{m}}{0.10} \times 1 =$	$\text{m}^2$ 4.49	
		放流塔重複除く		
		合 計	$\text{m}^2$ 4.49	
型 枠 (鉄筋構造物)	一般			
	底板	$\overset{\text{m}}{12.80} \times \overset{\text{m}}{0.30} \times 1 =$	$\text{m}^2$ 3.84	
	〃	$\overset{\text{m}}{11.682} \times \overset{\text{m}}{0.30} \times 1 =$	3.50	
	〃	$\overset{\text{m}}{14.937} \times \overset{\text{m}}{0.30} \times 1 =$	4.48	
	〃	$\overset{\text{m (放流塔重複除く)}}{2.980} \times \overset{\text{m}}{0.30} \times 1 =$	0.89	
	ポンプピット	$\overset{\text{m}}{0.900} \times \overset{\text{m}}{0.50} \times 4 =$	1.80	
	〃	$\overset{\text{m}}{11.75} \times \overset{\text{m (0.65+0.5)/2}}{0.575} \times 2 =$	13.51	
	壁	$\overset{\text{m}}{11.682} \times \overset{\text{m (0.65+0.54)/2}}{0.595} \times 2 =$	13.90	
	〃	$\overset{\text{m}}{14.937} \times \overset{\text{m (0.50+0.54)/2}}{0.520} \times 2 =$	15.53	
	〃	$\overset{\text{m}}{2.98} \times \overset{\text{m}}{0.500} \times 2 =$	2.98	
	側溝控除	$\text{CADより } \overset{\text{m}^2}{0.2} \times 2 =$	-0.40	控除
	〃			
		合 計	$\text{m}^2$ 60.03	

堆砂ピット工				材 料 計 算 書			
名 称	略 図	算		式		数 量	摘 要
鉄筋	SD345	D13	3388.0	=		3,388.00	
鉄筋質量表							
種 別	径	長 さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	一本当り質量 (kg/本)	質 量 (kg)	摘 要
F 1	D13	7730	50	0.995	7.691	384.6	
F 2	D13	7730	50	0.995	7.691	384.6	
F 1'	D13	4240	22	0.995	4.219	92.8	 (平均長)
F 2'	D13	4240	22	0.995	4.219	92.8	 (平均長)
F 1"	D13	5070	13	0.995	5.045	65.6	 (平均長)
F 2"	D13	5070	13	0.995	5.045	65.6	 (平均長)
F 1P	D13	6290	3	0.995	6.259	18.8	
F 2P	D13	6490	3	0.995	6.458	19.4	
F 1P'	D13	8840	1	0.995	8.398	8.4	
F 2P'	D13	8630	1	0.995	8.587	8.6	
F 3	D13	6820	45	0.995	6.786	305.4	— (平均長)
F 4	D13	6820	45	0.995	6.786	305.4	— (平均長)
F 3P	D13	6390	3	0.995	6.358	19.1	 (平均長)
F 4P	D13	6390	3	0.995	6.358	19.1	 (平均長)
F 5P	D13	1880	10	0.995	1.871	18.7	
F 6P	D13	4940	3	0.995	4.915	14.7	
F 7P	D13	2600	3	0.995	2.587	7.8	
F 8P	D13	3150	2	0.995	3.134	6.3	 (平均長)
F 3'	D13	11670	24	0.995	11.612	278.7	— (平均長)
F 4'	D13	11670	24	0.995	11.612	278.7	— (平均長)
S 1	D13	360	50	0.995	0.358	17.9	
S 2	D13	980	226	0.995	0.975	220.4	
W 1	D13	1200	176	0.995	1.194	210.1	 (平均長)
W 2	D13	1200	176	0.995	1.194	210.1	 (平均長)
W 3	D13	490	176	0.995	0.488	85.8	
W 4	D13	5970	15	0.995	5.940	89.1	— (平均長)
W 5	D13	5970	15	0.995	5.940	89.1	— (平均長)
W 4'	D13	11830	3	0.995	11.771	35.3	— (平均長)
W 5'	D13	11830	3	0.995	11.771	35.3	— (平均長)
合計			D13	3,388.0 kg			



# 材料計算書

名 称	略 図	算 式	数 量	摘 要
目地工		$\frac{m}{9.700} \times \frac{m}{0.30} \times 1 =$	2.91	

## 12. 土工

## 土工数量集計表

[illegible]

# 土工数量計算書

No. 1

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
1次掘削	別紙計算書より $V = 0.00$	126.30 m <sup>3</sup>
2次掘削	別紙計算書より $V = 126.30$	
3次掘削	別紙計算書より $V = 0.00$	
	計 = 126.30	
埋戻しC (改良土)	別紙計算書より $V = 21.40$	21.40 m <sup>3</sup>
	控除	
	直壁 : $= 0.00$	
	斜壁 : $= 0.00$	
	計 = 21.40	
埋戻しD (改良土)	別紙計算書より $V = 43.80$	43.80 m <sup>3</sup>
	控除	
	特殊マンホールマットレス基礎 :	
	〃 均しコンクリート :	
	〃 本体 :	
	ボックス2000×1500マットレス基礎 :	
	〃 均しコンクリート :	
	〃 本体+敷モルタル :	
	ボックス1500×1500マットレス基礎 :	
	〃 均しコンクリート :	
	〃 本体+敷モルタル :	
	ボックス1400×1400マットレス基礎 :	
	〃 均しコンクリート :	
	〃 本体+敷モルタル :	
	計 = 43.80	
1次盛土(改良土+購入土)	別紙計算書より $V = 0.00$	0.00 m <sup>3</sup>
2次盛土	別紙計算書より $V = 0.00$	
	計 = 0.00	
改良土運搬	$V = (21.40 + 43.80) \times 1.11$ $= 72.37$	72.37 m <sup>3</sup>
購入土	$V =$ $= 0.00$	0.00 m <sup>3</sup>
残土処理	$V = 126.30 - (21.40 + 43.80) \times 1.11$ $= 53.93$	53.93 m <sup>3</sup>
大型土のう	$N =$ $= 0.00$	0.00 袋
中詰め土	$V =$ $= 0.00$	0.00 m <sup>3</sup>

計 算 対 照 番 号 及 び 名 称			CA1 (1次掘削)					計 算 対 照 番 号 及 び 名 称					CA2 (2次掘削)				
測 点	区間距離	断面積	平均断面積	体 積	備 考	測 点	区間距離	断面積	平均断面積	体 積	備 考	測 点	区間距離	断面積	平均断面積	体 積	備 考
EP. 1	6. 68	0. 00	0. 00	0. 0		EP. 1		17. 91	18. 91	126. 3				17. 91	18. 91	126. 3	
IP. 3		0. 00				19. 91											

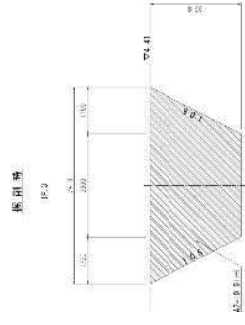
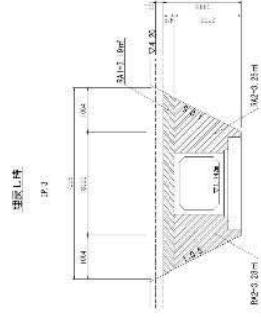
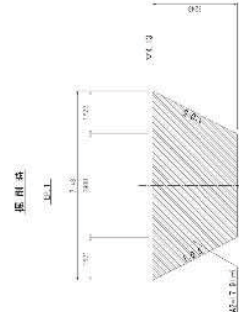
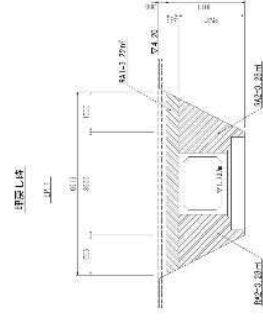
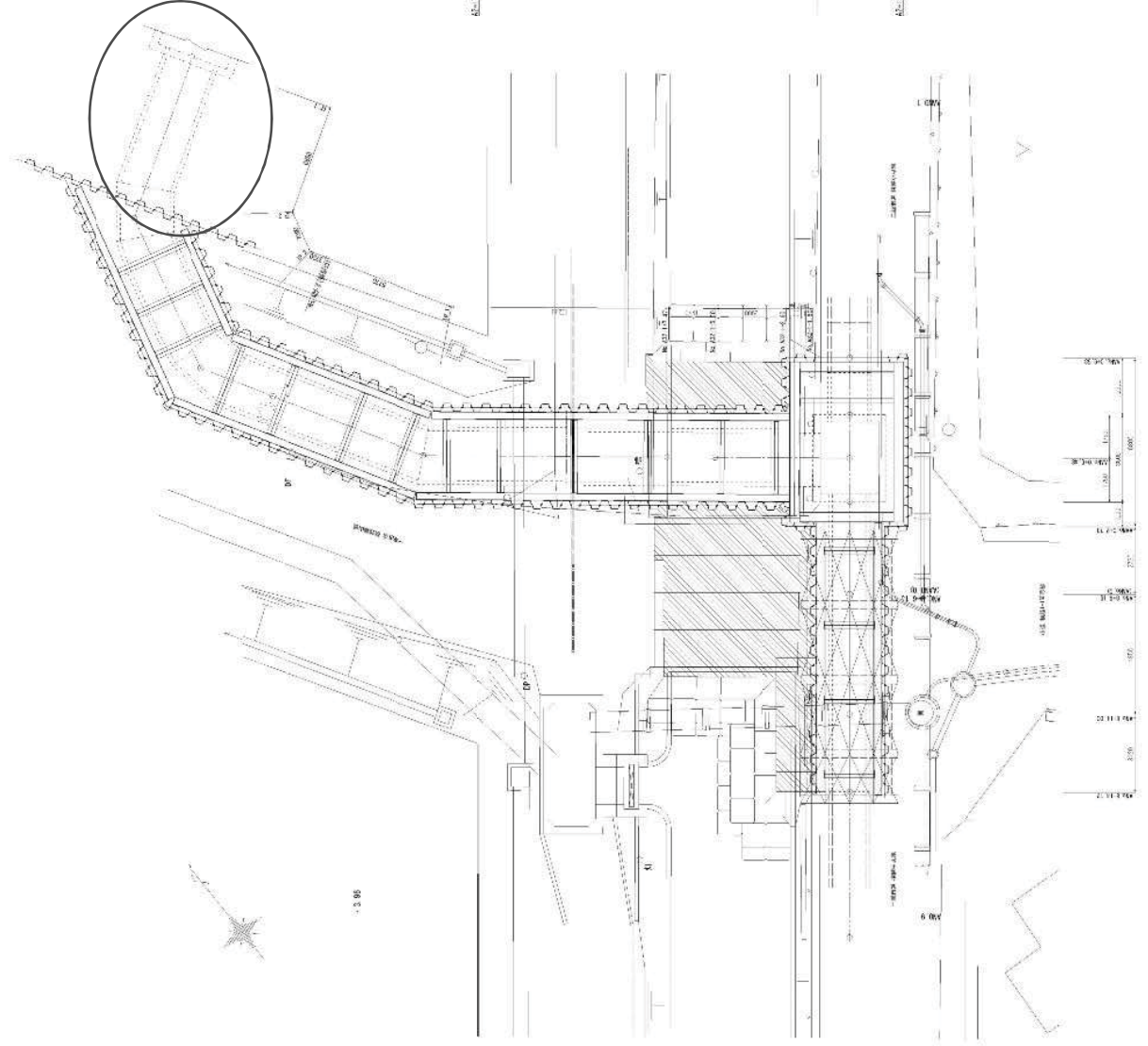


[illegible]

[illegible]



# 土工数量算定表



### 13.雨水渠布設工



マットレス基礎延長調書調書

[illegible]

RCボックスカルバートB2000×H1500 L=6.68m当り数量集計表

名 称	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	備 考
ボックスカルバート	標準品:B2000×H1500×L2000(アンカーボックス無)	本	1.00	
ボックスカルバート	標準品:B2000×H1500×L2000(アンカーボックス有)	本		
ボックスカルバート	標準品:B2000×H1500×L2000(点検孔)	本		
ボックスカルバート	短尺品:B2000×H1500×L1350	本		
ボックスカルバート	短尺品:B2000×H1500×L1438(受口カット)	本	1.00	
ボックスカルバート	短尺品:B2000×H1500×L1500(差口カット)	本		
ボックスカルバート	片斜角品:B2000×H1500×L1456/1000(差口カット)	本	1.00	
ボックスカルバート	片斜角品:B2000×H1500×L1456/1000(受口カット)	本		
ボックスカルバート	片斜角品:B2000×H1500×L1530/1104(差口カット)	本		
ボックスカルバート	片斜角品:B2000×H1500×L1736/1310	本		
可とう ボックスカルバート	標準品:B2000×H1500×L2000	本	1.00	
可とう ボックスカルバート	標準品:B2000×H1500×L2000(受口カット)	本		
PC鋼棒	φ17mm C種 1号(両端 200mmネジ切) L=5975mm	本		
PC鋼棒	φ17mm C種 1号(両端 200mmネジ切) L=4175mm	本		
PC鋼棒	φ17mm C種 1号(両端 200mmネジ切) L=3975mm	本		
PC鋼棒	φ17mm C種 1号(両端 200mmネジ切) L=3475mm	本	4.00	
アンカープレート	φ17mm用(GH付)	枚	8.00	
APシール	100×100×2	枚	8.00	
PCナット	M18(六角)	個	8.00	
ワッシャー	M18用	枚	8.00	
摩擦接合用高力 高力ボルトセット	ボルト・ナット・ワッシャー F10T(トルク250N・m)	組	4.00	
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	2.43	
敷モルタル	配合1:3	$\text{m}^3$	-	
均し型枠	均し基礎コンクリート用	$\text{m}^2$	1.93	
縦締め工		m	-	

マットレス基礎(敷設幅3.52m、敷設厚0.50m)数量集計表

IP. 3~吞口 (EP. 1) L=6.68m 当砂

[illegible]

# ボックスカルバートB2000×H1500数量計算書

IP. 3～呑口 (EP. 1) L=6. 68m 当り

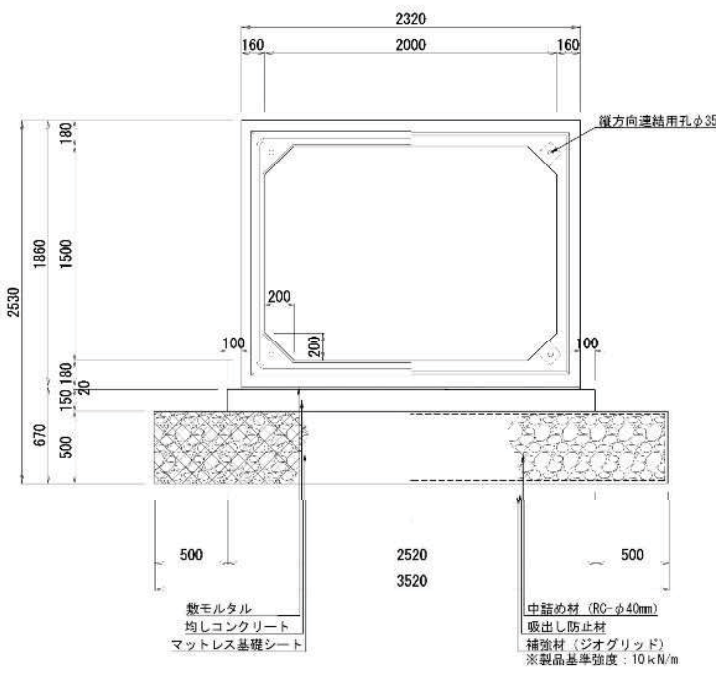
No. 1

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
ボックスカルバート	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より</p> <p>標準品 : L=2000 (アンカーボックス無 No. 2) N = 1.00 1.00 本</p> <p>標準品 : L=2000 (アンカーボックス有) N = 本</p> <p>標準品 : L=2000 (点検孔) N = 本</p> <p>短尺品 : L=1350 N = 本</p> <p>短尺品 : L=1438 (受口カット No. 3) N = 1.00 1.00 本</p> <p>短尺品 : L=1500 (差口カット) N = 本</p> <p>片斜角品 : L=1456/1000 (差口カット No. 4) N = 1.00 1.00 本</p> <p>片斜角品 : L=1456/1000 (受口カット) N = 本</p> <p>片斜角品 : L=1530/1104 (差口カット) N = 本</p> <p>片斜角品 : L=1736/1310 N = 本</p> <p>可とう ; L=2000 No. 1 N = 1.00 1.00 本</p> <p>可とう ; L=2000 (受口カット) N = 本</p>	
PC鋼棒	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より</p> <p>L=5975 N = 本</p> <p>L=4175 N = 本</p> <p>L=3975 N = 本</p> <p>L=3475 N = 4.00 4.00 本</p>	
アンカープレート	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より N = 8.00 8.00 枚</p>	
APシール	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より N = 8.00 8.00 枚</p>	
PCナット	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より N = 8.00 8.00 個</p>	
ワッシャー	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より N = 8.00 8.00 個</p>	
高力ボルトセット	<p>ボックスカルバート割付図 (1) 数量表より N = 4.00 4.00 組</p>	

ボックスカルバートB2000×H1500数量計算書

IP. 3～呑口 (EP. 1) L=6.68m 当り

No. 2

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
	<div><p>※マットレス基礎は別途計上</p></div>	
均しコンクリート	$V=2.52 \times 0.15 \times (6.68-0.25 \times 1)$ 流入桝側壁厚=0.25m	= 2.43 2.43 m <sup>3</sup>
敷モルタル	$V=2.32 \times 0.02 \times (6.68-0.25 \times 1)$	= 0.30 - m <sup>3</sup>
↑ボックスカルバート工計上済		
均し型枠	$A=0.15 \times 2 \times (6.68-0.25 \times 1)$	= 1.93 1.93 m <sup>2</sup>
縦締め工	$L=6.68-0.25$	= 6.43 - m
↑ボックスカルバート工計上済		



マットレス基礎(敷設幅3.52m、敷設厚0.50m)数量計算書

IP. 3～呑口 (EP. 1) L=6.68m 当り

No. 3

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
ジオグリッド	$A = (3.52 + 0.50) \times 2 \times (6.68 - 0.25 \times 1) = 51.70$	51.70 m <sup>2</sup>
吸出し防止材	$A = (3.52 + 0.50) \times 2 \times (6.68 - 0.25 \times 1) = 51.70$	51.70 m <sup>2</sup>
中詰め材	$V = 3.52 \times 0.50 \times (6.68 - 0.25 \times 1) = 11.32$	11.32 m <sup>3</sup>

放流渠数量集計表

(1/5)									
名 称	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量					合 計	
			放流渠 A33	横越排水路 移設					
【土 工】 掘削 (床掘)		m <sup>3</sup>	642. 47	149. 22				791. 69	
埋戻し工	改良土B (管基礎工にて計上)	m <sup>3</sup>	197. 76	51. 02				248. 78	
改良土運搬	改良土B×1. 11 (管基礎工にて計上)	m <sup>3</sup>	219. 51	56. 63				276. 14	
埋戻し工	改良土C	m <sup>3</sup>	259. 95	51. 65				311. 60	
改良土運搬	改良土C×1. 11	m <sup>3</sup>	288. 54	57. 33				345. 87	
発生土処理		m <sup>3</sup>	83. 22	23. 39				106. 61	
【管布設工】 管布設工	FRPM φ 1100mm	m	96. 67	25. 75				122. 42	
強化プラスチック複合管	FRPM φ 1100mm L=4. 00m/個	本	21	5				26	
強化プラスチック複合管	FRPM φ 1100mm L=2. 00m/個	m	84. 00	20. 00				104. 00	
強化プラスチック複合管		本	3					3	
強化プラスチック複合管		m	6. 00					6. 00	
強化プラスチック複合管	調整管 FRPM φ 1100mm L=1. 420m/個	本	1					1	
強化プラスチック複合管	調整管 FRPM φ 1100mm L=1. 570m/個	m	1. 42					1. 42	
強化プラスチック複合管		本	1					1	
強化プラスチック複合管		m	1. 57					1. 57	
強化プラスチック複合管	上流用マンホール短管 FRPM φ 1100mm L=1. 00m/個	本	1					1	
強化プラスチック複合管	下流用マンホール短管 FRPM φ 1100mm L=1. 00m/個	m	1. 00					1. 00	
強化プラスチック複合管		本	1	1				2	
強化プラスチック複合管		m	1. 00	1. 00				2. 00	
強化プラスチック複合管	上流用マンホール短管 (Rカット) FRPM φ 1100mm L=1. 00m/個	本	1					1	
強化プラスチック複合管	下流用マンホール短管 (Rカット) FRPM φ 1100mm L=1. 00m/個	m	1. 00					1. 00	
強化プラスチック複合管		本	1					1	
強化プラスチック複合管		m	1. 00					1. 00	

放流渠数量集計表

(2/5)

名 称	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量					合 計
			放流渠 A33	横越排水路 移設				
強化プラスチック複合管	調整管 (両挿) FRPMφ1100mm L=1.400m/個	本 m		1 1.40				1 1.40
強化プラスチック複合管	調整管 (両挿) FRPMφ1100mm L=1.250m/個	本 m		1 1.25				1 1.25
強化プラスチック複合管	曲管 (22° ) FRPMφ1100mm L=0.80m/個	本 m		1 0.80				1 0.80
強化プラスチック複合管	曲管 (90° ) FRPMφ1100mm L=1.70m/個	本 m		1 1.70				1 1.70
マンホール可とう継手	呼び径1100 マンホール5号用	個	2.00					2.00
マンホール可とう継手	呼び径1100 フラット用	個	2.00	1.00				3.00
無収縮モルタル		m <sup>3</sup>	0.13	0.06				0.19
【管基礎工】 管基礎	改良土A	m <sup>3</sup>	46.12	10.69				56.81
改良土運搬	改良土A×1.11	m <sup>3</sup>	51.19	11.87				63.06
【土留工】 鋼矢板打込工 (パイプロハンマ)	鋼矢板Ⅲ型 L=10.00m (打込長9.50m)	枚	468.00	128.00				596.00
	打込み重量	t	280.80	76.80				357.60
鋼矢板引抜工 (パイプロハンマ)	鋼矢板Ⅲ型 L=10.00m (引抜長9.50m)	枚	468.00	128.00				596.00
	引抜き重量	t	280.80	76.80				357.60
支保工設置・撤去工	切梁・腹起し (H-250, H-300)	t	22.01	5.99				28.00
【マンホール設置工】 5号組立マンホール	底版 (H=280)	個	1.00					1.00

放流渠数量集計表

(3/5)

名 称	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量					合 計
			放流渠 A33	横越排水路 移設				
5号組立マンホール	躯体ブロック (φ2200×2100)	個	1.00					1.00
5号組立マンホール	床版斜壁 (φ2200×300)	個	1.00					1.00
5号組立マンホール	斜壁ブロック (φ900×φ600×600)	個	1.00					1.00
5号組立マンホール	調整リング (φ600×100)	個	2.00					2.00
5号組立マンホール	調整金具 (調整高25mmまで)	組	1.00					1.00
5号組立マンホール	鉄蓋及び受枠	組	1.00					1.00
削孔工	FRPMφ1100mm用	箇所	1.00					1.00
底部工	5号組立マンホール用	箇所	1.00					1.00
基礎碎石	再生クラッシャーランφ40mm t=20cm	m <sup>2</sup>	5.23					5.23
〃 (単位換算)	〃 (単位換算)	m <sup>3</sup>	1.26					1.26
コンクリート	18N 無筋構造物	m <sup>3</sup>	2.50					2.50
モルタル上塗り	配合 (1 : 2), 2cm	m <sup>2</sup>	5.18					5.18
組立マンホール設置工	1号組立マンホール (H=3.0m以下)	組	1.00					1.00
ブロック据付工	躯体ブロック, 床版斜壁, 斜壁ブロック	個	3.00					3.00
【舗装工】 舗装版切断	As舗装 舗装厚t=15cmを超え30cm以下	m		109.00				109.00
舗装版破碎	As舗装 舗装厚t=15cm以下	m <sup>2</sup>		76.35				76.35

放流渠数量集計表

(4/5)									
名 称	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量					合 計	
			放流渠 A33	横越排水路 移設					
舗装版破砕	As舗装 舗装厚t=15cmを超え40cm以下	m <sup>2</sup>		92.70				92.70	
舗装殻運搬		m <sup>3</sup>		23.45				23.45	
舗装殻処分		t		55.11				55.11	
路盤	車道施工 再生クラッシャーラン φ40mm t=10cm	m <sup>2</sup>	213.03					213.03	
路盤	車道施工 再生クラッシャーラン φ40mm t=31cm	m <sup>2</sup>		76.35				76.35	
仮表層	車道 密粒度アスコン (13) t=4cm	m <sup>2</sup>		76.35				76.35	
瀝青安定処理	t=5cm	m <sup>2</sup>		92.70				92.70	
基層	車道 粗粒度アスコン (20) t=5cm	m <sup>2</sup>		92.70				92.70	
表層	車道 密粒度アスコン (新20FH) t=5cm	m <sup>2</sup>		92.70				92.70	
不陸整正	補充材無し	m <sup>2</sup>		76.35				76.35	
不陸整正	補充材有り	m <sup>2</sup>		16.35				16.35	
路盤掘削		m <sup>3</sup>		8.40				8.40	
発生土処理		m <sup>3</sup>		8.40				8.40	
成形目地材	高弾性タイプ t=5mm	m		55.10				55.10	



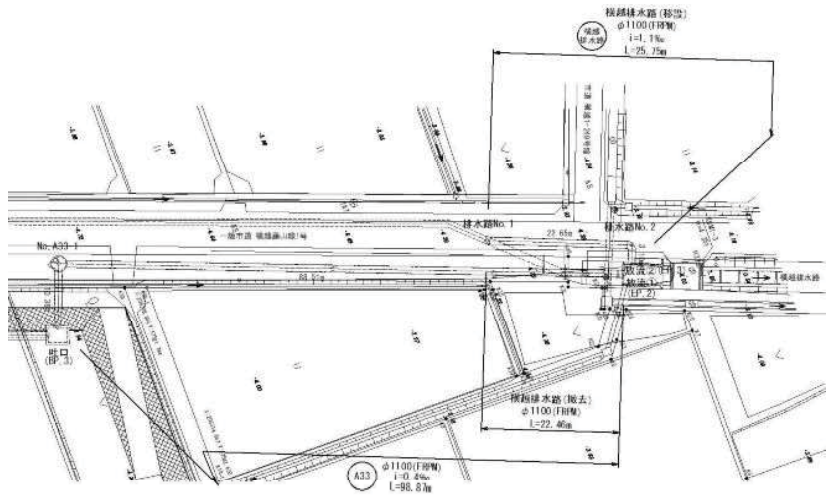
## 14.A33路線(放流管)

放流管（A33路線）数量計算書

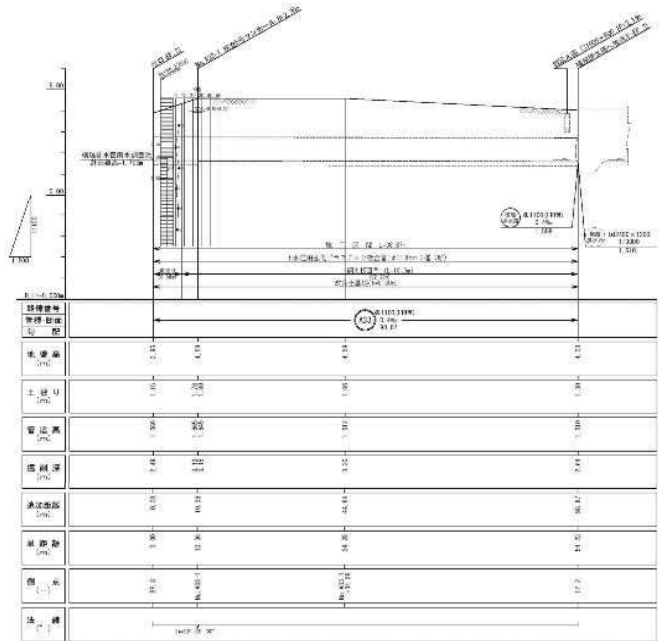
No. 1

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
-----	---------------	-----

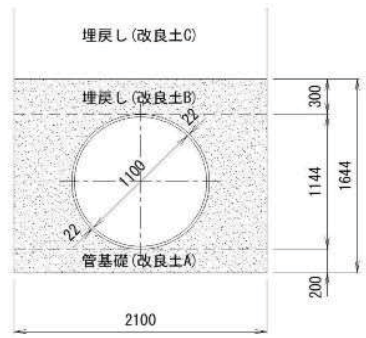
A33路線平面図



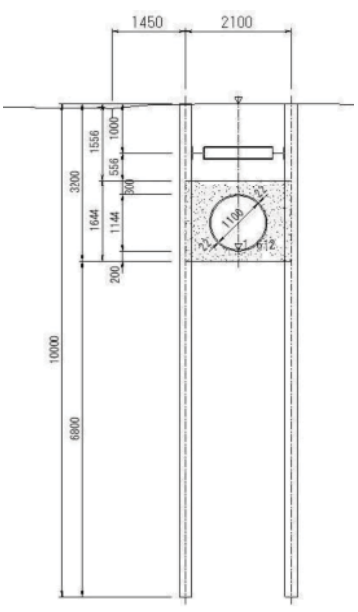
A33路線縦断面図



管布設工



掘削断面図





# 放流管（A33路線）数量計算書

No. 2

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
【土工】 掘削（床掘）	<p>BP. 3～+6. 58（未舗装）</p> <p>掘削幅：1. 100+(0. 022+0. 30)×2=1. 744m → 1. 75m      B = 1. 75</p> <p>路線延長：      L = 6. 58</p> <p>平均掘削深：H=(2. 49+2. 90)/2 ※2. 90m：加重平均掘削深      = 2. 70</p> <p>掘削量：V1=1. 75×6. 58×2. 70      = 31. 09</p> <p>+6. 58～No. A33-1（未舗装）</p> <p>掘削幅：      B = 2. 10</p> <p>路線延長：10. 36-6. 58-3. 60/2      L = 1. 98</p> <p>平均掘削深：H=(2. 90+3. 13)/2      = 3. 02</p> <p>掘削量：V2=2. 10×1. 98×3. 02      = 12. 56</p> <p>No. A33-1～+34. 28（未舗装）</p> <p>掘削幅：      B = 2. 10</p> <p>路線延長：34. 28-3. 60/2      L = 32. 48</p> <p>平均掘削深：H=(3. 15+3. 20)/2      = 3. 18</p> <p>掘削量：V3=2. 10×32. 48×3. 18      = 216. 90</p> <p>+34. 28～EP. 2（未舗装）</p> <p>掘削幅：      B = 2. 10</p> <p>路線延長：      L = 54. 23</p> <p>平均掘削深：H=(3. 20+2. 64)/2      = 2. 92</p> <p>掘削量：V4=2. 10×54. 23×2. 92      = 332. 54</p> <p>No. A33-1 5号マンホール部（未舗装）</p> <p>掘削幅：      B = 3. 60</p> <p>路線延長：      L = 3. 60</p> <p>掘削深：      H = 3. 81</p> <p>掘削量：V5=3. 60×3. 60×3. 81      = 49. 38</p> <p>計 = 642. 47</p>	642. 47 m <sup>3</sup>
埋戻し（改良土B）	<p>BP. 3～+6. 58（素掘り区間）</p> <p>埋戻量：V=(1. 75×1. 444-<math>\pi/4 \times 1. 144^2</math>)×6. 58      = 9. 86</p> <p>+6. 58～No. A33-1</p> <p>埋戻量：V=(2. 10×1. 444-<math>\pi/4 \times 1. 144^2</math>)×1. 98      = 3. 97</p> <p>No. A33-1～+34. 28</p> <p>埋戻量：V=(2. 10×1. 444-<math>\pi/4 \times 1. 144^2</math>)×32. 48      = 65. 11</p> <p>+34. 28～EP. 2</p> <p>埋戻量：V=(2. 10×1. 444-<math>\pi/4 \times 1. 144^2</math>)×54. 23      = 108. 71</p> <p>No. A33-1 5号マンホール部（未舗装）</p> <p>埋戻し：3. 60×3. 60×1. 444      V1 = 18. 71</p> <p>人孔控除：<math>\pi/4 \times 2. 58^2 \times 1. 444</math>      V2 = 7. 55</p> <p>管控除：<math>\pi/4 \times 1. 144^2 \times (3. 60-2. 58)</math>      V3 = 1. 05</p> <p>埋戻量：V=V1-V2-V3=18. 71-7. 55-1. 05      = 10. 11</p> <p>V=      = 197. 76</p>	197. 76 m <sup>3</sup>

# 放流管（A33路線）数量計算書

No. 3

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
埋戻し（改良土C）	BP. 3～+6. 58（未舗装） 復旧時：砂利道 $t=0. 10\text{m}$ を考慮 埋戻深： $H=2. 70-(1. 644+0. 10)$ = 0. 96 埋戻量： $V_1=1. 75\times 6. 58\times 0. 96$ = 11. 05 +6. 58～No. A33-1（未舗装） 復旧時：砂利道 $t=0. 10\text{m}$ を考慮 埋戻深： $H=3. 02-(1. 644+0. 10)$ = 1. 28 埋戻量： $V_1=2. 10\times 1. 98\times 1. 28$ = 5. 32 No. A33-1～+34. 28（未舗装） 復旧時：砂利道 $t=0. 10\text{m}$ を考慮 埋戻深： $H=3. 18-(1. 644+0. 10)$ = 1. 44 埋戻量： $V_1=2. 10\times 32. 48\times 1. 44$ = 98. 22 +34. 28～EP. 2（未舗装） 復旧時：砂利道 $t=0. 10\text{m}$ を考慮 埋戻深： $H=2. 92-(1. 644+0. 10)$ = 1. 18 埋戻量： $V_1=2. 10\times 54. 23\times 1. 18$ = 134. 38 No. A33-1 5号マンホール部（未舗装） 復旧時：砂利道 $t=0. 10\text{m}$ を考慮 埋戻深： $H=3. 81-(2. 294+0. 10)$ = 1. 42 ※ $\{(1. 645+1. 665)/2+1. 122+0. 30\}-0. 783=2. 294$ 埋戻量： $V_1=(3. 60\times 3. 60-\pi/4\times 2. 58^2)\times 1. 42$ = 10. 98 計 = 259. 95	259. 95 m <sup>3</sup>
発生土処理	改良土計 $V=197. 76(\text{改良土B})+259. 72(\text{改良土C})+46. 12(\text{改良土A})$ = 503. 83 $V=642. 47-503. 83\times 1. 11$ = 83. 22	503. 83 m <sup>3</sup> 83. 22 m <sup>3</sup>
【管布設工】	管 割 図（A33路線）	
布設延長	FRPM φ 1100 : $L=98. 87-2. 20$ = 96. 67	96. 67 m
FRPM φ 800	標準管 : $L=4. 00\times (20+1)$ = 84. 00 標準管 : $L=2. 00\times 3$ = 6. 00 調整管 : $L=1. 42\times 1$ = 1. 42 調整管 : $L=1. 57\times 1$ = 1. 57 上流用マンホール短管 : $L=1. 00\times 1$ = 1. 00 下流用マンホール短管 : $L=1. 00\times 1$ = 1. 00 上流用マンホール短管(Rカット) : $L=1. 00\times 1$ = 1. 00 下流用マンホール短管(Rカット) : $L=1. 00\times 1$ = 1. 00	84. 00 m 6. 00 m 1. 42 m 1. 57 m 1. 00 m 1. 00 m 1. 00 m 1. 00 m

# 放流管（A33路線）数量計算書

No. 4

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
マンホール可とう継手	呼び径1100 マンホール5号用 呼び径1100 フラット用	2.00 個 2.00 個
無収縮モルタル	マンホール部： $V_1 = \pi / 4 \times (1.244^2 - 1.144^2) \times 0.190 \times 2$ 既存水路： $V = \pi / 4 \times (1.244^2 - 1.144^2) \times 0.30 \times 1$ 計	0.07 0.06 0.13 m <sup>3</sup>
【管基礎工】 管基礎（改良土A）	BP. 3～+6.58（素掘り区間） $V = 1.75 \times 6.58 \times 0.20$ +6.58～No. A33-1 $V = 2.10 \times 1.98 \times 0.20$ No. A33-1～+34.28 $V = 2.10 \times 32.48 \times 0.20$ +34.28～EP. 2 $V = 2.10 \times 54.23 \times 0.20$ No. A33-1 5号マンホール部（未舗装） $V = (3.60 \times 3.60 - \pi / 4 \times 2.58^2) \times 0.850$ ※ (1.645+1.665)/2-0.022-0.783=0.850 計	2.30 0.83 13.64 22.78 6.57 46.12 m <sup>3</sup>
【管路土留め工】 鋼矢板打込工	打込み枚数：鋼矢板Ⅲ型（矢板長=10.00m，打込長=9.50m） 杭打機：電動式バイプロハンマ（N値50以下） 打込み枚数（管路部）： $N = \{(92.29 - 3.60 - 0.30) / 0.40\} \times 2$ 打込み枚数（人孔部）： $N = (3.60 \times 4 - 2.10 \times 2) / 0.40$ 計	442.00 26.00 468.00 枚
打込み重量	$W = 10.00 \times 0.060 \text{ t/m} \times 468$	280.80 t
鋼矢板引抜工	引抜き枚数：鋼矢板Ⅲ型（矢板長=10.00m，引抜長=9.50m）	N = 468.00 468.00 枚
引抜き重量		W = 280.80 280.80 t
支保工設置・撤去	管路部腹起：H-250×250×9×14 設置延長：L=(92.29-3.60-0.30)×1段×2(両側) 設置重量：W=176.78×0.080t/m ※0.30m：横越排水路壁厚	176.78 14.14

# 放流管（A33路線）数量計算書

No. 5

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
	管路部切梁：H-250×250×9×14 設置本数：L=(92.29-3.60-0.30)/3.00+1 = 31.00 1本当り設置長：L=2.10-(0.125+0.25)×2-0.50(キリンジャッキ) = 0.85 設置重量：W=0.85×0.080t/m×31本 = 2.11 人孔部切梁・腹起：H-300×300×10×15 設置延長：L=(3.60-0.125×2)×2+{3.60-(0.125+0.30)×2}×2 = 12.20 設置重量：W=12.20×0.10t/m = 1.22 小 計 = 17.47 副部材 (A)：W=17.47×0.22 = 3.84 副部材 (B)：W=17.47×0.04 = 0.70 設置・撤去重量 計 = 22.01	22.01 t
【マンホール設置工】		
5号組立マンホール	底版(φ2200×280)： N = 1.00 躯体ブロック(φ2200×2100)： N = 1.00 床版斜壁(φ2200×300)： N = 1.00 斜壁(φ900×φ600×600)： N = 1.00 調整リング(φ600×100)： N = 2.00 調整金具(調整高25mmまで)： N = 1.00 鉄蓋及び受枠： N = 1.00	1.00 個 1.00 個 1.00 個 1.00 個 2.00 個 1.00 組 1.00 組
削孔工	FRPM管(φ1100)： = 1.00	1.00 箇所
底部工	基礎砕石：管基礎工にて計上 $A = \pi / 4 \times 2.580^2 = 5.23m^2$ $V = \pi / 4 \times 2.580^2 \times 0.20 \times (1 + \text{ロス率} 0.2) = 1.26m^3$	5.23 m <sup>2</sup> 1.26 m <sup>3</sup>
コンクリート	インバートコンクリート：18-8-25(20)BB $V = \pi / 4 \times 2.20^2 \times (0.382 + 0.55) - (\pi / 4 \times 1.10^2 \times 2.20) / 2$ = 2.50	2.50 m <sup>3</sup>
モルタル上塗	$A = \pi / 4 \times 2.20^2 - 2.20 \times 1.10 + (\pi \times 1.10 \times 2.20) / 2$ = 5.18	5.18 m <sup>2</sup>
組立マンホール設置	5号組立マンホール(H=3.0m以下)： = 1.00	1.00 箇所
ブロック据付工	躯体ブロック，床版斜壁，斜壁ブロック×各1個 = 3.00	3.00 個
【舗装工】		
路盤	t=10cm：A=(98.87-3.6)×2.10+3.60×3.60 = 213.03	213.03 m <sup>2</sup>

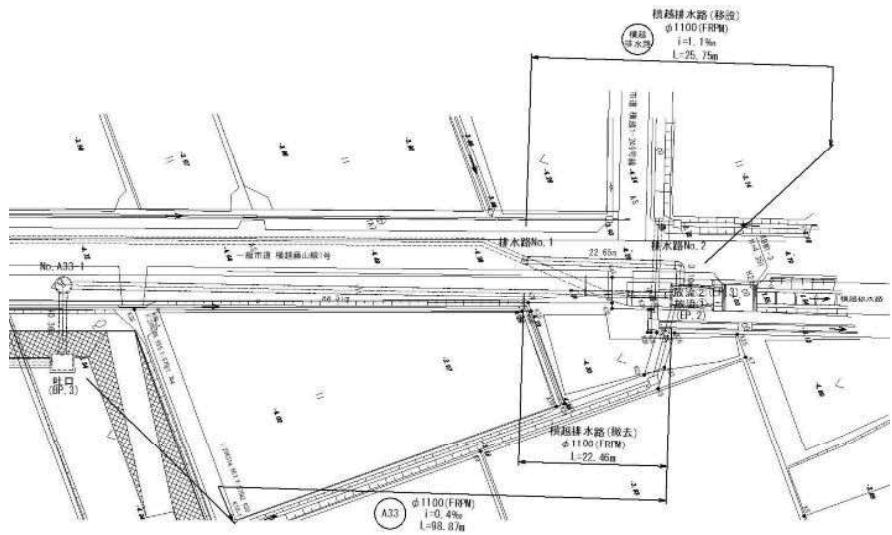
## 15.横越排水路移設

移設路線 排水路分岐点～放流② (EP.3) 数量計算書

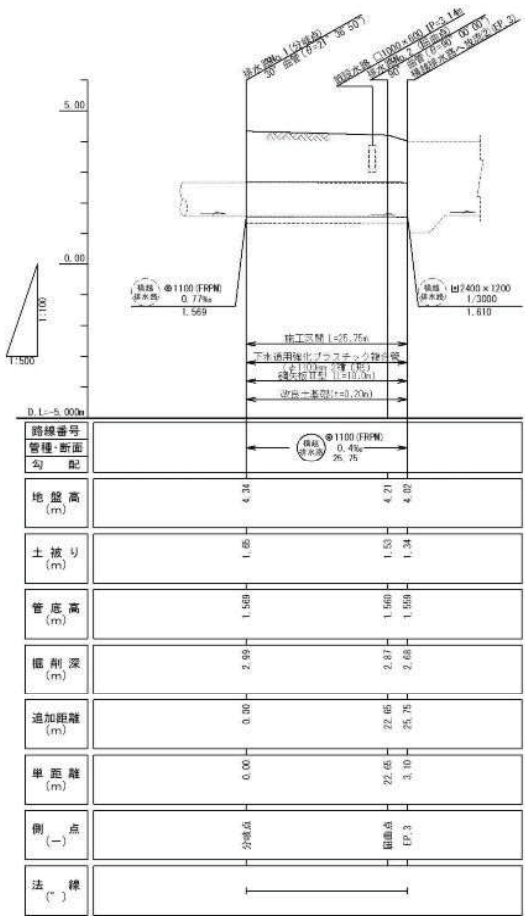
No. 1

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
-----	---------------	-----

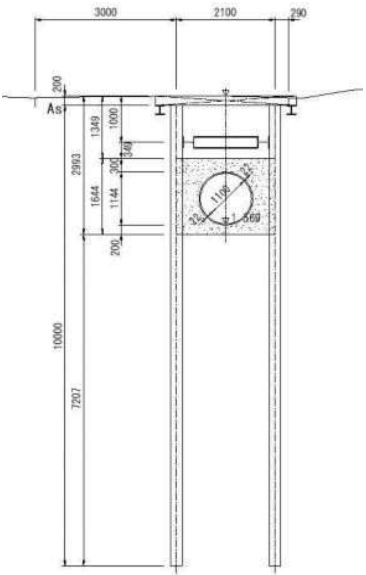
既設排水路平面図



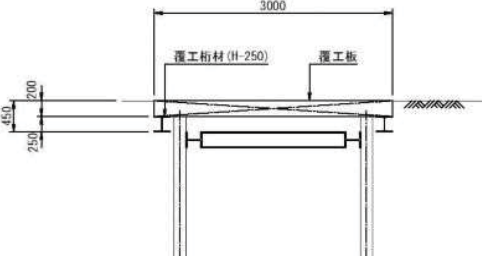
既設排水路断面図



掘削断面図



路面覆工



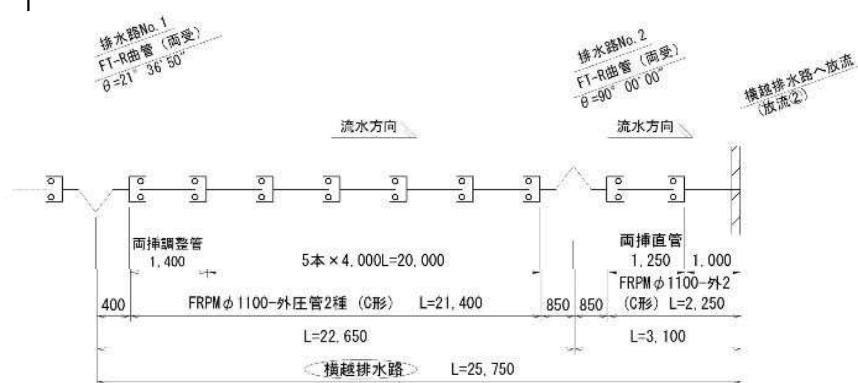
移設路線 排水路分岐点～放流② (EP. 3) 数量計算書

No. 2

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
【土工】		
一次掘削 (床掘)	分岐点～屈曲点 掘削幅： $B = 3.00$ 路線延長： $L = 22.65$ 掘削深：路面覆工 $0.20$ (覆工板)+ $0.25$ (受桁) $H = 0.45$ 掘削量： $V1=3.00 \times 22.65 \times (0.45-0.22)$ $= 15.63$ 屈曲点～EP. 3 掘削幅： $B = 3.00$ 路線延長： $L=3.10-0.30$ $L = 2.80$ 平均掘削深： $H = 0.45$ 掘削量： $V2=3.00 \times 2.80 \times (0.45-0.22)$ $= 1.93$	
二次掘削 (床掘)	分岐点～屈曲点 掘削幅： $B = 2.10$ 路線延長： $L = 22.65$ 平均掘削深： $H=(2.99+2.87)/2-0.45$ $= 2.48$ 掘削量： $V3=2.10 \times 22.65 \times 2.48$ $= 117.96$ 屈曲点～EP. 3 掘削幅： $B = 2.10$ 路線延長： $L=3.10-0.30$ $L = 2.80$ 平均掘削深： $H=(2.87+2.68)/2-0.45$ $= 2.33$ 掘削量： $V4=2.10 \times 2.80 \times 2.33$ $= 13.70$ 計 $= 149.22$	149.22 m <sup>3</sup>
埋戻し (改良土B)	分岐点～EP. 3 路線延長： $L = 25.75$ $V=(2.10 \times 1.444 - \pi/4 \times 1.144^2) \times (25.75-0.30)$ $= 51.02$	51.02 m <sup>3</sup>
埋戻し (改良土C)	分岐点～屈曲点 埋戻深： $H=2.93-(1.644+0.45)$ $= 0.84$ 埋戻量： $V1=\{2.10 \times 0.84+3.00 \times (0.45-0.35)\} \times 22.65$ $= 46.75$ 屈曲点～EP. 3 埋戻深： $H=2.78-(1.644+0.45)$ $= 0.69$ 埋戻量： $V2=\{2.10 \times 0.69+3.00 \times (0.45-0.35)\} \times 2.80$ $= 4.90$ 計 $= 51.65$	51.65 m <sup>3</sup>
発生土処理	改良土計 $V=51.02$ (改良土B)+ $51.65$ (改良土C)+ $10.69$ (改良土A) $= 113.36$ $V=149.22-113.36 \times 1.11$ $= 23.39$	113.36 m <sup>3</sup> 23.39 m <sup>3</sup>

移設路線 排水路分岐点～放流②（EP. 3）数量計算書

No. 3

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
【管布設工】	管 割 図（横越排水路） 	
布設延長	FRPM φ 1100 : L = 25.75	25.75 m
FRPM φ 1100	標準管 : L=4.00×5 = 20.00 調整管（両挿） : L=1.40×1 = 1.40 調整管（両挿） : L=1.25×1 = 1.25 曲管（22°） : L=0.80×1 = 0.80 曲管（90°） : L=1.70×1 = 1.70 下流用マンホール短管 : L=1.00×1 = 1.00	20.00 m 1.40 m 1.25 m 0.80 m 1.70 m 1.00 m
マンホール可とう継手	呼び径1100 フラット用 = 1.00	1.00 個
無収縮モルタル	既存水路V=π/4×(1.244 <sup>2</sup> -1.144 <sup>2</sup> )×0.30×1 = 0.06	0.06 m <sup>3</sup>
【管基礎工】		
管基礎（改良土A）	横越排水路 : V=2.10×0.20×(25.75-0.30) = 10.69	10.69 m <sup>3</sup>
【管路土留め工】		
鋼矢板打込工	打込み枚数 : 鋼矢板Ⅲ型（矢板長=10.00m, 打込長=9.50m） 杭打機 : 電動式バイプロハンマ（N値50以下） 打込み枚数（管路部） : N={ (25.75-0.30)/0.40 } × 2 = 128.00 ※0.30m : 横越排水路壁厚	128.00 枚
打込み重量	W=10.00×0.060t/m×128 = 76.80	76.80 t
鋼矢板引抜工	引抜き枚数 : 鋼矢板Ⅲ型（矢板長=10.00m, 引抜長=9.50m） N = 128.00	128.00 枚
引抜き重量	W = 76.80	76.80 t



移設路線 排水路分岐点～放流② (EP. 3) 数量計算書

No. 4

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
支保工設置・撤去	管路部腹起 : H-250×250×9×14 設置延長 : $L=(25.75-0.30) \times 1 \text{段} \times 2 \text{(両側)}$ = 50.90 設置重量 : $W=50.90 \times 0.080 \text{t/m}$ = 4.07 管路部切梁 : H-250×250×9×14 設置本数 : $L=(25.75-0.30) / 3.00 + 1$ = 10.00 1本当り設置長 : $L=2.10-(0.125+0.25) \times 2-0.50 \text{(キリンジャッキ)}$ = 0.85 設置重量 : $W=0.85 \times 0.080 \text{t/m} \times 10 \text{本}$ = 0.68 <div style="text-align: right;">小 計 = 4.75</div> 副部材 (A) : $W=4.75 \times 0.22$ = 1.05 副部材 (B) : $W=4.75 \times 0.04$ = 0.19 <div style="text-align: right;">設置・撤去重量 計 = 5.99</div>	5.99 t
【舗装工】 舗装版切断	As舗装 t=22cm (一級市道 横越中央線) 既設構造物厚t=0.30m 掘削時 : $L=(25.75-0.30) \times 2 + 3.00$ = 53.90 本復旧時 : $L=(25.75-0.30+0.30) \times 2 + (3.00+0.30) \times 2$ = 55.10 <div style="text-align: right;">計 = 109.00</div> 片側影響幅t=0.30m	109.00 m
舗装版破碎	As舗装 t=4cm (一級市道 横越中央線) ② 本復旧時 (仮復旧状態) : $A=(25.75-0.30) \times 3.00$ = 76.35 As舗装 t=22cm (一級市道 横越中央線) ① 掘削 (摩耗層～上層路盤まで) 時 : $A=(25.75-0.30) \times 3.00$ = 76.35 ② 本復旧 (仮復旧状態) 時 : $A=(25.75-0.30+0.30) \times (3.00+0.60) - 76$ = 16.35 <div style="text-align: right;">↑ 影響範囲60cmのみ 計 = 92.70</div>	76.35 m <sup>2</sup>     92.70 m <sup>2</sup>
舗装殻運搬	$V=76.35 \times 0.04 + 92.70 \times 0.22$ = 23.45	23.45 m <sup>3</sup>
舗装殻処分	$W=23.45 \times 2.35 \text{t/m}^3$ = 55.11	55.11 t
路盤	再生クラッシャーラン t=31cm : $A = 76.35$	76.35 m <sup>2</sup>
仮表層	t=4cm : $A = 76.35$	76.35 m <sup>2</sup>
瀝青安定処理	t=5cm : $A = 92.70$	92.70 m <sup>2</sup>
基層	粗粒度アスコン (t=5cm) : $A = 92.70$	92.70 m <sup>2</sup>
表層	密粒度アスコン (新20FH, t=5cm) : $A = 92.70$	92.70 m <sup>2</sup>

移設路線 排水路分岐点～放流② (EP. 3) 数量計算書

No. 5

名 称	略 図 及 び 計 算 式	数 量
不陸整正(補充材無し)	$A = 76.35$	$76.35 \text{ m}^2$
不陸整正(補充材有り)	$A = 16.35$	$16.35 \text{ m}^2$
路盤掘削	$V=76.35 \times 0.11$ $= 8.40$	$8.40 \text{ m}^3$
発生土処理	$V = 8.40$	$8.40 \text{ m}^3$
成形目地材	$t=5\text{cm} : L=(25.75-0.30+0.30) \times 2+(3.00+0.60)$ $= 55.10$	$55.10 \text{ m}$
【防護コンクリート】 コンクリート	$V=(1.744 \times 1.744 - \pi/4 \times 1.144^2) \times 0.30 \times 2$ 巻立コンクリート厚:0.30m $= 1.21$	$1.21 \text{ m}^3$
型枠	$A=(1.744 \times 0.300 \times 2 + 1.744 \times 1.744 - \pi/4 \times 1.144^2) \times 2$ $= 6.12$	$6.12 \text{ m}^2$
鉄筋 (アンカー用)	SD345 D13mm $W=(3.543 \times 2 + 0.35 \times 24) \times 0.995 \times 2$ $(0.172 \times 2 + 1.20) \times 2 + 0.455$ $W = 30.82$ $L = 3.543$	$30.82 \text{ kg}$
【コンクリート削孔工】	削孔対象径 $\phi 1244 \sim 1301\text{mm}$ , 既設構造物厚 $t=300 : N=1 \times 2$ $= 2.00$ 削孔径 $\phi 160 : N=28 \times 2$ $= 56.00$ 削孔径 $\phi 10.5 : N=24 \times 2$ $= 48.00$	$2.00$ 箇所 $56.00$ 孔 $48.00$ 孔
【既設管撤去工】	FRPM $\phi 1100 :$ $V=\pi/4 \times (1.144^2 - 1.100^2) \times 22.46$ $W=(0.862/4.0) \times 22.46$ $L = 22.46$ $V = 1.74$ $W = 4.84$	$22.46 \text{ m}$ $1.74 \text{ m}^3$ $4.84 \text{ t}$
【路面覆工】 覆工板設置・撤去	覆工面積 (既設構造物厚 $t=0.30\text{m}$ ) $A=(25.75-0.30) \times 3.00$ $= 76.35$	$76.35 \text{ m}^2$
覆工板重量	$W=76.35 \times 0.200 \text{ t/m}^2$ $= 15.27$	$15.27 \text{ t}$
覆工桁材	覆工受桁 (H-250 $\times$ 250 $\times$ 9 $\times$ 14) $L=(25.75-0.30) \times 2$ $W=50.90 \times 0.080 \text{ t/m}$ $= 50.90$ $= 4.07$ 桁材合計 $= 4.07$	$4.07 \text{ t}$