

流末排水路 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

土 工 数 量 計 算 書 NO. 1 (1式当り)			
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
☐ 掘 削 工 1. 掘 削 (土砂)	$V = \text{別紙面積計算書より} = 43.7$	m ³	44
☐ 盛 土 工 1. 盛 土 (流用土)	$V = \text{別紙面積計算書より} = 17.7$	m ³	18
☐ 法面整形工 1. 法面整形 (切土部)	$A = \text{別紙面積計算書より} = 15.7$	m ²	16
2. 法面整形 (盛土部)	$A = \text{別紙面積計算書より} = 19.8$	m ²	20
☐ 残土処理工 1. 土砂等運搬 (土砂)	$V = 43.7 - 17.7 / 0.9 = 24.0$	m ³	24

NO. 1

測 点

面積
(m²)

立積
(m^3)

摘 要

NO. 0+10.00断面利用

NO. 7+12.00断面利用

43.7

NO. 2

測点	距離 (m)	面積 (m^2)	平均面積 (m^2)	立積 (m^3)	摘要
N0. 0 + 3.000	—	0.6	—	—	N0. 0+10. 00断面利用
N0. 0 + 10.000	7.000	0.6	0.60	4.2	
N0. 1 + 0.000	10.000	0.7	0.65	6.5	
N0. 2 + 0.000	20.000	0.0	0.35	7.0	
N0. 3 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	
N0. 4 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	
N0. 5 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	
N0. 6 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	
N0. 7 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	
N0. 7 + 12.000	12.000	0.0	0.00	0.0	
N0. 7 + 15.200	3.200	0.0	0.00	0.0	N0. 7+12. 00断面利用
合計	152.200			17.7	

NO. 3

測点	距離 (m)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m^2)	摘要
N0. 6 + 18.900	—	0.0	—	—	
N0. 7 + 0.000	1.100	2.4	1.20	1.3	
N0. 7 + 12.000	12.000	0.0	1.20	14.4	
合　計	13.100			15.7	

NO. 4

測点	距離 (m)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m^2)	摘要
NO. 0 + 3.000	—	0.9	—	—	NO. 0+10.00断面利用
NO. 0 + 10.000	7.000	0.9	0.90	6.3	
NO. 1 + 0.000	10.000	1.0	0.95	9.5	
NO. 1 + 4.000	4.000	1.0	1.00	4.0	NO. 1断面利用
合 計	21.000			19.8	

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 植 生 工			
1. 植生マット	A = 別紙面積計算書より = 15.7	m ²	16
2. 張 芝	A = 別紙面積計算書より = 19.8	m ²	20

法 面 工 計 算 書

NO. 1

植生マット

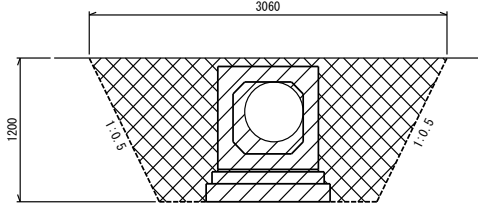
測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 6 + 18.900	—	0.0	—	—	
NO. 7 + 0.000	1.100	2.4	1.20	1.3	
NO. 7 + 12.000	12.000	0.0	1.20	14.4	
合 計	13.100			15.7	

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

カルバート工 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

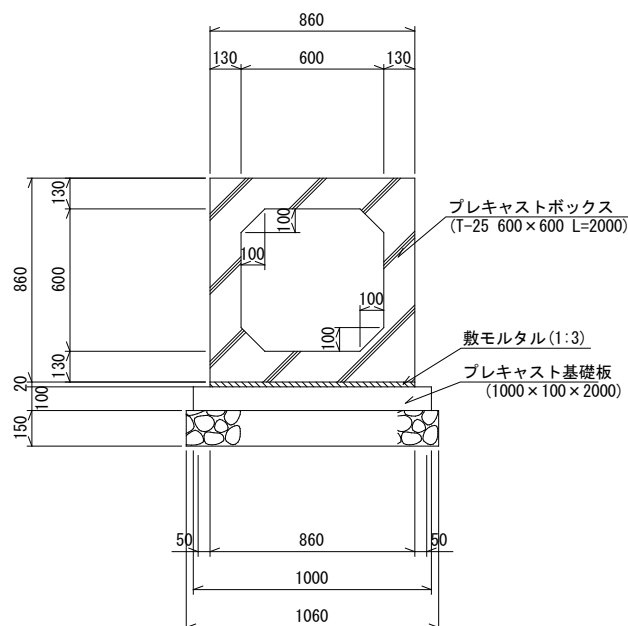
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 作業土工	[土工断面図] L = 8.0 m  床掘 A=2.8m² 埋戻し A=1.9m²		
1. 床 掘 (土砂)	$V = 2.8 \times 8.0$	=	22.4 m ³
2. 埋 戻 し (流用土)	$V = 1.9 \times 8.0$	=	15.2 m ³
3. 土砂等運搬 (土砂)	$V = 22.4 - 15.2 / 0.9$	=	5.5 m ³
□ プレキャスト カルバート工			
1. プレキャストボックス (600×600)	L = 別紙延長調書より	=	8.0 m

プレキャストボックス 単位数計算書

NO. 1

(10m当り)

(600×600)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
プレキャストボックス (T-25 600×600 L=2000)	$W=2000\text{kg/個}$ $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.860 \times 0.020 \times 10.0 = 0.172$	m ³	0.17
プレキャスト基礎版 (1000×100×2000)	$W=470\text{kg/枚}$ $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	枚	5.0
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.060 \times 10.0 = 10.600$	m ²	10.60

排水構造物工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作 業 土 工			式	1	
	床 掘	土砂	m ³	390	
	埋 戻 し	流用土	m ³	280	
	土 砂 等 運 搬	土砂	m ³	76	
側 溝 工			式	1	
	U 字 溝	PU-600	m	146	
	U型カルバート	600×600	m	81	
	U型フリューム	600×800	m	24	
	自由勾配側溝	縦断用 600×700～1000	m	42	
管 渠 工			式	1	
	塩 ビ 管	VP φ 300 砂基礎	m	5	
集 水 枡 工			式	1	
	場所打集水枡A	800×800×800 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡B	800×800×800 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡C	800×800×1000 18-8-25BB	個所	2	
	場所打集水枡D	800×800×800 18-8-25BB	個所	2	
	場所打集水枡E	800×800×800 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡F	800×800×900 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡G	800×800×900 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡H	900×900×900 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡I	800×800×900 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡J	800×800×1200 18-8-40BB	個所	1	

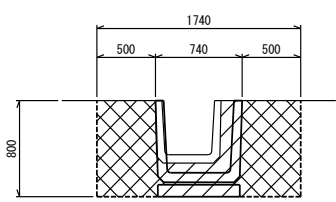
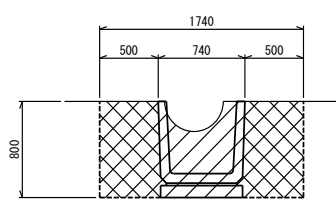
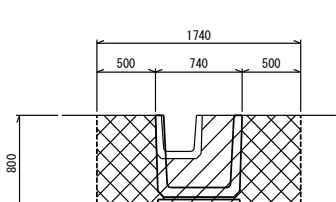
作業土工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
1. 床 掘 (土砂)	・ 下流部 $V1 = \text{別紙計算書より} = 203.0$ ・ 上流部 (次頁土工図参照) - D路線 C路線 $V2 = 1.1 \times 30.4 \text{ m} + 1.3 \times 103.7 \text{ m}$ - C路線上流 $+ 1.3 \times 11.6 \text{ m} = 183.3$ $\Sigma V = 386.3$	m ³	390
2. 埋 戻 し (流用土)	・ 下流部 $V1 = \text{別紙計算書より} = 162.4$ ・ 上流部 (次頁土工図参照) - D路線 C路線 $V2 = 0.8 \times 30.4 \text{ m} + 0.8 \times 103.7 \text{ m}$ - C路線上流 $+ 0.8 \times 11.6 \text{ m} = 116.6$ $\Sigma V = 279.0$	m ³	280
3. 土砂等運搬 (土砂)	・ 下流部 $V1 = 203.0 - 162.4 / 0.9 = 22.6$ ・ 上流部 $V2 = 183.3 - 116.6 / 0.9 = 53.7$ $\Sigma V = 76.3$	m ³	76

作業土工数量計算書

NO. 2
(1式当り)

種 別 ・ 細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
[上流部PU-600]	【土工図】 ・ D路線 $L = 30.4 \text{ m}$  床 掘 $A=1.1\text{m}^2$ 埋戻し $A=0.8\text{m}^2$ ・ C路線 $L = 103.7 \text{ m}$  床 掘 $A=1.3\text{m}^2$ 埋戻し $A=0.8\text{m}^2$ ・ C路線上流 $L = 11.6 \text{ m}$  床 掘 $A=1.3\text{m}^2$ 埋戻し $A=0.8\text{m}^2$		

作 業 土 工 計 算 書

NO. 2

埋 戻 し

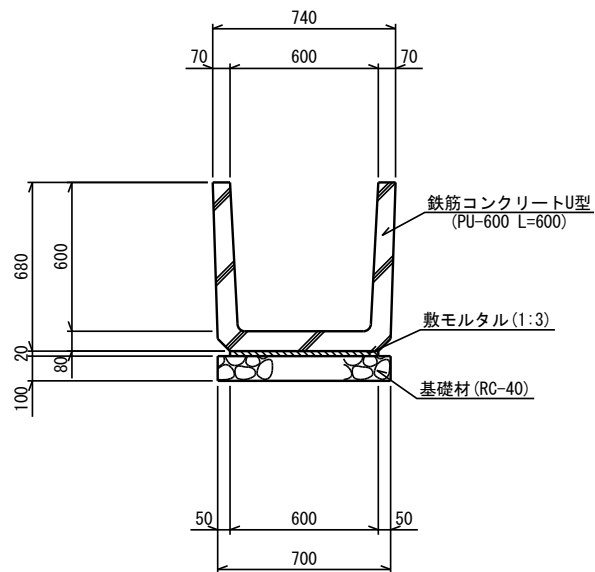
測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO. 0 + 3.000	—	1.4	—	—	NO. 0+10.00断面利用
NO. 0 + 10.000	7.000	1.4	1.40	9.8	
NO. 1 + 0.000	10.000	1.2	1.30	13.0	
NO. 2 + 0.000	20.000	1.1	1.15	23.0	
NO. 3 + 0.000	20.000	1.2	1.15	23.0	
NO. 4 + 0.000	20.000	1.1	1.15	23.0	
NO. 5 + 0.000	20.000	1.1	1.10	22.0	
NO. 6 + 0.000	20.000	1.0	1.05	21.0	
NO. 7 + 0.000	20.000	1.1	1.05	21.0	
NO. 7 + 12.000	12.000	0.0	0.55	6.6	
NO. 7 + 15.200	3.200	0.0	0.00	0.0	NO. 7+12.00断面利用
合 計	152.200			162.4	

PU-600

単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)



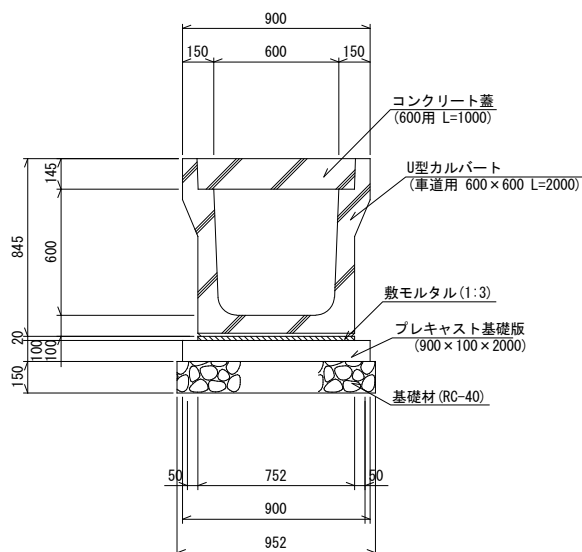
名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋コンクリートU型 (PU-600 L=600)	$N = \quad = 16.5$	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$V = 0.600 \times 0.020 \times 10.0 = 0.120$	m ³	0.12
基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.700 \times 10.0 = 7.000$	m ²	7.00

U型カルバート 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

(600×600)



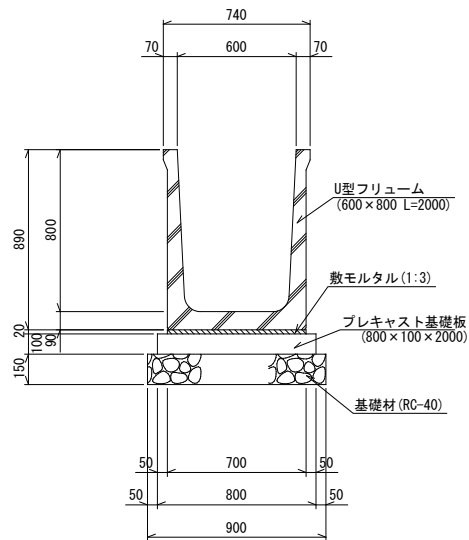
名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
U型カルバート (車道用 600×600 L=2000)	$W=1060\text{kg/個}$ $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	個	5.0
コンクリート蓋 (600用 L=1000)	$W=250\text{kg/個}$ $N = 10.0 \div 1.000 = 10.0$	枚	10.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.752 \times 0.020 \times 10.0 = 0.150$	m ³	0.15
プレキャスト基礎版 (900×100×2000)	$W=423\text{kg/枚}$ $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	枚	5.0
基礎材 (RC-40 t=15cm)	$A = 0.952 \times 10.0 = 9.520$	m ²	9.52

U型フリューム 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

(600×800)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
U型フリューム (600×800 L=2000)	$W=840\text{kg/個}$ $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.700 \times 0.020 \times 10.0 = 0.140$	m ³	0.14
プレキャスト基礎板 (800×100×2000)	$W=376\text{kg/枚}$ $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	枚	5.0
基礎材 (RC-40 t=15cm)	$A = 0.900 \times 10.0 = 9.000$	m ²	9.00

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

自由勾配側溝 数量計算書

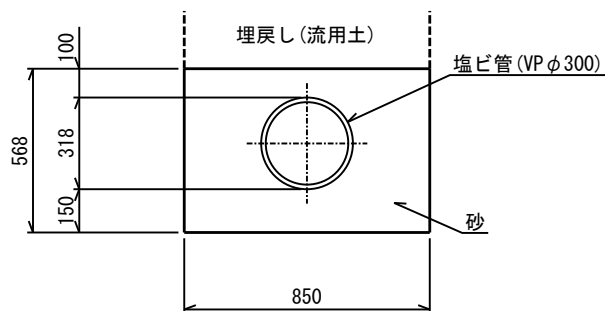
NO. 2
(1式当り)

細 別 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
9. 基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	$\begin{aligned} & \begin{array}{ccccc} & 600 \times 700 & 600 \times 800 & 600 \times 900 & \\ A = & (& 4.760 & + & 23.110 & + & 6.000 &) \times 0.950 \\ & & 600 \times 1000 & & & & \\ & + & 8.500 & \times & 0.980 & & = & 40.507 \end{array} \end{aligned}$	m ²	41

塩ビ管 (VP φ 300) 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)



名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
塩 ビ 管 (VP φ 300)	$L = 10.0$	m	10.0
砂	$V = (0.850 \times 0.568 - \pi / 4 \times 0.318^2) \times 10.0 = 4.033$	m ³	4.03

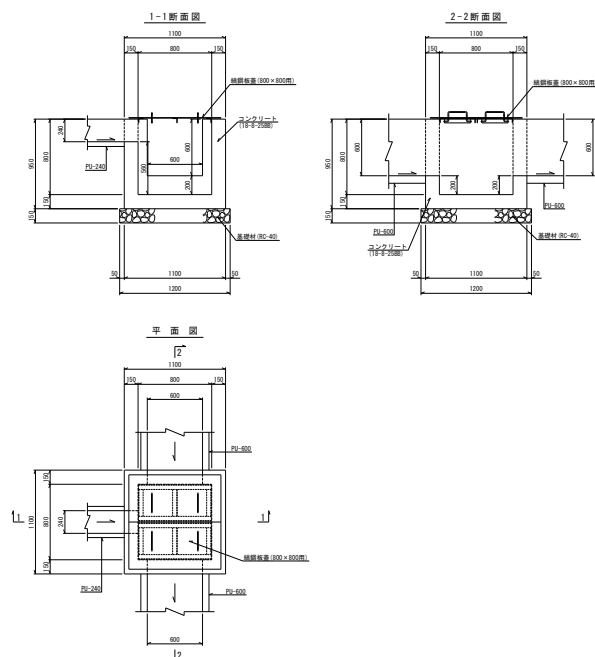
NO. 1

[illegible]

場所打集水桝A 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

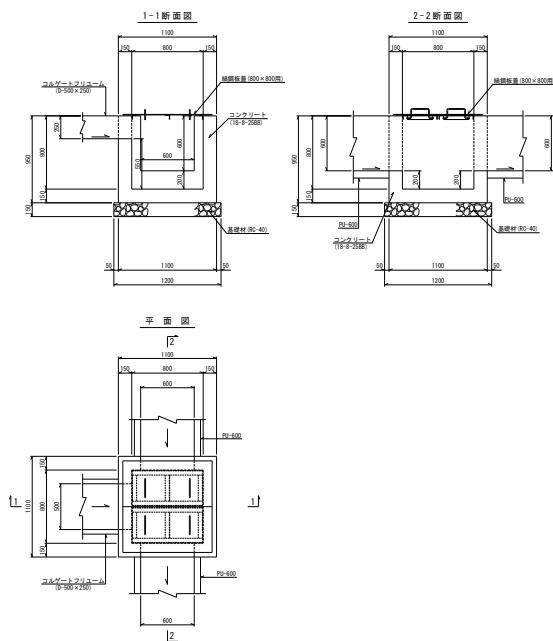


名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.950 \times 10.0 = 11.495$ [除外] $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.800 \times 10.0 = -5.120$ $V3 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -1.080$ $V4 = 0.240 \times 0.240 \times 0.150 \times 10.0 = -0.086$ $\Sigma V = 5.209$	m ³	5.21
型 枠	$A1 = 1.100 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 41.800$ $A2 = 0.800 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 30.400$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 3 \times 2 \times 10.0 = 5.400$ $A4 = 0.240 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = 1.080$ [除外] $A5 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -14.400$ $A6 = 0.240 \times 0.240 \times 2 \times 10.0 = -1.152$ $\Sigma A = 63.128$	m ²	63.13
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
縞鋼板蓋 (800×800用)	W=65kg/組 $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝B 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

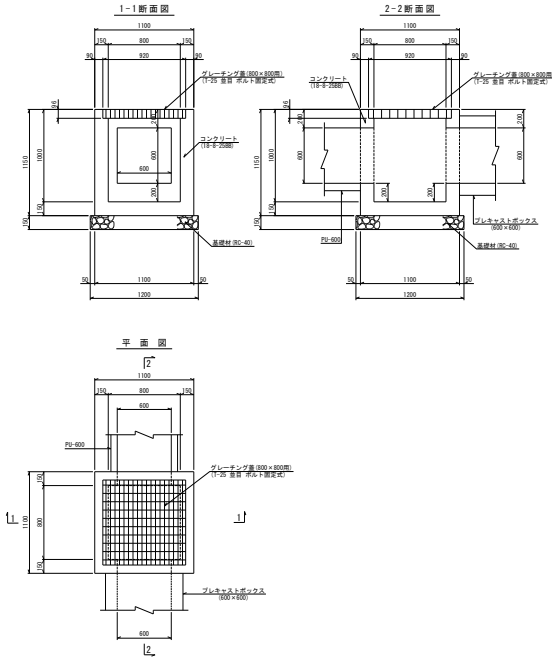


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.950 \times 10.0 = 11.495$ [除外] $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.800 \times 10.0 = -5.120$ $V3 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -1.080$ $V4 = \pi \times 0.250^2 / 2 \times 0.150 \times 10.0 = -0.147$ $\Sigma V = 5.148$	m ³	5.15
型 枠	$A1 = 1.100 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 41.800$ $A2 = 0.800 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 30.400$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 3 \times 2 \times 10.0 = 5.400$ [除外] $A4 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -14.400$ $A5 = \pi \times 0.250^2 / 2 \times 2 \times 10.0 = -1.963$ $\Sigma A = 61.237$	m ²	61.24
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
縞鋼板蓋 (800×800用)	$W=65\text{kg/組}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝C 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

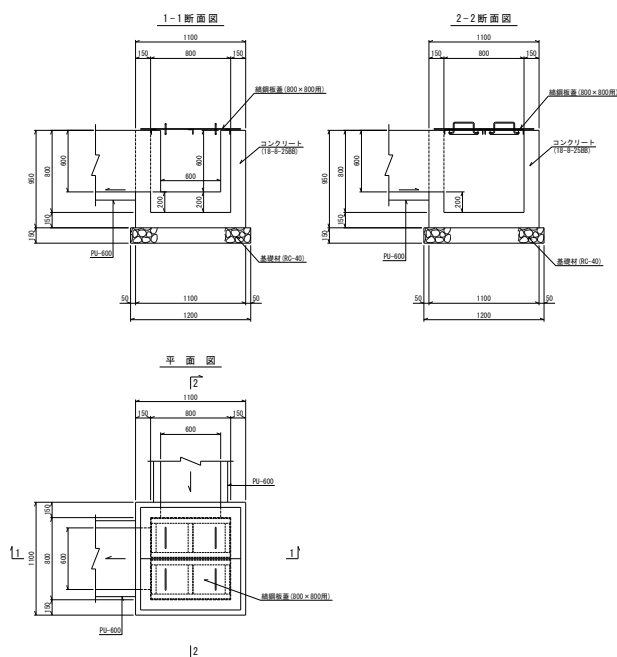


名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 1.150 \times 10.0 = 13.915$ [除外] $V2 = 0.920 \times 0.920 \times 0.096 \times 10.0 = -0.813$ $V3 = 0.800 \times 0.800 \times 0.904 \times 10.0 = -5.786$ $V4 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -1.080$ $\Sigma V = 6.236$	m ³	6.24
型 枠	$A1 = 1.100 \times 1.150 \times 4 \times 10.0 = 50.600$ $A2 = 0.800 \times 1.054 \times 4 \times 10.0 = 33.728$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 4 \times 2 \times 10.0 = 7.200$ [除外] $A4 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -14.400$ $\Sigma A = 77.128$	m ²	77.13
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
グレーチング蓋 (800×800用)	T-25 並目 ボルト固定式 W=118.5kg/組 $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝D 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

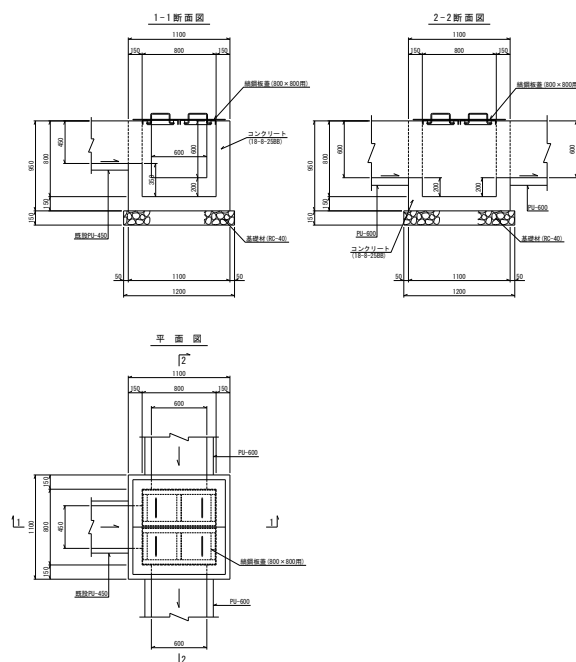


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.950 \times 10.0 = 11.495$ [除外] $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.800 \times 10.0 = -5.120$ $V3 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -1.080$ $\Sigma V = 5.295$	m ³	5.30
型 枠	$A1 = 1.100 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 41.800$ $A2 = 0.800 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 30.400$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 3 \times 2 \times 10.0 = 5.400$ [除外] $A4 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -14.400$ $\Sigma A = 63.200$	m ²	63.20
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
縞鋼板蓋 (800×800用)	$W=65\text{kg/組}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝E 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

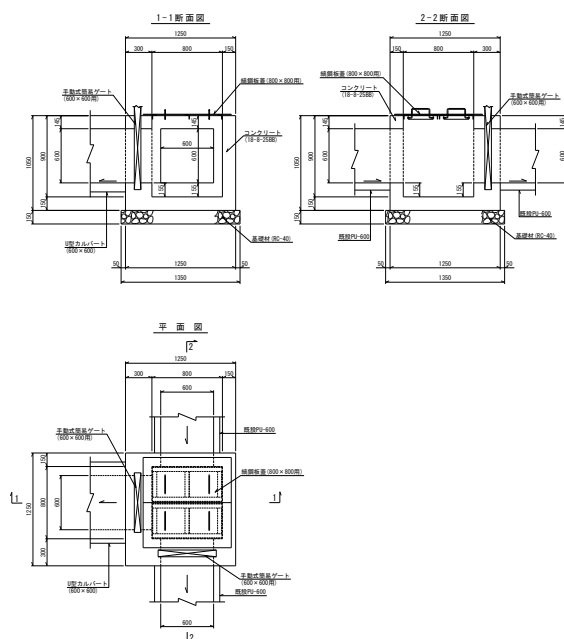


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.950 \times 10.0 = 11.495$ [除外] $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.800 \times 10.0 = -5.120$ $V3 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -1.080$ $V4 = 0.450 \times 0.450 \times 0.150 \times 10.0 = -0.304$ $\Sigma V = 4.991$	m ³	4.99
型 枠	$A1 = 1.100 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 41.800$ $A2 = 0.800 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 30.400$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 3 \times 2 \times 10.0 = 5.400$ $A4 = 0.450 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = 2.025$ [除外] $A5 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -14.400$ $A6 = 0.450 \times 0.450 \times 2 \times 10.0 = -4.050$ $\Sigma A = 61.175$	m ²	61.18
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
鋼鋼板蓋 (800×800用)	$W=65\text{kg/組}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝F 単位数計算書

NO. 1

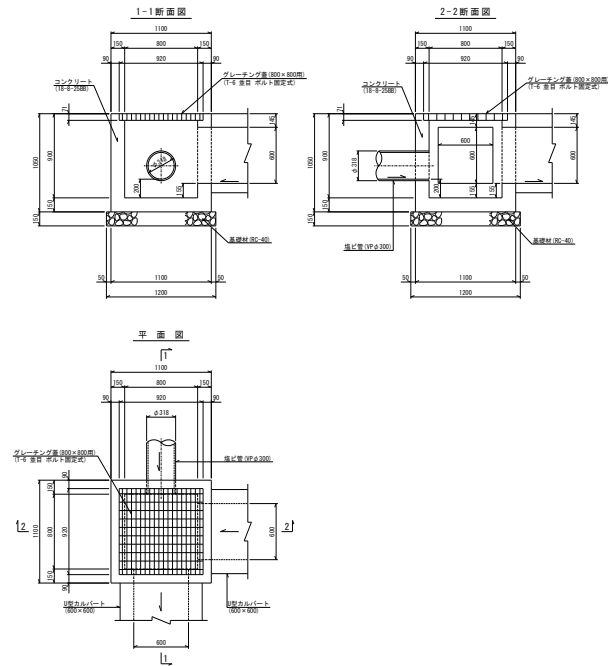
(10ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.250 \times 1.250 \times 1.050 \times 10.0 = 16.406$ [除外] $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.900 \times 10.0 = -5.760$ $V3 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 10.0 = -0.540$ $V4 = 0.600 \times 0.600 \times 0.300 \times 2 \times 10.0 = -2.160$ $\Sigma V = 7.946$	m ³	7.95
型 枠	$A1 = 1.250 \times 1.050 \times 4 \times 10.0 = 52.500$ $A2 = 0.800 \times 1.050 \times 4 \times 10.0 = 33.600$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 4 \times 10.0 = 3.600$ $A4 = 0.600 \times 0.300 \times 4 \times 2 \times 10.0 = 14.400$ [除外] $A5 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 3 \times 10.0 = -21.600$ $\Sigma A = 82.500$	m ²	82.50
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.350 \times 1.350 \times 10.0 = 18.225$	m ²	18.23
縞鋼板蓋 (800×800用)	W=65kg/組 $N = 10.0$	組	10.0
手動式簡易ゲート (600×600用)	$N = 2 \times 10.0 = 20.0$	基	20.0

場所打集水桝G 単位数量計算書

NO. 1
(10ヶ所当り)

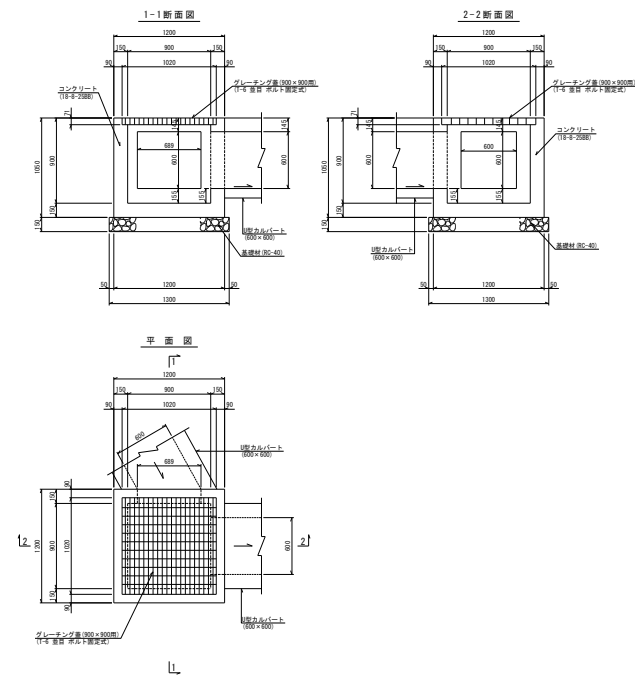


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 1.050 \times 10.0 = 12.705$ [除外] $V2 = 0.920 \times 0.920 \times 0.071 \times 10.0 = -0.601$ $V3 = 0.800 \times 0.800 \times 0.829 \times 10.0 = -5.306$ $V4 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -1.080$ $V5 = \pi / 4 \times 0.318^2 \times 0.150 \times 10.0 = -0.119$ $\Sigma V = 5.599$	m ³	5.60
型 枠	$A1 = 1.100 \times 1.050 \times 4 \times 10.0 = 46.200$ $A2 = 0.800 \times 0.979 \times 4 \times 10.0 = 31.328$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 4 \times 2 \times 10.0 = 7.200$ [除外] $A4 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -14.400$ $A5 = \pi / 4 \times 0.318^2 \times 2 \times 10.0 = -1.588$ $\Sigma A = 68.740$	m ²	68.74
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
グレーチング蓋 (800×800用)	T-6 並目 ボルト固定式 W=89.6kg/組 $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝H 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

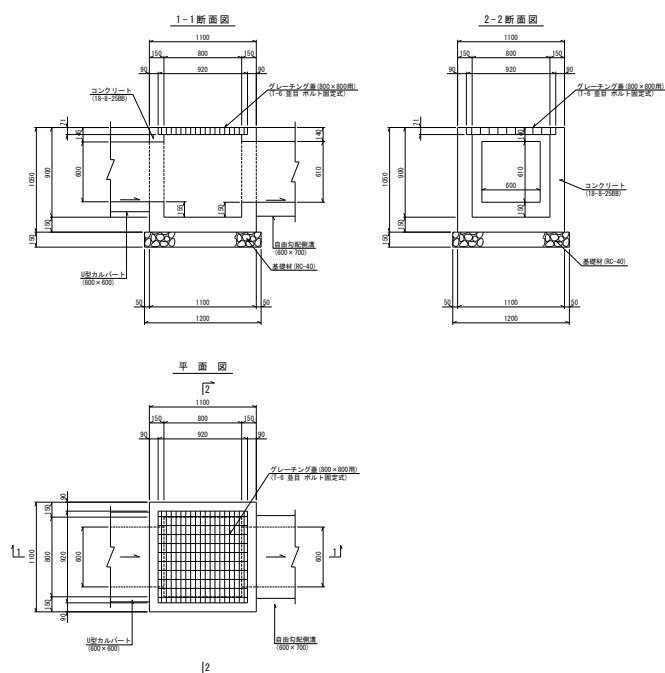


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.200 \times 1.200 \times 1.050 \times 10.0 = 15.120$ [除外] $V2 = 1.020 \times 1.020 \times 0.071 \times 10.0 = -0.739$ $V3 = 0.900 \times 0.900 \times 0.829 \times 10.0 = -6.715$ $V4 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 10.0 = -0.540$ $V5 = 0.689 \times 0.600 \times 0.150 \times 10.0 = -0.620$ $\Sigma V = 6.506$	m ³	6.51
型 枠	$A1 = 1.200 \times 1.050 \times 4 \times 10.0 = 50.400$ $A2 = 0.900 \times 0.979 \times 4 \times 10.0 = 35.244$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 4 \times 10.0 = 3.600$ $A4 = (0.689 + 0.600) \times 2 \times 0.150 \times 10.0 = 3.867$ [除外] $A5 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 10.0 = -7.200$ $A6 = 0.689 \times 0.600 \times 2 \times 10.0 = -8.268$ $\Sigma A = 77.643$	m ²	77.64
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.300 \times 1.300 \times 10.0 = 16.900$	m ²	16.90
グレーチング蓋 (900×900用)	T-6 並目 ボルト固定式 W=107.8kg/組 $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝I 単位数計算書

NO. 1

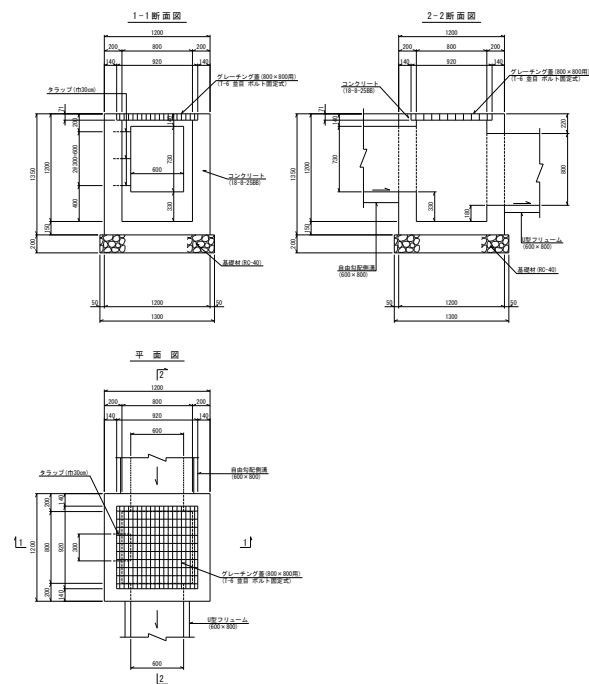
(10ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 1.050 \times 10.0 = 12.705$ [除外] $V2 = 0.920 \times 0.920 \times 0.071 \times 10.0 = -0.601$ $V3 = 0.800 \times 0.800 \times 0.829 \times 10.0 = -5.306$ $V4 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 10.0 = -0.540$ $V5 = 0.600 \times 0.610 \times 0.150 \times 10.0 = -0.549$ $\Sigma V = 5.709$	m ³	5.71
型 枠	$A1 = 1.100 \times 1.050 \times 4 \times 10.0 = 46.200$ $A2 = 0.800 \times 0.979 \times 4 \times 10.0 = 31.328$ $A3 = 0.600 \times 0.150 \times 4 \times 10.0 = 3.600$ $A4 = (0.600 + 0.610) \times 2 \times 0.150 \times 10.0 = 3.630$ [除外] $A5 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 10.0 = -7.200$ $A6 = 0.600 \times 0.610 \times 2 \times 10.0 = -7.320$ $\Sigma A = 70.238$	m ²	70.24
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
グレーチング蓋 (800×800用)	T-6 並目 ボルト固定式 W=89.6kg/組 $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝J 単位数量計算書

NO. 1
(10ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 1.200 \times 1.200 \times 1.350 \times 10.0 = 19.440$ [除外] $V2 = 0.920 \times 0.920 \times 0.071 \times 10.0 = -0.601$ $V3 = 0.800 \times 0.800 \times 1.129 \times 10.0 = -7.226$ $V4 = 0.600 \times 0.730 \times 0.200 \times 10.0 = -0.876$ $V5 = 0.600 \times 0.800 \times 0.200 \times 10.0 = -0.960$ $\Sigma V = 9.777$	m ³	9.78
型 枠	$A1 = 1.200 \times 1.350 \times 4 \times 10.0 = 64.800$ $A2 = 0.800 \times 1.279 \times 4 \times 10.0 = 40.928$ $A3 = (0.600 + 0.730) \times 2 \times 0.150 \times 10.0 = 3.990$ $A4 = (0.600 + 0.800) \times 2 \times 0.150 \times 10.0 = 4.200$ [除外] $A5 = 0.600 \times 0.730 \times 2 \times 10.0 = -8.760$ $A6 = 0.600 \times 0.800 \times 2 \times 10.0 = -9.600$ $\Sigma A = 95.558$	m ²	95.56
基 礎 材 (RC-40 t=20cm)	$A = 1.300 \times 1.300 \times 10.0 = 16.900$	m ²	16.90

場所打集水桝J 単位数量計算書

NO. 2

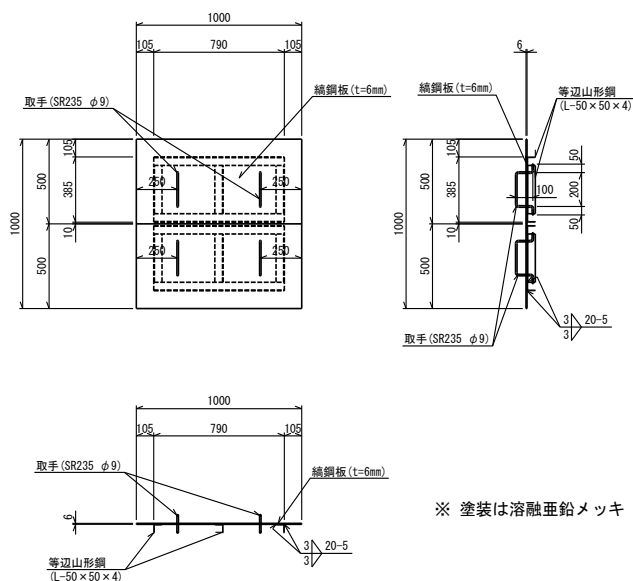
(10ヶ所当り)

名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
グレーチング蓋 (800×800用)	T-6 並目 ボルト固定式 W=89.6kg/組 N = = 10.0	組	10.0
タラップ (巾30cm)	N = 3 × 10.0 = 30.0	個	30.0

縞 鋼 板 蓋 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1
(10組当り)

(800×800用)



※ 塗装は溶融亜鉛メッキ JIS H 8641 HDZT 70 とする。

名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
縞 鋼 板 (t=6mm)	$W = \frac{1.000 \times 0.500 \times 2 \times 48.77 \text{ kg/m}^2}{1000 \times 10} = 0.488$	t	0.49
等辺山形鋼 (L-50×50×4)	$W = \frac{(0.790 \times 2 + 0.285 \times 3) \times 2 \times 3.06 \text{ kg/m}}{1000 \times 10} = 0.149$	t	0.15
取 手 (SR235 φ9)	$W = \frac{0.500 \times 2 \times 2 \times 0.499 \text{ kg/m}}{1000 \times 10} = 0.010$	t	0.01
塗 装	溶融亜鉛メッキ JIS H 8641 HDZT70 $W = 0.488 + 0.149 + 0.010 = 0.647$	t	0.65

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

舗 装 工 数 量 計 算 書 NO. 1 (1式当り)			
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ コンクリート舗装工	舗装工平面図より		
1. 路 盤 (再生クラッシャーラン RC-40 t=10cm)	$A = \begin{matrix} A1 \\ 57.08 \end{matrix} + \begin{matrix} A2 \\ 38.37 \end{matrix} + \begin{matrix} A3 \\ 6.13 \end{matrix} + \begin{matrix} A4 \\ 5.94 \end{matrix} = 107.52$	m ²	108
2. コンクリート版 (18-8-25BB t=10cm)	$A = \text{路盤より} = 107.52$ $V = 107.52 \times 0.10 = 10.75$	m ² m ³	11
3. 溶接金網 (φ6×150×150 W=3.11kg/m ²)	$A = \text{コンクリート版より} = 107.52$	m ²	108
4. 瀝青繊維質目地板 (t=10mm) (施工延長) (施工箇所数) (平均幅員) (設置面積)	舗装工平面図測点 (No. 1+4.74 (集水桝J) からNo. 7+12.00) より $L = 127.26 = 127.26$ $N = 127.26 \div 10.00 + 1.00 = 14.00$ $W = 107.52 \div 127.26 = 0.84$ $A = 0.84 \times 14.00 \times 0.10 = 1.18$	m 箇所 m m ²	1

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

構造物撤去工 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 構造物取壊し工	※ 延長は別紙延長調書より		
1. コンクリート構造物 取壊し (無筋Co)	[場所打側溝取壊し(本体)] $V1 = 0.295 \text{ m}^2 \times 34.6 \text{ m} = 10.21$ [集水桝a取壊し] $V2 = (1.100 \times 1.100 \times 1.050 - 0.800 \times 0.800 \times 0.900) \times 1 \text{ 個所} = 0.69$ [集水桝b取壊し] $V3 = (1.200 \times 1.050 \times 1.000 - 0.900 \times 0.700 \times 0.850) \times 1 \text{ 個所} = 0.72$ [集水桝c取壊し] $V4 = (0.900 \times 0.900 \times 0.950 - 0.600 \times 0.600 \times 0.800) \times 1 \text{ 個所} = 0.48$ [集水桝d取壊し] $V5 = (1.000 \times 1.000 \times 0.750 - 0.700 \times 0.700 \times 0.600) \times 2 \text{ 個所} = 0.91$ [集水桝e取壊し] $V6 = (0.700 \times 0.700 \times 0.650 - 0.400 \times 0.400 \times 0.500) \times 1 \text{ 個所} = 0.24$ $\Sigma V = 13.25$	m ³	13
2. コンクリート構造物 取壊し (鉄筋Co)	[場所打側溝取壊し(蓋)] $V1 = 0.050 \text{ m}^2 \times 34.6 \text{ m} = 1.73$ [PU-300B取壊し] $V2 = 0.055 \text{ m}^2 \times 6.9 \text{ m} = 0.38$ [PU-450取壊し] $V3 = 0.092 \text{ m}^2 \times 65.5 \text{ m} = 6.03$ [PU-600取壊し] $V4 = 0.145 \text{ m}^2 \times 82.7 \text{ m} = 11.99$ [U形側溝蓋(1種450)取壊し] $V5 = 0.038 \text{ m}^2 \times 34.0 \text{ m} = 1.29$ [U形側溝蓋(1種600)取壊し] $V6 = 0.054 \text{ m}^2 \times 42.0 \text{ m} = 2.27$ $\Sigma V = 23.69$	m ³	24
3. 舗装版切断 (Co t=10cm)	L = 別紙延長調書より	m	130
4. 舗装版破碎 (Co t=10cm)	A = 別紙延長調書より	m ²	110
	V6 = 108.690 m ² × 0.1	m ³	11

構造物撤去工 数量計算書

NO. 2
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 排水構造物 撤去工			
1. コルゲートパイプ 撤去 (φ 500)	L = 別紙延長調書より = 8.3	m	8
2. コルゲートフラユーム 撤去 (D-500×250)	L = 別紙延長調書より = 106.4	m	106
□ 運搬処理工			
1. 殻 運 搬 (無筋Co)	V = コンクリート構造物取壊しより = 13.25	m ³	13
2. 殻 運 搬 (鉄筋Co)	V = コンクリート構造物取壊しより = 23.69	m ³	24
3. 殻 運 搬 (Co舗装版)	V = 108.69 m ² × 0.10 = 10.87	m ³	11
4. 殻 処 分 (無筋Co)	V = 殻運搬より = 13.25	m ³	13
5. 殻 処 分 (鉄筋Co)	V = 殻運搬より = 23.69	m ³	24
6. 殻 処 分 (Co舗装版)	V = 殻運搬より = 10.87	m ³	11
7. 現場発生品運搬 (コルゲート)	[コルゲートパイプ (φ 500)] w=29.55kg/m(t=1.6mm ホルト含む) W1 = 29.55 kg/m × 8.3 m / 1000 = 0.245 [コルゲートフラユーム(D-500×250)] w=14.28kg/m(t=1.6mm ホルト含む) W2 = 14.28 kg/m × 106.4 m / 1000 = 1.519 Σ W = 1.764	t	1.76

構造物取壊し工 延長調書

NO. 1

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
場所打側溝取壊し	CL	NO. 3 + 16.00 ~ NO. 5 + 10.60	34.6	
		合計＝	34.6m	
PU-300B取壊し		C路線より上流	0.5	
		C路線より上流	6.4	
		合計＝	6.9m	
PU-450取壊し	右	NO. 6 + 0.35 ~ NO. 6 + 11.00	10.8	
	右	NO. 6 + 11.85 ~ NO. 7 + 15.20	23.2	
	D路線	NO. 0 + 0.00 ~ NO. 0 + 31.50	31.5	
		合計＝	65.5m	
PU-600取壊し	CL	NO. 0 + 0.00 ~ NO. 1 + 7.50	27.8	
	右	NO. 1 + 11.40 ~ NO. 3 + 14.95	43.9	
	CL	NO. 5 + 10.60 ~ NO. 6 + 0.35	9.7	
	左	NO. 7 + 9.50 ~ NO. 7 + 10.75	1.3	
		合計＝	82.7m	
U形側溝蓋取壊し (1種450)	右	NO. 6 + 0.35 ~ NO. 6 + 11.00	10.8	
	右	NO. 6 + 11.85 ~ NO. 7 + 15.20	23.2	
		合計＝	34.0m	
U形側溝蓋取壊し (1種600)	右	NO. 1 + 4.40 ~ NO. 1 + 7.50	3.4	
	右	NO. 2 + 5.90 ~ NO. 3 + 14.95	28.9	
	CL	NO. 5 + 10.60 ~ NO. 6 + 0.35	9.7	
		合計＝	42.0m	
集水枥a取壊し	右	IP. 2	1	
		合計＝	1 個所	
集水枥b取壊し	右	NO. 3 + 15.50	1	
		合計＝	1 個所	
集水枥c取壊し	右	NO. 6 + 11.40	1	
		合計＝	1 個所	
集水枥d取壊し	C路線	NO. 0 + 165.20	1	
	C路線	NO. 0 + 44.50	1	
		合計＝	2 個所	

構造物取壊し工 延長調書

NO. 2

[illegible]

排水構造物撤去工 延長調書

NO. 1

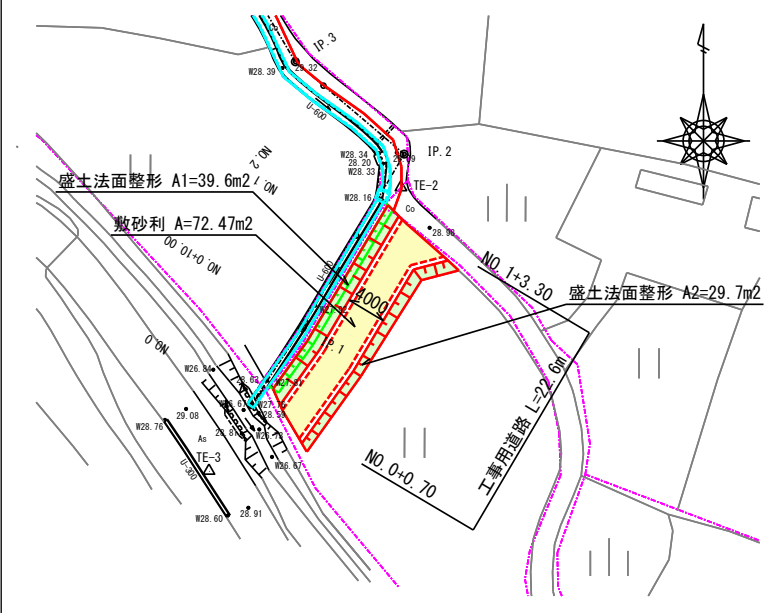
[illegible]

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

仮 設 工 数 量 計 算 書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
☐ 工事用道路 設置工	【工事用道路 平面図】 		
1. 盛 土 (搬入土)	$V = \text{別紙計算書より} = 71.0$	m ³	70
2. 法面整形 (盛土部)	上図、平面図より $A = \frac{A1}{39.6} + \frac{A2}{29.7} = 69.3$	m ³	70
3. 敷 砂 利 (C-40 t=10cm)	$A = \text{上図、平面図より} = 72.47$	m ²	72
☐ 工事用道路 撤去工			
1. 掘 削 (土砂)	$V = \frac{\text{盛土}}{71.0} + \frac{\text{敷砂利}}{72.47} \times 0.10 = 78.2$	m ³	80
2. 土砂等運搬 (土砂)	$V = \text{掘削より} = 78.2$	m ³	80
☐ 濁水処理工			
1. 土のう設置 (62×48cm)	$N = 2 \times 2 = 4.0$	個	4

仮 設 工 数 量 計 算 書				NO. 2 (1式当り)	
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式			単 位	数 量
2. 濁水防止 フィルター (天然ヤシ繊維 φ 30cm L=0. 6m)	バイオログ相当品 $N = 3 \times 2 = 6.0$			個	6
□ 濁水処理 撤去工					
1. 土のう撤去 (62×48cm)	$N = 2 \times 2 = 4.0$			個	4
2. 濁水防止 フィルター撤去 (天然ヤシ繊維 φ 30cm L=0. 6m)	$N = 3 \times 2 = 6.0$			個	6

NO. 1

測点	距離 (m)	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘 要
N0. 0 + 0.700	—	2.7	—	—	N0. 0+10. 00断面利用
N0. 0 + 10.000	9.300	2.7	2.70	25.1	
N0. 1 + 0.000	10.000	3.9	3.30	33.0	
N0. 1 + 3.300	3.300	3.9	3.90	12.9	N0. 1断面利用
合 計	22.600			71.0	