

数量計算書

1.数量総括表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水路計画							
	土 工				式	1	
		掘 削 工			式	1	
			掘 削	土 砂	m ³	20	
			床 掘	土 砂	m ³	260	
		埋 戻 工			式	1	
			埋 戻	土 砂	m ³	150	
		残 土 処 理 工			式	1	
			残 土 処 理	土 砂	m ³	120	
	排水構造物工				式	1	
		側 溝 工			式	1	
			U 型 側 溝	(縦断用)(3種400A)	m	132	
			横 断 側 溝	(横断用)(G400A)	m	4	
			自由勾配側溝(3)	(縦断用)(500×600)	式	1	
		集 水 枳 工			式	1	
			集 水 枳 (1)	(PU-3枳400×400A)	箇所	1	
			集 水 枳 (2)	(AS枳500×500×800)	箇所	1	

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	舗 装 工				式	1	
		車 道 舗 装			式	1	
			路 盤 工	再生切込碎石 t=20cm	m ²	185	
			表 層	再生密粒度アスコンtop13 t=4cm	m ²	185	
	雑 工				式	1	
		雑 工			式	1	
			一 筆 排 水 工	(φ 100)	箇所	1	
			一 筆 排 水 工	(φ 150)	箇所	1	
			一 筆 排 水 工	(φ 100)	箇所	1	
			一 筆 排 水 工	(φ 125)	箇所	1	
			一 筆 排 水 工	(φ 150)	箇所	1	
			一筆排水工(10)	(φ 125)	箇所	1	
			一筆排水工(11)	(φ 100)	箇所	1	
			一筆排水工(12)	(φ 150)	箇所	1	
			一筆排水工(13)	(φ 100)	箇所	1	

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	構造物撤去工				式	1	
		構造物取壊工			式	1	
			コンクリート取壊	鉄筋コンク リート	m ³	4.2	
			舗装版取壊	t=4cm	m ²	67	
			舗装切断	t=4cm	m	205	
			殻運搬処理	鉄筋コンク リート	m ³	4.2	
			殻運搬処理	舗装版 t=4cm	m ³	2.7	
		構造物撤去工			式	1	
			塩ビ管撤去	(φ200)	m	8	
			グレーチング蓋撤去	(L=1000)	枚	4	

2.土工数量計算書

1式当り

土工数量計算書

掘削工

掘削 (土砂)
V = 18.8 = 18.8 m3

作業土工

床掘 (土砂)
V1=土工 = 264.1 m3
V2= = m3
V3= = m3
V = 264.1 m3

埋戻
V1=土工 = 147.6 m3
V2= = m3
V3= = m3
V = 147.6 m3

作業残土処理 (土砂)
V = 掘削+床掘- (埋戻) /0.9
= 18.8+264.1-(149.6)/0.9 = 118.9 m3

土 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離	掘削(土砂)			床堀(土砂)			埋戻			断 面 平均断面 数 量			備 考
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量				
NO. 7 +1.100		0.0	—	—	1.9	—	—	0.8	—	—				
NO. 8 +0.000	18.900	0.1	0.05	0.95	1.2	1.55	29.30	0.9	0.85	16.07				
NO. 9 +0.000	20.000	0.1	0.10	2.00	1.2	1.20	24.00	0.9	0.90	18.00				
NO. 10 +0.000	20.000	0.1	0.10	2.00	1.2	1.20	24.00	0.9	0.90	18.00				
NO. 10 +10.400	10.400	0.1	0.10	1.04	1.8	1.50	15.60	0.9	0.90	9.36				
NO. 11 +0.000	9.600	0.1	0.10	0.96	1.0	1.40	13.44	0.7	0.80	7.68				
NO. 11 +19.200	19.200	0.1	0.10	1.92	1.3	1.15	22.08	0.6	0.65	12.48				
NO. 12 +2.200	3.000	0.1	0.10	0.30	1.3	1.30	3.90	0.5	0.55	1.65				
NO. 12 +4.600	2.400	0.1	0.10	0.24	1.3	1.30	3.12	0.5	0.50	1.20				
NO. 13 +0.000	15.400	0.0	0.05	0.77	1.0	1.15	17.71	0.5	0.50	7.70				
NO. 14 +0.000	20.000	0.0	0.00	0.00	0.9	0.95	19.00	0.4	0.45	9.00				
NO. 15 +0.000	20.000	0.1	0.05	1.00	0.8	0.85	17.00	0.3	0.35	7.00				
NO. 16 +0.000	20.000	0.1	0.10	2.00	0.7	0.75	15.00	0.3	0.30	6.00				
NO. 16 +11.000	11.000	0.1	0.10	1.10	0.7	0.70	7.70	0.3	0.30	3.30				
NO. 16 +12.200	1.200	0.1	0.10	0.12	1.2	0.95	1.14	0.7	0.50	0.60				
NO. 17 +0.000	7.800	0.1	0.10	0.78	1.2	1.20	9.36	0.7	0.70	5.46				
NO. 18 +0.000	20.000	0.1	0.10	2.00	1.1	1.15	23.00	0.7	0.70	14.00				
NO. 18 +9.000	9.000	0.1	0.10	0.90	1.2	1.15	10.35	0.6	0.65	5.85				
NO. 18 +16.000	7.000	0.1	0.10	0.70	1.2	1.20	8.40	0.6	0.60	4.20				
合 計	234.900			m ³ 18.8			m ³ 264.1			m ³ 147.6				

3.排水構造物工数量計算書

排水構造物工数量集計表

1式当り

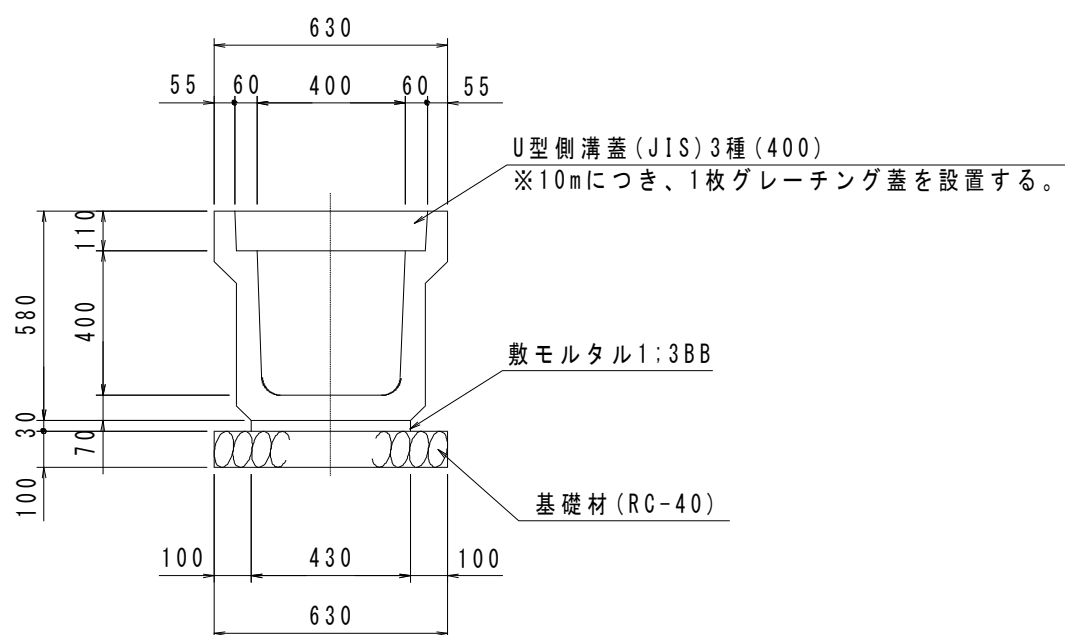
[illegible]

排水構造物工数量調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
U型側溝 (縦断用) (3種400A)	右	付近 NO. 12 +4. 580	付近 NO. 18 +16. 000	131. 51	
			合計	m 131. 51	
横断側溝 (横断用) (G400A)	右	付近 NO. 11 +19. 970	付近 NO. 12 +3. 970	4. 00	
			合計	m 4. 00	
自由勾配側溝(3) (縦断用) (500×600)	右	付近 NO. 7 +2. 050	付近 NO. 11 +19. 250	98. 22	
			合計	m 98. 22	
集水枳(1) (PU-3枳400×400A)	右	付近 NO. 12 +4. 280		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
集水枳(2) (AS枳500×500×800)	右	付近 NO. 11 +19. 610		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	

U 型 側 溝 （ 3 種 400A ）

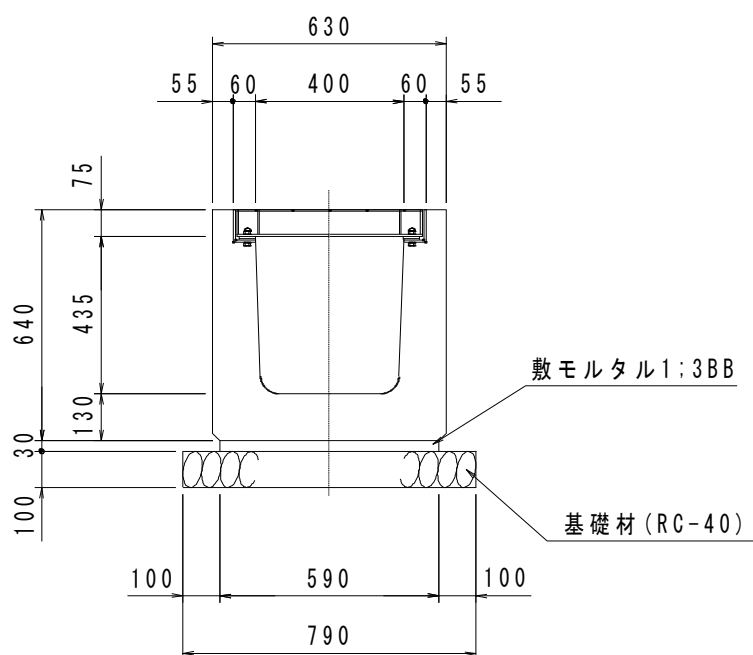
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (縦断用) (3種400A)	$L =$ = 131.51	m	131.51
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.430 \times 0.030 \times 10.000$ = 0.129	m ³	0.13
基礎材 (Rc-40 t=100)	$A = 0.630 \times 10.000$ = 6.300	m ²	6.30
コンクリート蓋 (3種400用)	$N = 10.000 \div 0.500 - 1$ = 19.000	m ²	19.00
グレーチング蓋 (3種400用)	$N = 10\text{mにつき}1\text{枚設置}$ = 1.000	枚	1.00

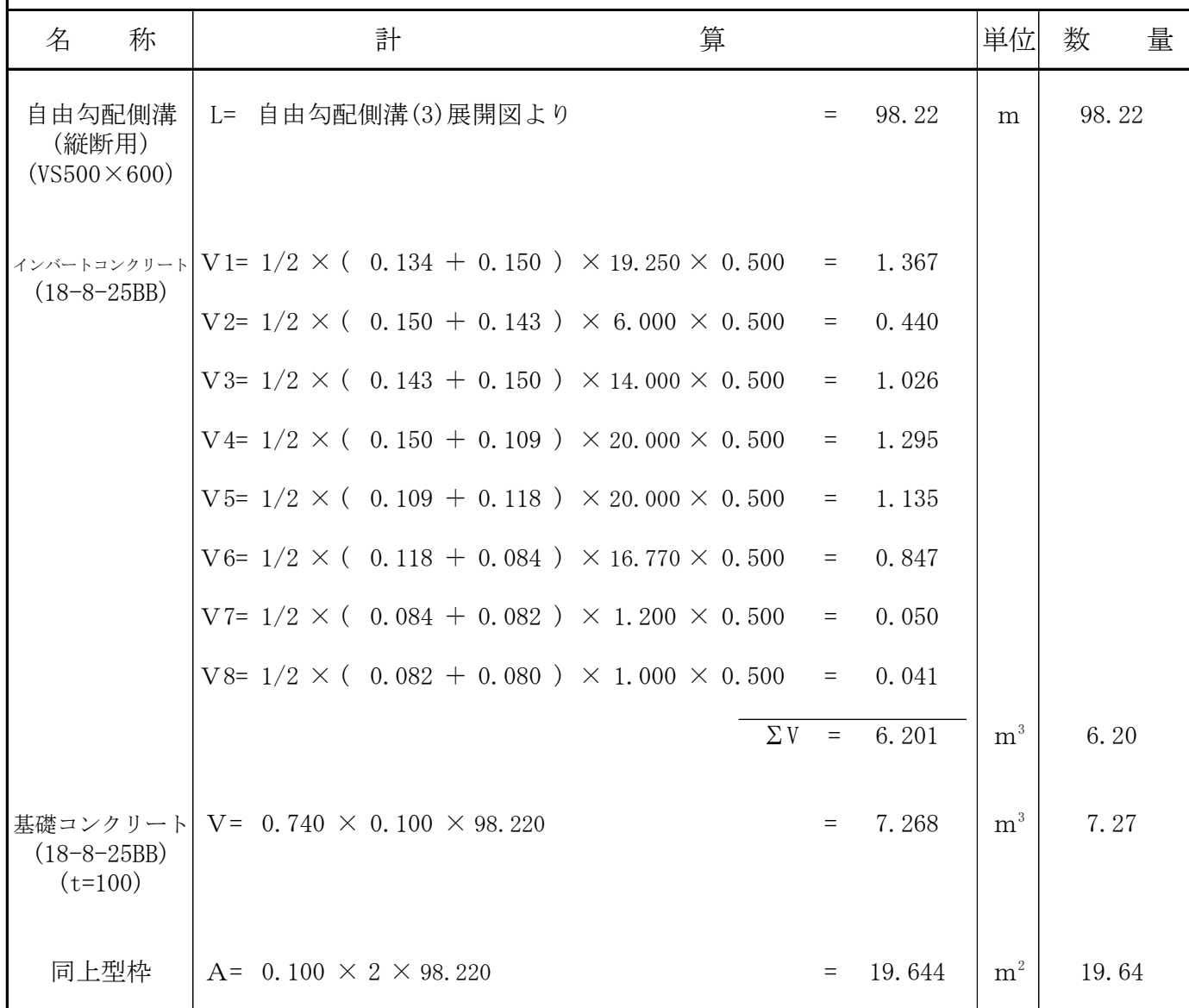
横断側溝 (G400A)

(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
横断側溝 (横断用) (G400A)	L=	= 4.000	m	4.00
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.590 × 0.030 × 10.000	= 0.177	m ³	0.18
基礎材 (Rc-40 t=100)	A= 0.790 × 10.000	= 7.900	m ²	7.90

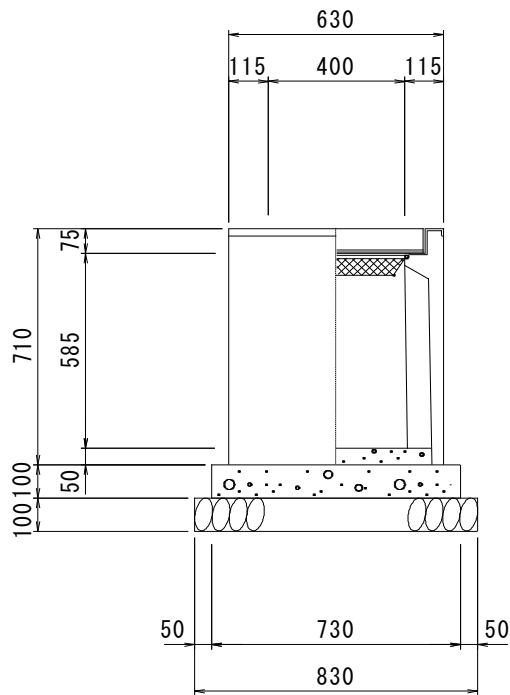
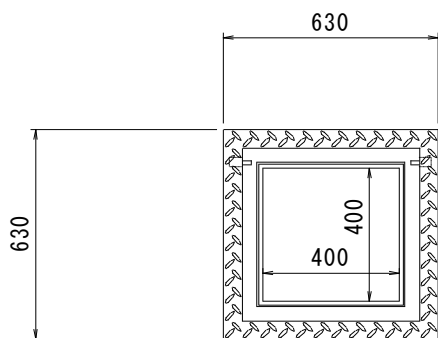
(1式当り)



自由勾配側溝 (3)			(1式当り)	
名 称	計 算	単位	数 量	
基礎材 (RC-40 t =100)	$A = 0.840 \times 98.220 = 82.505$	m ²	82.51	
コンクリート蓋 400用 L=0.5m/枚	$\begin{array}{l} 10\text{m当り}9\text{枚} \\ N = 98.220 \div 10.000 \times 9 = 88.398 \end{array}$	枚	89	
集水蓋 400用 L=0.5m/枚	$\begin{array}{l} 10\text{m当り}1\text{枚} \\ N = 98.220 \div 10.000 \times 1 = 9.822 \end{array}$	枚	9	

集 水 枳 (1)

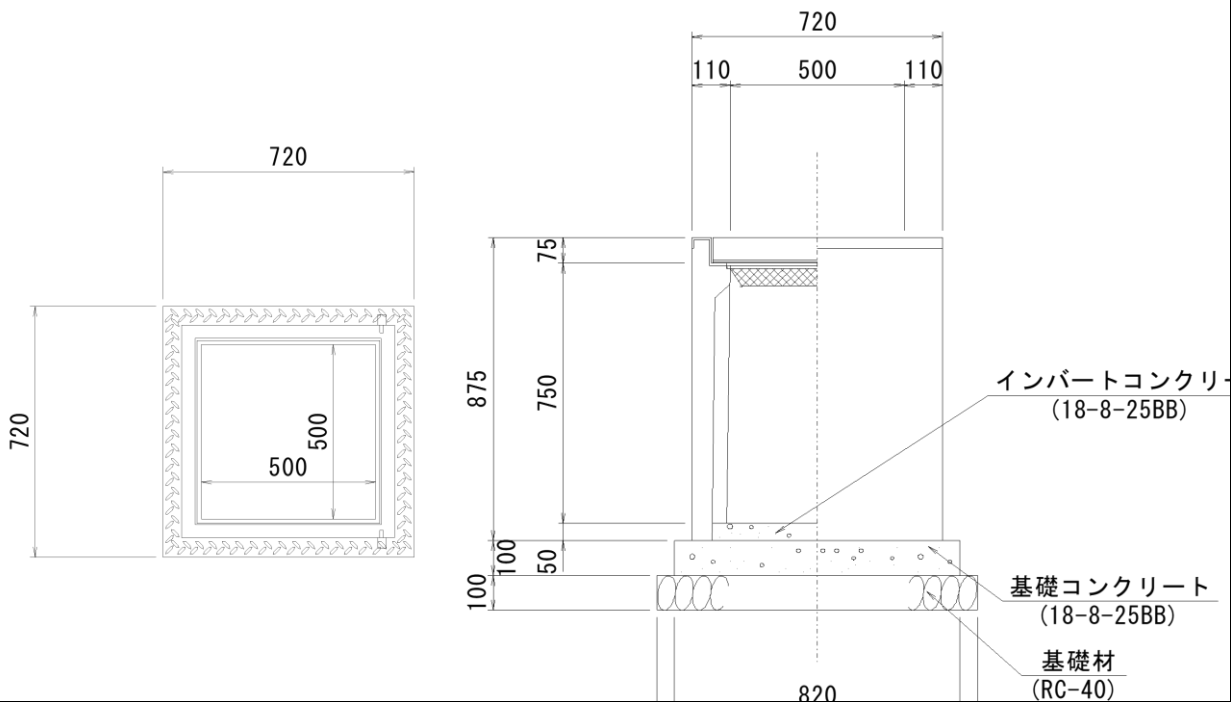
(1箇所当り)



名 称	計	算	単位	数 量
PU-3枳 (400×400A)	N=	= 1.000	基	1.00
インパートコンクリート (18-8-25BB)	V=	$0.560 \times 0.560 \times 0.050$	m^3	0.02
基礎コンクリート (18-8-40BB) (t=100)	V=	$0.730 \times 0.730 \times 0.100$	m^3	0.05
同上型枠	A=	$0.730 \times 0.100 \times 4$	m^2	0.29
基礎材 (RC-40、t=10cm)	A=	0.830×0.830	m^2	0.69
グレーチング蓋 (400×400用)	N=	= 1.000	枚	1.00

集 水 枳 (2)

(1箇所当り)



名 称	計	算	単位	数 量
AS枳 (500×500×800)	N=	= 1.000	基	1.00
インパートコンクリート (18-8-25BB)	V= 0.500 × 0.500 × 0.050	= 0.013	m ³	0.01
基礎コンクリート (18-8-25BB) (t=100)	V= 0.820 × 0.820 × 0.100	= 0.067	m ³	0.07
同上型枠	A= 0.800 × 0.100 × 4	= 0.320	m ²	0.32
グレーチング蓋 (500×500用)	N=	= 1.000	枚	1.00
基礎材 (RC-40、t=10cm)	A= 0.920 × 0.920	= 0.846	m ²	0.85

4.舗装工数量計算書

1式当り

[illegible]

舗装工数量計算書(車道舗装)

測 点	距 離	表 層(t=4cm)			路盤工(t=20cm)									備 考
		幅	平均幅	数 量	幅	平均幅	数 量	幅	平均幅	数 量	幅	平均幅	数 量	
NO. 7 +1.100		1.00	—	—	1.00	—	—							
NO. 8 +0.000	18.900	0.80	0.90	17.01	0.80	0.90	17.01							
NO. 9 +0.000	20.000	0.72	0.76	15.20	0.72	0.76	15.20							
NO. 10 +0.000	20.000	0.80	0.76	15.20	0.80	0.76	15.20							
NO. 10 +10.400	10.400	0.80	0.80	8.32	0.80	0.80	8.32							
NO. 11 +0.000	9.600	0.80	0.80	7.68	0.80	0.80	7.68							
NO. 11 +19.200	19.200	0.80	0.80	15.36	0.80	0.80	15.36							
同所		1.35			1.35									
NO. 12 +2.200	3.000	1.35	1.35	4.05	1.35	1.35	4.05							
NO. 12 +4.600	2.400	1.35	1.35	3.24	1.35	1.35	3.24							
同所		0.50			0.50									
NO. 13 +0.000	15.400	0.50	0.50	7.70	0.50	0.50	7.70							
NO. 14 +0.000	20.000	0.50	0.50	10.00	0.50	0.50	10.00							
NO. 14 +14.500	14.500	0.50	0.50	7.25	0.50	0.50	7.25							
同所		0.93			0.93									
NO. 15 +0.000	5.500	0.93	0.93	5.12	0.93	0.93	5.12							
NO. 16 +0.000	20.000	0.93	0.93	18.60	0.93	0.93	18.60							
NO. 16 +11.000	11.000	0.93	0.93	10.23	0.93	0.93	10.23							
NO. 16 +12.200	1.200	0.87	0.90	1.08	0.87	0.90	1.08							
NO. 17 +0.000	7.800	0.87	0.87	6.79	0.87	0.87	6.79							
NO. 18 +0.000	20.000	0.90	0.89	17.80	0.90	0.89	17.80							
NO. 18 +9.000	9.000	0.91	0.91	8.19	0.91	0.91	8.19							
NO. 18 +16.000	7.000	0.91	0.91	6.37	0.91	0.91	6.37							
合 計	234.900			m ² 185.2			m ² 185.2							

5.雑工数量計算書

1式当たり

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
-----	-----	-----	-----	-----

[illegible]

雑 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
一筆排水工(5) (φ 100)	右	付近 NO. 7 +2. 000		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(6) (φ 150)	右	付近 NO. 7 +15. 500		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(7) (φ 100)	右	付近 NO. 8 +6. 000		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(8) (φ 125)	右	付近 NO. 8 +5. 000		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(9) (φ 150)	右	付近 NO. 8 +18. 000		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(10) (φ 125)	右	付近 NO. 9 +9. 100		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	

雜 工 数 量 調 書

一筆排水工(11) (φ 100)	右	付近 NO. 9 +11. 500		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(12) (φ 150)	右	付近 NO. 10 +3. 000		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	
一筆排水工(13) (φ 100)	右	付近 NO. 10 +11. 000		1. 00	
			合計	箇所 1. 00	

(1式当り)

名 称	計 算	単位	数 量
塩ビ管布設 (φ100)	L= 雑工工法図より = 0.800	m	0.80
直管 (φ100)	L= 雑工工法図より = 0.240	m	0.24
片受短管 (φ100)	N= 雑工工法図より = 1.000	本	1.00
30° 曲管 (φ100)	N= 雑工工法図より = 1.000	個	1.00
接着受口カラー (φ100)	N= 雑工工法図より = 1.000	個	1.00

(1式当り)

名 称	計 算	単位	数 量
塩ビ管布設 (φ100)	L= 雑工工法図より = 0.500	m	0.50
直管 (φ100)	L= 雑工工法図より = 0.400	m	0.40
90° エルボ (φ100)	N= 雑工工法図より = 1.000	個	1.00
接着受口カラー (φ100)	N= 雑工工法図より = 1.000	個	1.00

6.構造物撤去工数量計算書

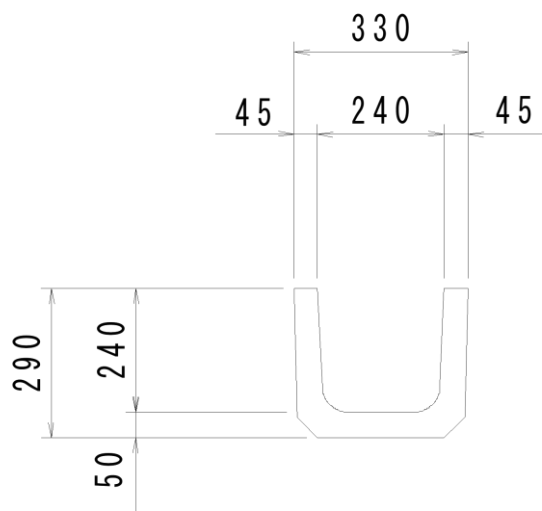
構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
U 字 溝 (240A)	右	付近 NO. 12 +4. 000	付近 NO. 12 +6. 200	2. 20	
			合計	m 2. 20	
U 字 溝 (300B)	右	付近 NO. 12 +6. 200	付近 NO. 14 +14. 500	48. 30	
	右	付近 NO. 15 +6. 500	付近 NO. 16 +0. 000	13. 50	
			合計	m 61. 80	
横断側溝 (G250) グレーチング蓋含む	右	付近 NO. 12 +0. 000	付近 NO. 12 +4. 000	4. 00	
			合計	m 4. 00	
ヒューム管 (φ 300)	右	付近 NO. 15 +4. 400	付近 NO. 15 +6. 500	2. 10	
			合計	m 2. 10	
ヒューム管 (φ 350)	右	付近 NO. 11 +3. 300	付近 NO. 11 +8. 300	5. 00	
			合計	m 5. 00	
塩ビ管 (φ 200)	右	付近 NO. 10 +11. 900	付近 NO. 11 +0. 300	8. 40	
			合計	m 8. 40	

取 壊 撤 去 合 計				(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート取壊 (鉄筋コンクリート)	U字溝(240A)				
	V1= $0.381 \div 10.000 \times 2.200$	=	0.084		
	U字溝(300B)				
	V2= $0.540 \div 10.000 \times 61.800$	=	3.337		
	横断側溝(G250)				
	V3= $1.177 \div 10.000 \times 4.000$	=	0.471		
	ヒューム管(φ300)				
	V4= $0.311 \div 10.000 \times 2.100$	=	0.065		
	ヒューム管(φ350)				
	V5= $0.384 \div 10.000 \times 5.000$	=	0.192		
		$\Sigma V =$	4.149	m ³	4.15
殻運搬処理 鉄筋コンクリート	V= 4.149	=	4.149	m ³	4.15
舗 装 取 壊 (t=4cm)	A= 舗装取壊数量計算書より	=	66.800	m ²	66.80
舗 装 版 切 断 (t=4cm)	L= $43.80 + 3.60 + 157.93$	=	205.330	m	205.33
殻運搬処理 アスファルト舗装版	V= 66.800×0.040	=	2.672	m ³	2.67
塩ビ管撤去 (φ200)	L= 数量調所より	=	8.400	m	8.40
グレーチング蓋撤去 L=1000	N= $10.000 \div 10.000 \times 4.000$	=	4.000	枚	4.00

U 字 溝 (240A) 取 壊

(10m当り)



名 称

計

算

単位

数 量

コンクリート
(鉄筋コンクリート)

$$V = (0.330 \times 0.290 - 0.240 \times 0.240) \times 10.000$$

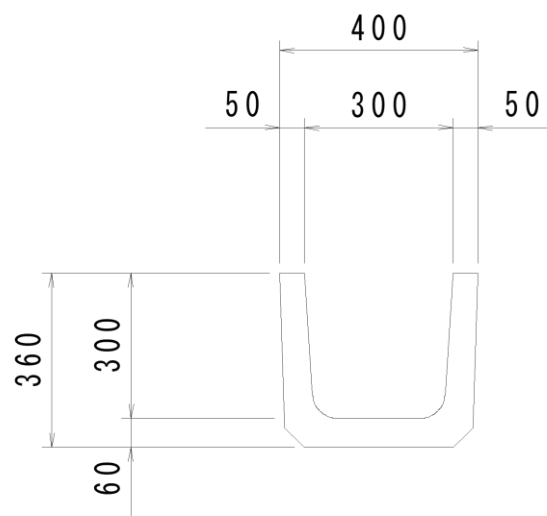
$$= 0.381$$

m³

0.38

U 字 溝 (300B) 取 壊

(10m当り)



名 称

計

算

単位

数 量

コンクリート
(鉄筋コンクリート)

$$V = (0.400 \times 0.360 - 0.300 \times 0.300) \\ \times 10.000$$

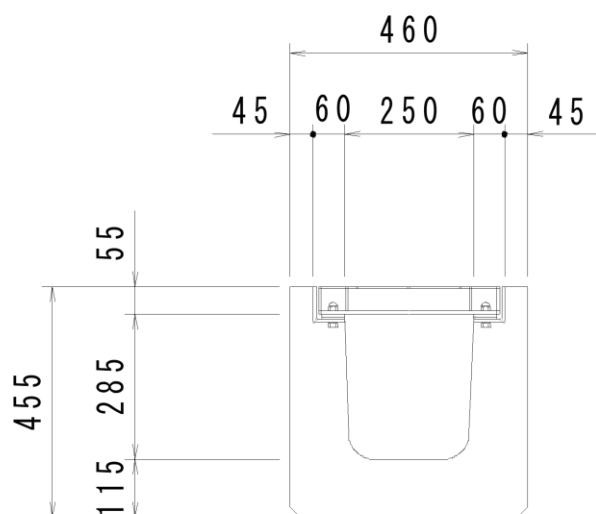
$$= 0.540$$

m³

0.54

横断側溝 (G250)

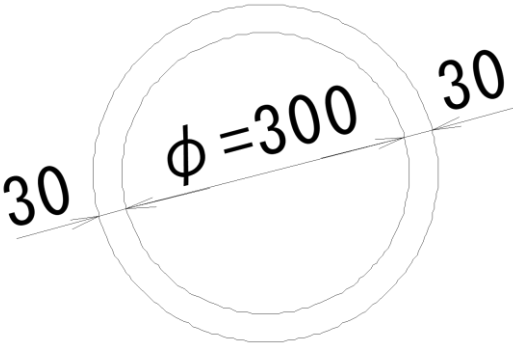
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (鉄筋コンクリート)	$V = (0.460 \times 0.455 - 0.370 \times 0.055 - 0.250 \times 0.285) \times 10.000$ $= 1.177$	m ³	1.18
グレーチング蓋 L=1000	$N = 10.000 \div 1.000$ $= 10.000$ $W = 31.00 \times 10.000$ $= 310.000$	枚 kg	10.00 310

ヒューム管(φ300)

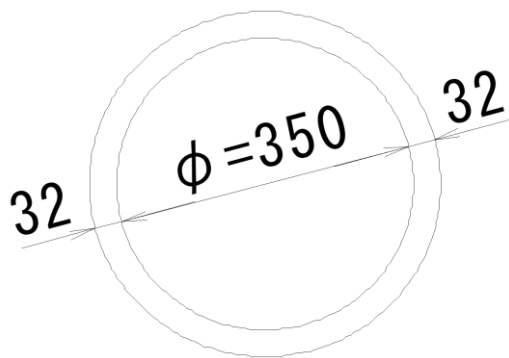
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (鉄筋コンクリート)	$V = \{ (\pi \times 0.360^2 / 4) - (\pi \times 0.300^2 / 4) \} \times 10.000 = 0.311$	m ³	0.31

ヒューム管(φ350)

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (鉄筋コンクリート)	$V = \{ (\pi \times 0.414^2 / 4) - (\pi \times 0.350^2 / 4) \} \times 10.000 = 0.384$	m ³	0.38

塩ビ管(φ200)撤去

(10m 当 り)



名 称	計 算	単 位	数 量
塩ビ管 (φ 200)	L = 10.000	m	10.00

舖裝取壞數量計算書

[illegible]

舖裝取壞數量計算書

[illegible]