

数 量 計 算 書 (1)							
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
市道里上野線							
道路土工				式	1		
	掘 削 工			式	1		
		掘 削		m ³	0.5		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	1		
		埋 戻 し	RC-40	m ³	0.8		
	残 土 処 理 工			式	1		
		残 土 処 理		m ³	0.7		
排水構造物工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		現場打側溝蓋工①	KCフォーム600相当品	m	5		
		現場打側溝蓋工②	KCフォーム600相当品	m	5		
		現場打側溝蓋工③	JSフォーム700相当品	m	9		
		現場打側溝蓋工④	KCフォーム600相当品	m	7		
		蓋 版 設 置 工 ①	500×500用 T-14, ボルト固定	箇所	1		
		蓋 版 設 置 工 ②	600×600用 T-14, ボルト固定	箇所	1		
	集 水 枦 工						
		集 水 枦 A	300×300A	箇所	1		
		集 水 枦 B	500×500×600	箇所	1		
	管渠工						
		管 渠 工	カナパイプA型相当品 φ 300, ダブル管	m	2		

数量計算書(2)

[illegible]

土工計算書						
掘削	●既設コンクリート舗装部 CAD測定により					
V=	5.40 × 0.10	=	0.54	m ³	0.5	
床掘	●管渠工 管渠工単位数量計算表、平面図より					
V=	0.45 × 2.30	=	1.04	m ³	1.0	
埋戻し RC-40	●管渠工 管渠工単位数量計算表、平面図より					
V=	0.36 × 2.30	=	0.83	m ³	0.8	
掘削床掘総計		掘削	V =	0.54		
		床掘	V =	1.04		
			Σ =	1.58	m ³	1.6
盛土埋戻総計		盛土	V =	0.00		
		埋戻し	V =	0.83		
			Σ =	0.83	m ³	0.8
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9					
V=	1.58 - 0.83 / 0.9	=	0.66	m ³	0.7	

排水構造物工計算書

側溝工

現場打側溝蓋工①	平面図より					
L=	5.00	=	5.00	m	5.0	
現場打側溝蓋工②	平面図より					
L=	5.00	=	5.00	m	5.0	
現場打側溝蓋工③	平面図より					
L=	9.30	=	9.30	m	9.3	
現場打側溝蓋工④	平面図より					
L=	7.00	=	7.00	m	7.0	
蓋版設置工① 500×500用	平面図より					
N=	1.00	=	1.00	箇所	1.0	
蓋版設置工② 600×600用	平面図より					
N=	1.00	=	1.00	箇所	1.0	

集水桝工

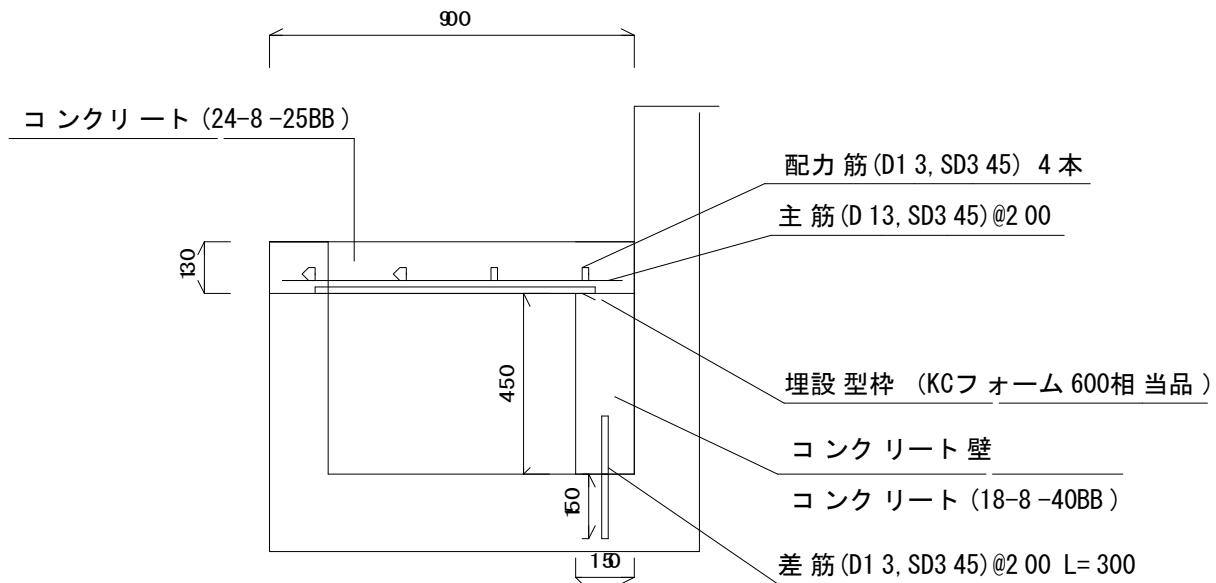
集水桝A (300×300A)	平面図より					
N=	1.00	=	1.00	箇所	1.0	
集水桝B (500×500×600)	平面図より					
N=	1.00	=	1.00	箇所	1.0	

管渠工

管渠 φ 300	平面図より					
L=	2.30	=	2.30	m	2.3	

現場打側溝蓋工 ①

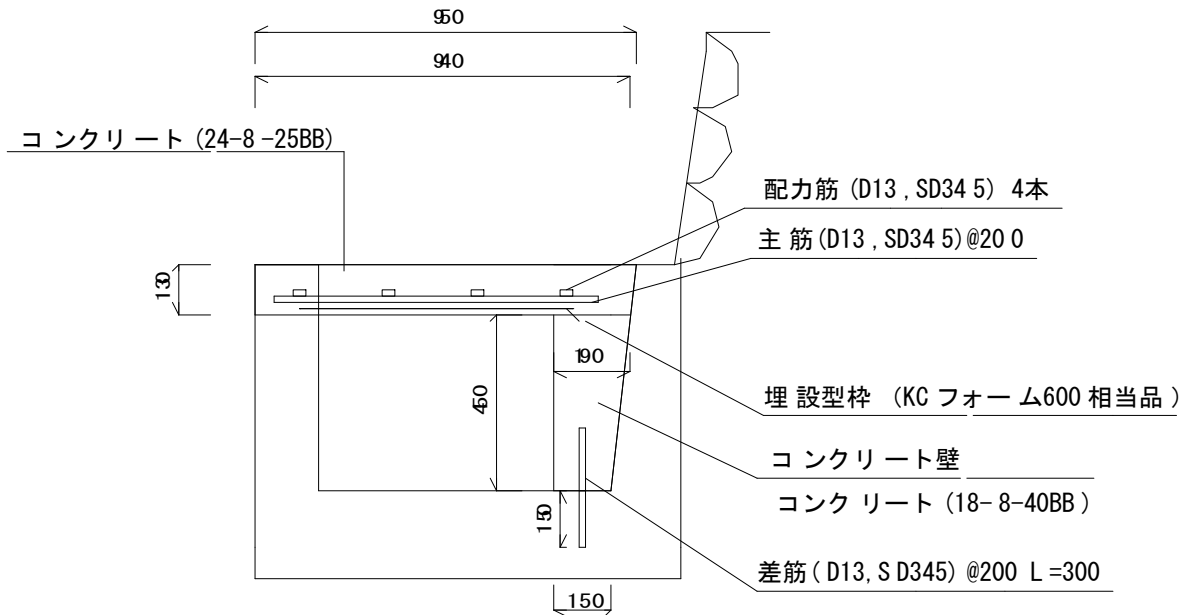
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
側溝用埋設型枠設置工	L=	= 10.000	m	10.00
側溝用埋設型枠 KCフォーム相当品 (600用)	N= 10.000 ÷ 1.000	= 10.000	枚	10.00
コンクリート (24-8-25BB)	V= 0.900 × 0.130 × 10.000	= 1.170	m ³	1.17
鉄筋 (D13)	主筋 (@200) L= 10.000 ÷ 0.200 × 0.820	= 41.000	m	
	配力筋 (4本) L= 10.000 × 4.000	= 40.000	m	
		Σ = 81.000	m	
	W= 81.000 × 0.995 ※D13 : 0.995kg/m	= 80.595	kg	80.60
コンクリート (18-8-40BB)	V= 0.150 × 0.450 × 10.000	= 0.675	m ³	0.68
同上型枠	A= 0.450 × 10.000	= 4.500	m ²	4.50
鉄筋 (D13)	@200 L= 10.000 ÷ 0.200 × 0.300	= 15.000	m	
	W= 15.000 × 0.995 ※D13 : 0.995kg/m	= 14.925	kg	14.93
削孔 φ13	N= 10.000 ÷ 0.200	= 50.000	箇所	50.00

現場打側溝蓋工②

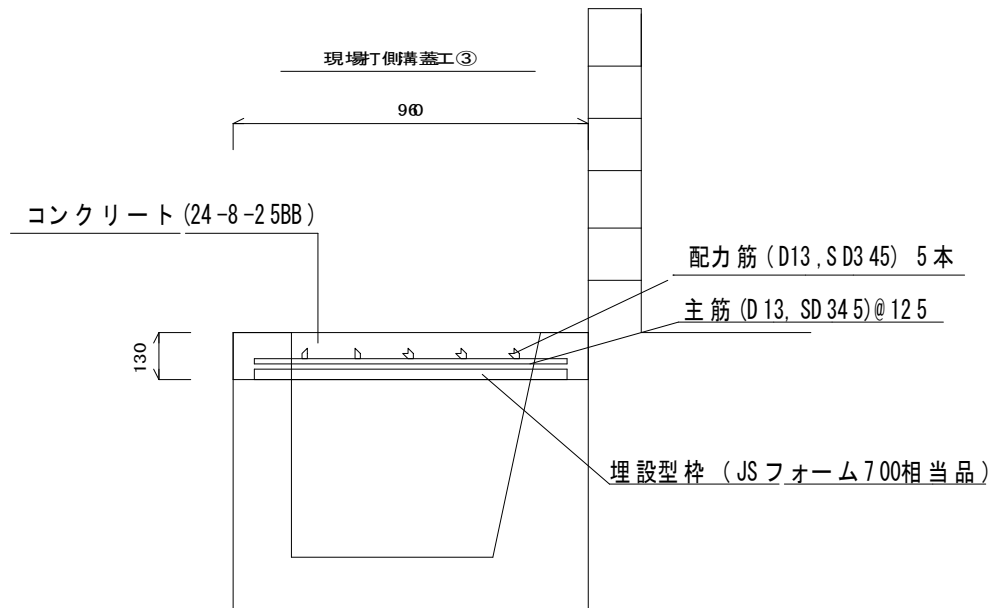
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用埋設型枠設置工	L= 10.000 = 10.000	m	10.00
側溝用埋設型枠 KCフォーム相当品 (600用)	N= 10.000 ÷ 1.000 = 10.000	枚	10.00
コンクリート (24-8-25BB)	V= (0.950 + 0.940) ÷ 2.000 × 0.130 × 10.000 = 1.229	m ³	1.23
鉄筋 (D13)	主筋(@200) L= 10.000 ÷ 0.200 × 0.860 = 43.000 配力筋(4本) L= 10.000 × 4.000 = 40.000 Σ = 83.000	m	
	W= 83.000 × 0.995 = 82.585 ※D13 : 0.995kg/m	kg	82.59
コンクリート (18-8-40BB)	V= (0.150 + 0.190) ÷ 2.000 × 0.450 × 10.000 = 0.765	m ³	0.77
同上型枠	A= 0.450 × 10.000 = 4.500	m ²	4.50
鉄筋 (D13)	@200 L= 10.000 ÷ 0.200 × 0.300 = 15.000 W= 15.000 × 0.995 = 14.925 ※D13 : 0.995kg/m	m kg	14.93
削孔 φ13	N= 10.000 ÷ 0.200 = 50.000	箇所	50.00

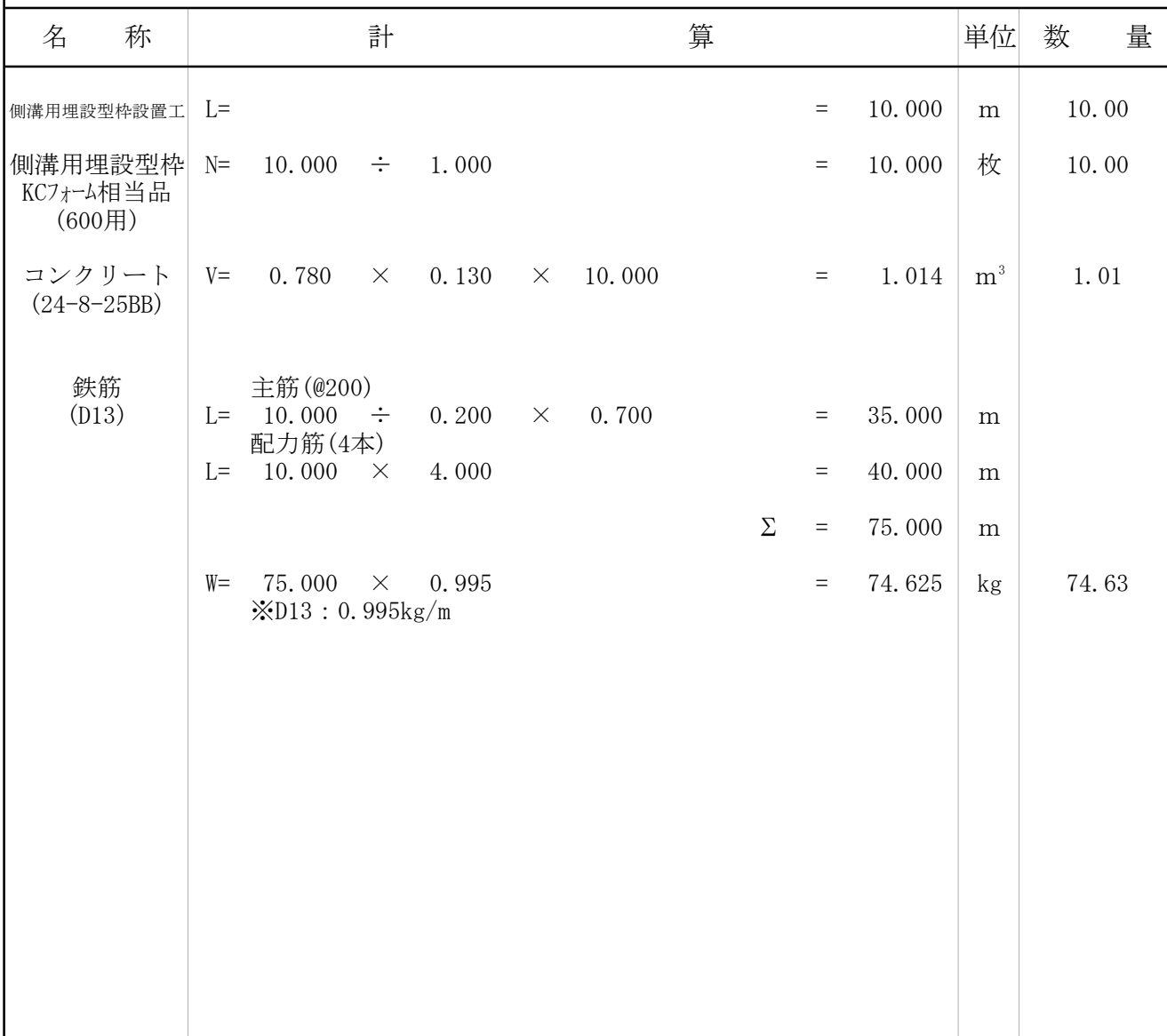
現場打側溝蓋工③

(10m当り)



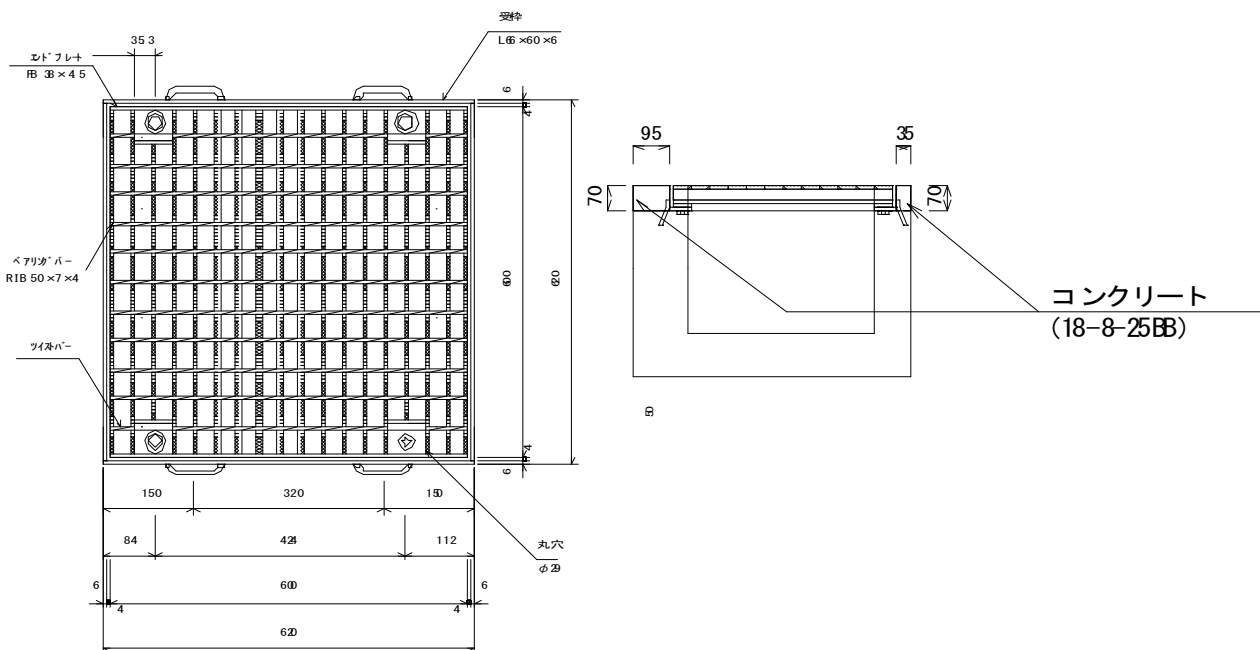
名 称	計 算	単位	数 量
側溝用埋設型枠設置工	$L = 10.000$	m	10.00
側溝用埋設型枠 JSフォーム相当品 (700用)	$N = 10.000 \div 1.000 = 10.000$	枚	10.00
コンクリート (24-8-25BB)	$V = 0.960 \times 0.130 \times 10.000 = 1.248$	m ³	1.25
鉄筋 (D13)	$L = \frac{10.000}{0.125} \times 0.860 = 68.800$ (主筋@125) $L = 10.000 \times 5.000 = 50.000$ (配力筋(5本)) $\Sigma = 118.800$	m	
	$W = 118.800 \times 0.995 = 118.206$ ※D13 : 0.995kg/m	kg	118.21

(10m 当り)



蓋 版 設 置 工 ① (500 × 500 工 用)

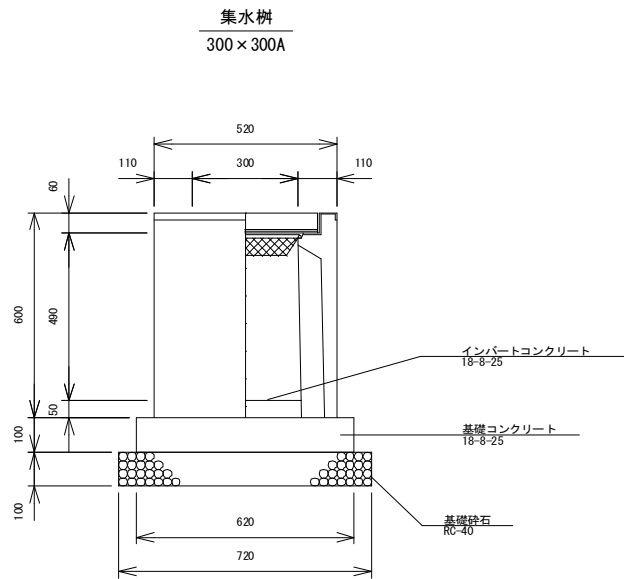
(1箇所当り)



名 称	計	算	単位	数	量
蓋版設置工	N= 1.000 (参考重量=41.4kg/基)	= 1.000	基	1.00	
グレーチング蓋 (T-14, 500×500用)	N= 1.000	= 1.000	枚	1.00	
コンクリート (18-8-25BB)	V1= 0.095 × 0.070 × 0.620 V2= 0.035 × 0.070 × 0.620	= 0.004 = 0.002 Σ = 0.006	m ³	0.01	

集水樹 (300 × 300A) A

(10基当り)

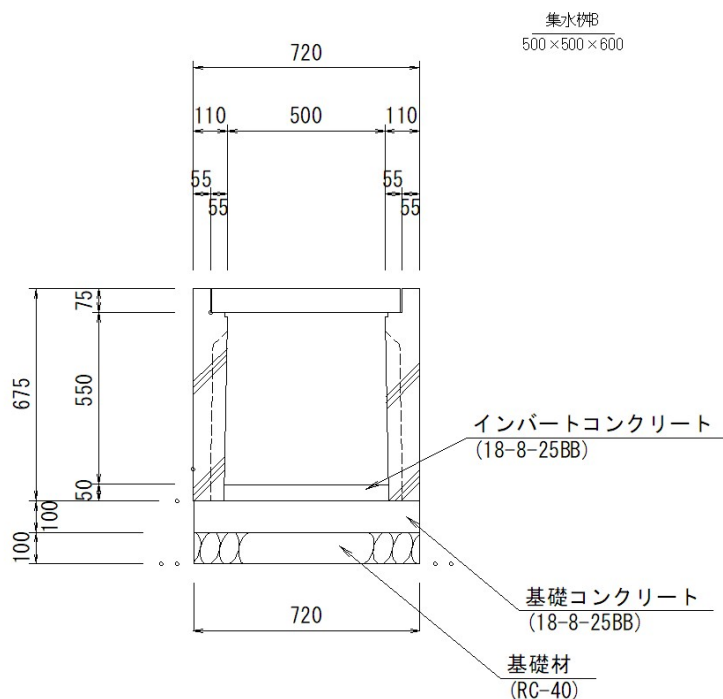


※集水樹の天端勾配は、路面の縦断勾配に合わせて施工すること。

名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU樹相当品 (300×300A)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=178kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	N= 1.000 × 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.050 × 0.300 × 0.300 × 10.000 = 0.045	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.620 × 0.620 × 0.100 × 10.000 = 0.384	m ³	0.38
同上型枠	A= 0.620 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 2.480	m ²	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720 × 0.720 × 10.000 = 5.184	m ²	5.18
基面整正	A= 0.720 × 0.720 × 10.000 = 5.184	m ²	5.18

集 水 枡 B
(500 × 500 × 600)

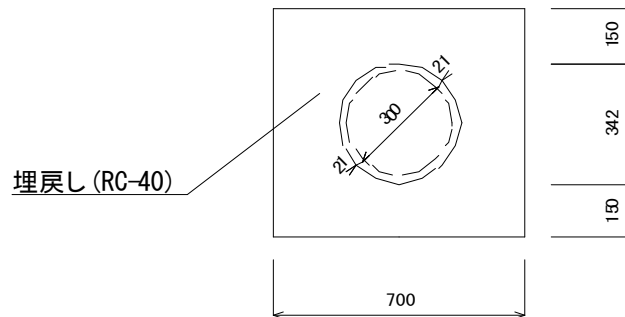
(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS枡相当品 (500×500×600)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量=342.8kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 500×500用)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.050 \times 0.500 \times 0.500 \times 10.000 = 0.125$	m ³	0.13
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.720 \times 0.720 \times 0.100 \times 10.000 = 0.518$	m ³	0.52
同上型枠	$A = 0.720 \times 0.100 \times 4.000 \times 10.000 = 2.880$	m ²	2.88
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10.000 = 5.184$	m ²	5.18
基面整正	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10.000 = 5.184$	m ²	5.18

管 渠 (φ 300)

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
暗渠排水管 (カナパイプA型φ300相当品) ダブル管	L= 10.000 = 10.000	m	10.00
床掘	V= 0.700 × 0.642 × 10.000 = 4.494	m ³	4.49
埋戻し (RC-40)	V= 0.700 × 0.642 × 10.000 = 4.494 除外 V= $\pi/4 \times 0.342^2 \times 10.000$ = -0.919 Σ = 3.575	m ³	3.58
基面整正	A= 0.700 × 10.000 = 7.000	m ²	7.00

舗装工計算書

コンクリート舗装工

車道舗装

コンクリート版
(t=12cm)
21-8-25

A=

CAD測定により

=

5.40

m²

5.4

路盤
(RC-40, t=10cm)

A=

CAD測定により

=

5.40

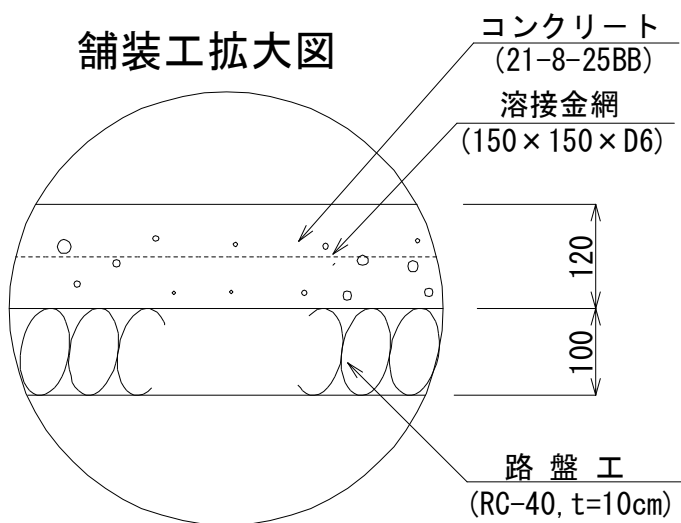
m²

5.4

コ ン ク リ ー ト 版

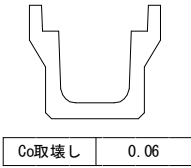
(100m²当り)

舗装工拡大図



名 称	計	算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=120mm)	V= 100.000 × 0.120	= 12.000	m ³	12.00
溶接金網 (150×150×D6)	A=	= 100.000	m ²	100.00

構造物撤去工計算書
構造物取壊し工

コンクリート 構造物取壊し 人力	●現場打側溝蓋工① 工法図、平面図より V1= 0.02 × 5.00 = 0.10			
	●現場打側溝蓋工② 工法図、平面図より V2= 0.02 × 5.00 = 0.10			
	●現場打側溝蓋工③ 工法図、平面図より V3= 0.04 × 9.30 = 0.37			
	●現場打側溝蓋工④ 工法図、平面図より V4= 0.04 × 7.00 = 0.28			
	●蓋版設置工① 工法図より V5= 0.01 × 0.62 = 0.01			
	●蓋版設置工② 工法図より V6= 0.01 × 0.74 = 0.01			
	Σ = 0.87	m ³	0.9	
コンクリート 構造物取壊し	●コンクリート舗装 CAD測定により V1= 4.50 × 0.12 = 0.54			
	●既設横断側溝 下記取り壊し図より V2= 0.06 × 2.50 = 0.15			
				
	Σ = 0.69	m ³	0.7	
コンクリート切断 (t=15cm以下)	L= 5.00 + 5.00 + 9.30 + 9.30 + 7.00 + 7.00 + 0.62 + 0.62 + 0.74 = 44.58	m	44.6	
	※現場打側溝蓋工①②片側、③④両側 蓋版設置工①両側、②片側			
運搬処理工				
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊し(人力)より V= 0.87 = 0.87	m ³	0.9	
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	構造物取壊しより V= 0.69 = 0.69	m ³	0.7	
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 0.87 = 0.87	m ³	0.9	
殻処分 (鉄筋コンクリート)	殻運搬より V= 0.69 = 0.69	m ³	0.7	

数量計算書 (1)

[illegible]

数量計算書(2)

[illegible]

土工計算書						
掘削	●側溝300C、集水桝C 標準断面図、平面図より	V=	0.06 × 32.50	=	1.95	
				Σ	=	1.95 m ³ 2.0
床掘	●側溝300C、集水桝C 標準断面図、平面図より	V=	0.57 × 32.50	=	18.53	
				Σ	=	18.53 m ³ 18.5
埋戻し	●側溝300C、集水桝C 標準断面図、平面図より	V=	0.52 × 32.50	=	16.90	
				Σ	=	16.90 m ³ 16.9
掘削床掘総計	掘削	V	=	1.95		
	床掘	V	=	18.53		
				Σ	=	20.48 m ³ 20.5
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00		
	埋戻し	V	=	16.90		
				Σ	=	16.90 m ³ 16.9
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9					
	V=	20.48	-	16.90	/0.9	= 1.70 m ³ 1.7

排水構造物工計算書

側溝工

U型側溝 (3種300C)	L=	平面図より 32.00	=	32.00	m	32.0
------------------	----	----------------	---	-------	---	------

コンクリート蓋	N=	32.00 ÷ 0.50 - 2.00	=	62.00	枚	
---------	----	---------------------	---	-------	---	--

Σ	=	62.00	枚	62.0
---	---	-------	---	------

グレーチング蓋 N=

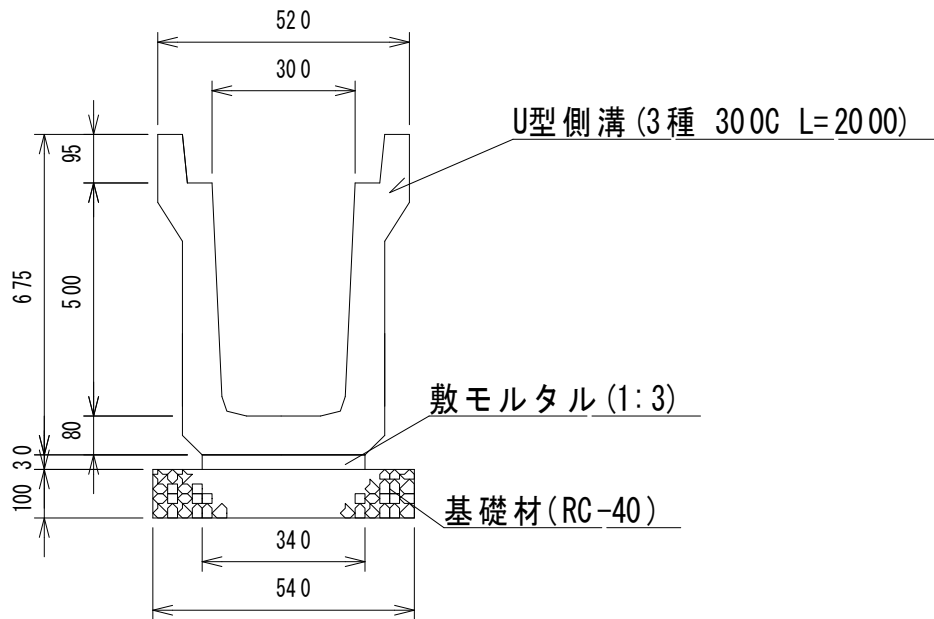
	=	2.00	枚	2.0
--	---	------	---	-----

集水桝工

集水桝C (300×300C)	N=	平面図より 1.00	=	1.00	基	1.0
--------------------	----	---------------	---	------	---	-----

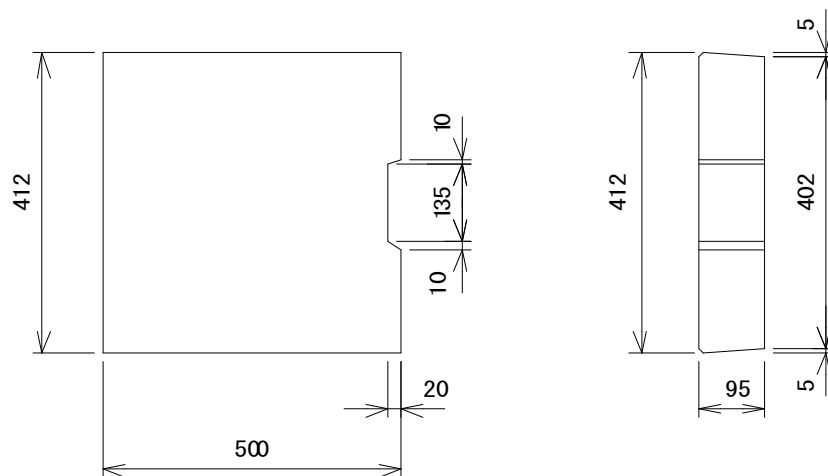
U 型 側 溝 (3 種 300C)

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300C) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = 10.000 \div 2.000$ (L=2000, 参考重量=584kg/個)	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.340 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.540 \times 10.000$	m ²	5.40
基面整正	$A = 0.540 \times 10.000$	m ²	5.40

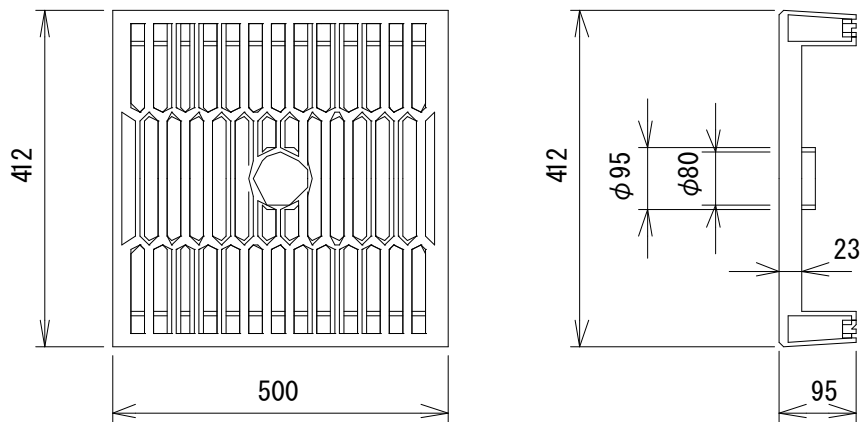
(1枚当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート蓋 (3種, B=300) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	N= (L=500, 参考重量=45.0kg/枚)	= 1.000 枚	1.00

U 型 側 溝 グレーチング 蓋 (T-25, 300)

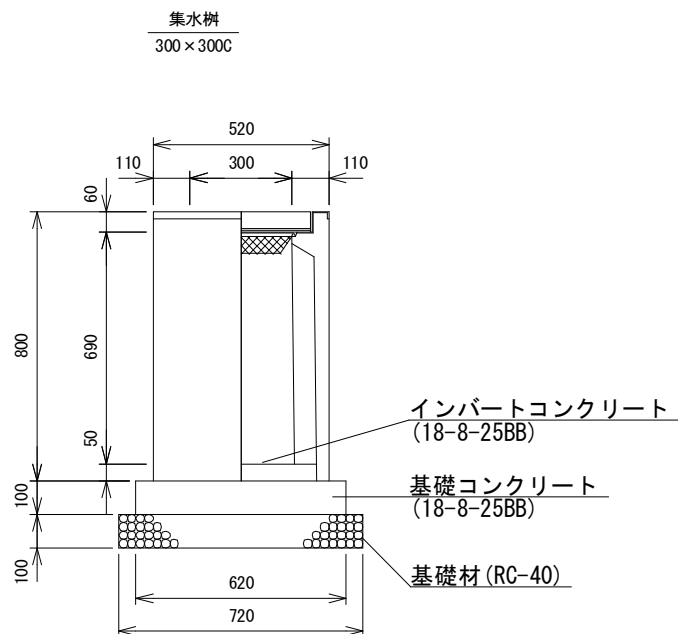
(1枚当り)



名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 <small>(タタイル, T-25, 300)</small> <small>(志摩市章マーク入)</small> <small>三重県認定リサイクル製品</small>	N= (L=500, 参考重量=16.5kg/枚)	= 1.000 枚	1.00

集水枳 (300 × 300C)

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枳相当品 (300×300C)	N= 1.000 × 10.000 (参考重量=225kg/基)	= 10.000 基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300×300)	N= 1.000 × 10.000	= 10.000 枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.050 × 0.300 × 0.300 × 10.000	= 0.045 m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.620 × 0.620 × 0.100 × 10.000	= 0.384 m ³	0.38
同上型枠	A= 0.620 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 2.480 m ²	2.48
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184 m ²	5.18
基面整正	A= 0.720 × 0.720 × 10.000	= 5.184 m ²	5.18

舗装工計算書

アスファルト舗装工

車道舗装

表層
(t=4cm)

●側溝300C、集水枳C
標準断面図、平面図より

A= 0.60 × 32.50 = 19.50

Σ = 19.50 m² 19.5

上層路盤
(M-30, t=10cm)

●側溝300C、集水枳C
標準断面図、平面図より

A= 0.60 × 32.50 = 19.50

Σ = 19.50 m² 19.5

構造物撤去工計算書
 構造物取壊し工

コンクリート 構造物取壊し	●既設側溝 標準断面図、平面図より V= 0.12 × 32.50	= 3.90			
		Σ = 3.90	m ³	3.9	
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	標準断面図、平面図より A= 0.60 × 32.50	= 19.50			
		Σ = 19.50	m ²	19.5	
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 0.60 + 32.50 + 0.60 ※起点・終点:0.6m、縦断:L=32.5m	= 33.70			
		Σ = 33.70	m	33.7	
運搬処理工					
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより V= 3.90	= 3.90 = 3.90	m ³	3.9	
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより V= 19.50 × 0.04	= 0.78 = 0.78	m ³	0.8	
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 3.90	= 3.90 = 3.90	m ³	3.9	
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より V= 0.78	= 0.78 = 0.78	m ³	0.8	

雑工計算書
雑工

間詰コンクリート 18-8-25BB	L=	側溝延長・集水桝延長より 32.50	=	32.50	m	32.5
-----------------------	----	-----------------------	---	-------	---	------

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.100 × 0.100 × 10.000	= 0.100	m ³	0.10
目地材 (瀝青繊維質目地, t =10)	A=	0.100 × 0.100 × 1.000	= 0.010	m ²	0.01