

令和 7 年度

7市単維持 市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

数 量 計 算 書

稲敷市役所 土木管理部建設課

元設計数量総括表

工事名： 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

1/3

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘 要
					計算数量	設計数量				
道路土工				式	1	1				
	掘削工	掘削工	掘削	m ³	37.0	40				
	残土処理工	整地工	残地受入地での処理	m ³	33.3	30				
		土砂等運搬	小規模	m ³	33.3	30				
排水構造物工				式		1				
	作業土工	床掘り	砂	m ³	29.5	30				
		埋戻し	良質発生土	m ³	28.9	30				
	側溝工	深溝長尺U字側溝	KDR300×600	m	50.0	50				
		深溝長尺U字側溝	KDR300×500	m	27.5	28.0				
		調整コンクリート	δ ck=18.0N/mm ²	m ³	1.10	1.0				
		鋼鉄製蓋布設	グレーチング蓋 300用 t=25 L=1.00m	枚	5.0	5				

元設計数量総括表

工事名： 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

2/3

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘 要
					計算数量	設計数量				
		コンクリート蓋	300用 IRV t=25 L=1.00m	枚	73.0	73				
	集水桝・マンホール 工	集水桝C-1号	700×700×800	箇所	1	1				
	排水管取付	管渠	ウェーブホール(KMVA-100)	箇所	4	4				
	同上削孔	電動ハンマードリル	Φ100以上	孔	4	4				
	既設集水桝	下流部 削孔	既設桝(BP.部)	孔	1	1				
構造物撤去工				式	1	1				
	構造物取壊し工	舗装版切断	出入口 Co、t≧10cm	m	3.7	4				
		舗装版取壊	出入口 t=10cm、Co	m ²	0.5	1.0				
		コンクリート構造物取壊	二次製品(ヒューム管) Co	m ³	0.9	1.0				
		搬運搬処理	出入口 t=10cm、Co	m ³	0.5	1.0				

元設計数量総括表

工事名： 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

3/3

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	元数量		変更出来高 数量	元設計数量と 変更出来高 数量の差	変更設計数量	摘 要
					計算数量	設計数量				
		殻運搬処理	二次製品(ヒューム管) Co	m ³	0.9	1.0				
		発生材運搬	出入口 t=10cm、Co	t	1.1	1				
		発生材運搬	ヒューム管 Co	t	2.1	2				
	排水構造物工撤去工	KUS300×400	Co 二次製品	m	10.0	10				
		IS300	Co 二次製品	枚	20.0	20				
		現場発生品及び支給品運搬	Co 二次製品	t	6.0	6				
舗装工				式	1	1				
	コンクリート舗装工(出入口部)	路盤工	再生砕石(RC-40機械) t=10cm	m ²	4.6	5				
		コンクリート舗装工	§ ck=21.0N/mm ²	m ³	0.5	1				
		同上ひび割れ防止金網	ひし形金網	m ²	4.6	5				
仮設工				式	1.0	1				
	交通管理工	交通誘導員(B)		人	12	12				

工種数量総括表

工事名： 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

[illegible]

一般計算書

種 別:残土処理工
ブロック:残土処理工
区 分:

細別／規格	算 式	数 量
作業残土	本線部 掘削	$V = 37.01$
	合計	$= 37.01$
	排水構造物部 床堀	$V = 26.88$
	埋戻し	$V = 27.46$
	残土合計 $(37.0 + 26.9) - ((27.5) / 0.9) = 33.34$ (土工変化率)	

工種数量総括表

工事名： 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

NO.1

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
排水構造物工				式		1.0		
	作業土工			式		1.0		
		床掘り		m ³		29.5		
		埋戻し	良質発生土	m ³		28.9		
	側溝工			式		1.0		
		長尺U字側溝	KDR側溝300×600	m		50.0		
		長尺U字側溝	KDR側溝300×500	m		27.5		
		調整コンクリート	δ ck=18.0N/mm ²	m ³		1.1		
		グレーチング蓋	300用 IH0-1 t-25 L=1.00m	枚		5.0		
		コンクリート蓋	300用 IRV t-25 L =1.00m	枚		73.0		
	集水枳工及びマンホール工			式		1.0		
		集水枳	700×700×800	箇所		1.0		
	側溝排水管取付工			式		1.0		
		管渠	ウィープホール (KMVA-100)	箇所		4.0		
	同上 削孔	削 孔	電動ハンマドリル	箇所		4.0		
	既設枳	削 孔	コンクリート穿孔機	箇所		1.0		

数量計算書

測 点	距 離	床 堀			埋 戻 し		
		断面積	平均断面積	立 積	断面積	平均断面積	立 積
BP.	0.000	0.40	0.40	0.00	0.40	0.40	0.00
BP.+0.57	0.570	0.40	0.40	0.23	0.40	0.40	0.23
BP.+9.26	8.690	0.30	0.35	3.04	0.40	0.40	3.48
BP.+11.90	2.640	0.40	0.35	0.92	0.40	0.40	1.06
NO.1	8.100	0.35	0.38	3.08	0.35	0.38	3.08
NO.1+6.20	6.200	0.35	0.35	2.17	0.35	0.35	2.17
NO.1+14.50	8.300	0.35	0.35	2.91	0.35	0.35	2.91
NO.2	5.500	0.40	0.38	2.09	0.40	0.38	2.09
NO.3	20.000	0.35	0.38	7.60	0.35	0.38	7.60
NO.3+10.00	10.000	0.25	0.30	3.00	0.25	0.30	3.00
EP.(NO.3+17.37)	7.370	0.25	0.25	1.84	0.25	0.25	1.84
合 計	77.370			26.88			27.46

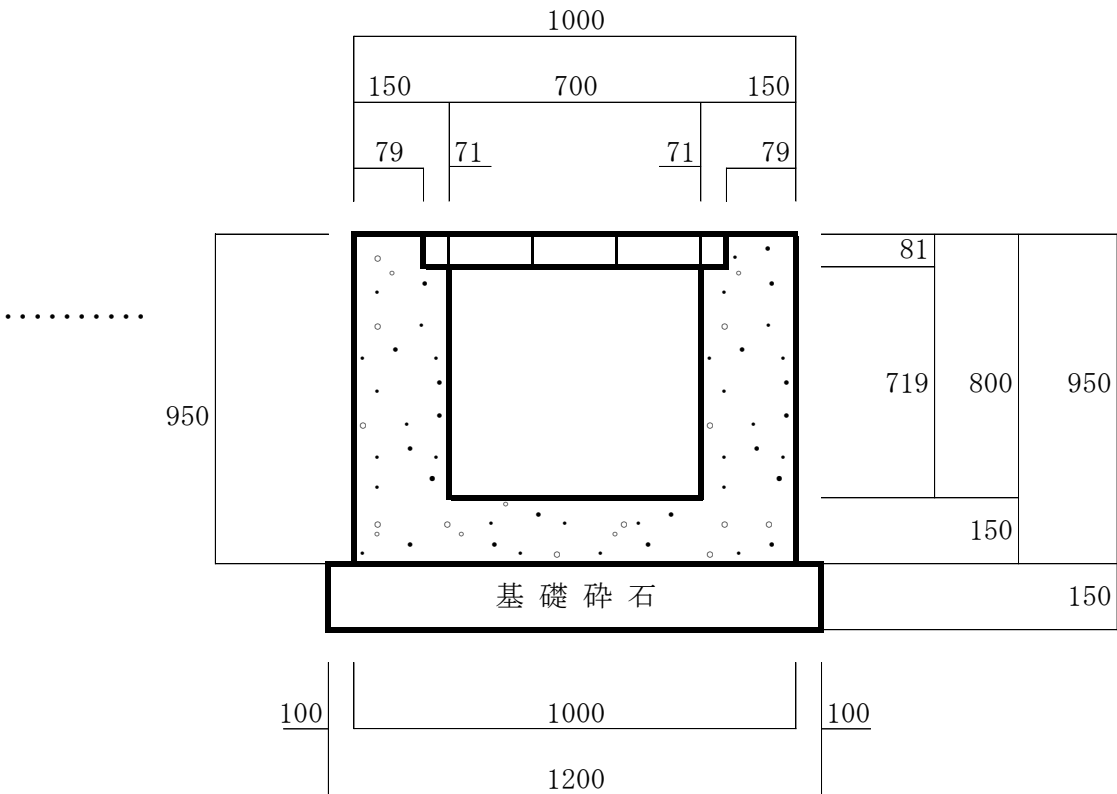
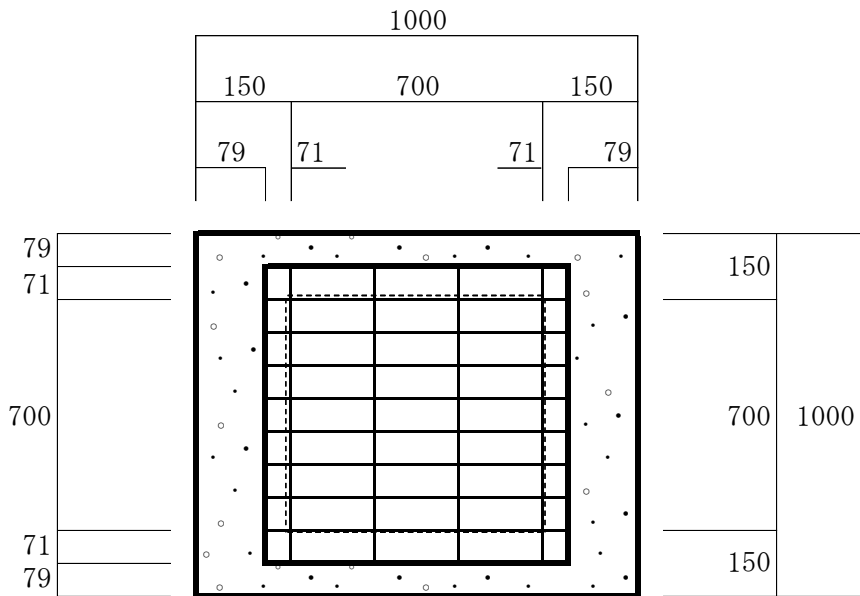
敷調整コンクリート数量計算書

測点	単距離 S	側溝幅平均 W	コンクリート調整厚 t	コンクリート平均厚 t'	区間コンクリート断面積 $S \times t'$	区間コンクリート数量 $S \times t' \times W$	コンクリート数量累計 Σ
No BP.	0.000	0.300	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
No 2+10.00	50.000	0.300	0.102	0.051	2.550	0.765	0.765
No 2+10.00	0.000	0.300	0.000	0.051	0.000	0.000	0.000
No 3+17.693	27.693	0.300	0.070	0.035	0.969	0.291	0.291
合 計	77.693					1.056	1.056

種別	細別	規格	数 量	単 位	構造物掘削(床堀)		埋 戻(流用土)		摘 要
					単位数量 (m ³)	土 量 (m ³)	単位数量 (m ³)	土 量 (m ²)	
車道部 側 溝	標準型 可変側溝	300型	図面より	m	横断図計上	26.88	横断図計上	27.46	
集水柵	B-5号	700×700×800	1.000	基		2.65		1.48	
小 計						29.53		28.94	

集水桝 C-1号

(グレーチング蓋タイプ)



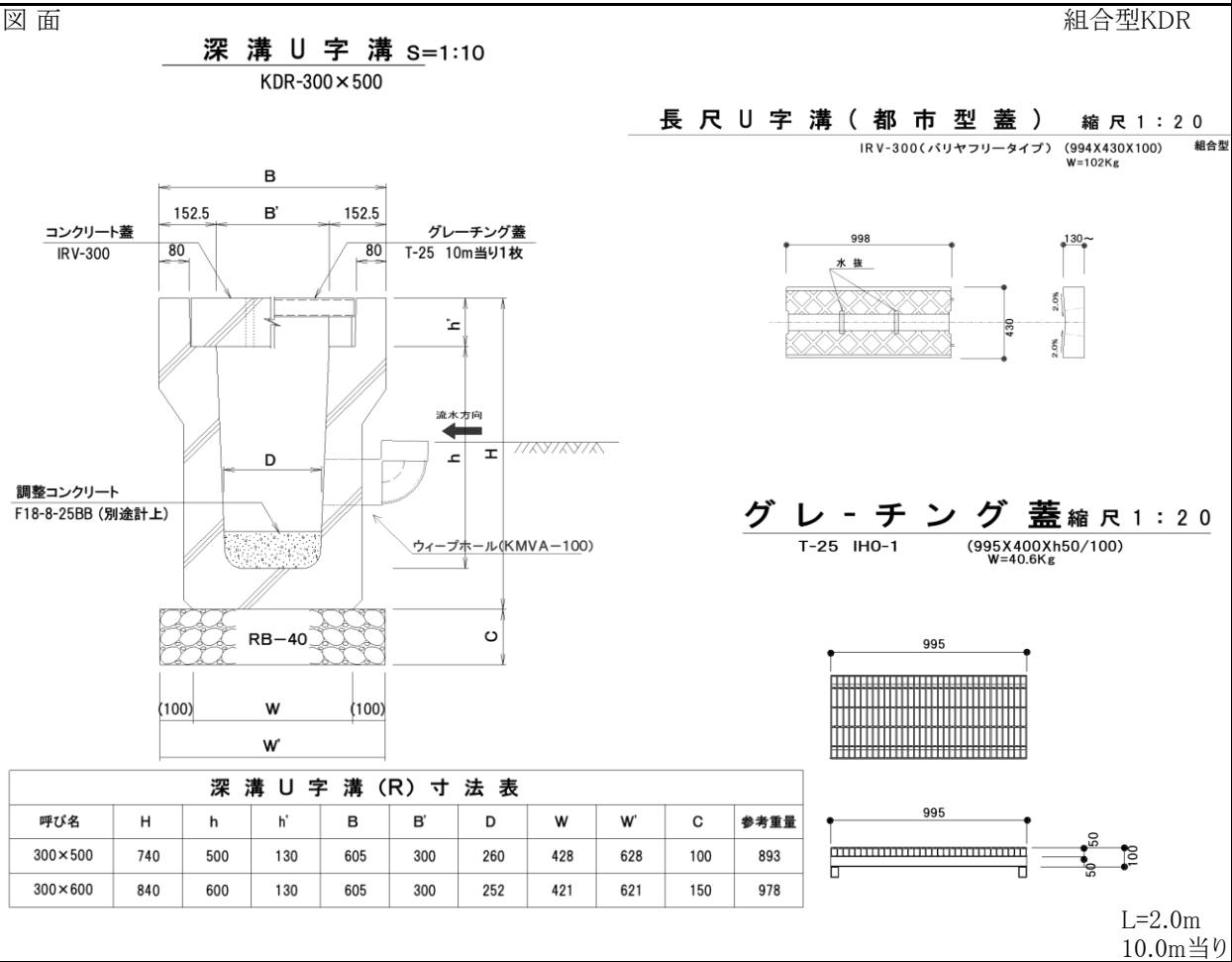
集水桝 C-1号		数量計算書			1 箇所当り	
名 称	計 算 式						数 量
コンクリート δ ck=18.0N/mm ²	1.00 × 1.00 × 0.95 − 0.84 × 0.84	×	0.08 − 0.70 × 0.70 × 0.72	×	0.84 × 0.84	=	0.54
	− 0.50 × 0.30 × 0.15 × 1	×	π /4 × 0.40 ^2 × 0.15 × 1	×		=	−0.023
						=	−0.019
	計 m3						0.498
	型 枠	(1.00 + 1.00) × 2 × 0.95	+	(0.70 + 0.70) × 2 × 0.72	×		=
− 0.50 × 0.30 × 2 × 1		×	π /4 × 0.40 ^2 × 2 × 1	×		=	−0.3
						=	−0.251
+		0.40 × 0.15 × 4	×	π × 0.40 × 0.15 × 1	×		0.24
						=	0.188
計 m2						5.690	
基礎 砕 石 (RB-40, t=20cm)	1.20 × 1.20	×		×		=	1.440 m2
	(1.20 × 1.20 × 0.15	×		×		=	0.216 m3)
グレーチング蓋 T-25	700 × 700 用 桝 蓋 (820×819×75)	×	842 × 842 × 81	×			1 枚
土量計算							
堀 削	(1.60 × 1.60 + 1.60 × 1.60)	×	1/2 × 0.95 + 0.22	×		=	2.648 m3
埋 戻 し	2.65 − 1.00 × 1.00 × 0.95	×	− 0.22	×		=	1.482 m3
残 土	2.65 − 1.48 ÷ 0.90	×		×		=	1.001 m3
床 均 し	1.20 × 1.20	×		×		=	1.440 m2

一般計算書

種 別:排水構造物工
 ブロック:排水構造物工
 区 分:

細別／規格	算 式	NO.1 数 量
長尺U字溝 側溝 KDR300×600	本線 右側 BP.+～NO.2+10.00 =50.00 $\Sigma L = 50.00$	50.0 m
長尺U字溝 側溝 KDR300×500	本線 右側 NO.2+10.00～EP.(NO.3+17.37) =27.37 $\Sigma L = 27.5 (27.37)$	27.5 m
調整コククリート $\delta ck=18.0N/mm^2$	本線 右側 =1.06 $\Sigma n = 1.06$	1.1 m ³
グレーチング蓋 300用 L=1.0m 1.0枚/1.0本	本線 右側 BP.+～EP(NO.3+17.37) =77.37 3.0+2.0=5.0 合計 =5.0 $\Sigma n=5.0$	5 枚
コンクリート蓋 IRV-300 300用 L=1.0m 2.0枚/1.0本	47.0+26.0=73.0 合計 =73.0 $\Sigma n=73.0$	73 枚
集水枥 (T-25) 700×700×800	本線 右側 EP(NO.3+17.37) 合計 =1.0 $\Sigma n=1.0$	1.0 箇所
ウェールホール (KMVA-100)	本線 BP.+9.29 NO.1+6.20 NO.1+14.50 EP.(NO.3+17.37) 合計 =4.0 $\Sigma n=4.0$	4.0 箇所
同上削孔	本線 BP.+9.29 NO.1+6.20 NO.1+14.50 EP.(NO.3+17.37) 合計 =4.0 $\Sigma n=4.0$	4.0 箇所
既設枥 削孔	本線 BP. 合計 =1.0 $\Sigma n=1.0$	1.0 箇所

長尺U字側溝 300×500



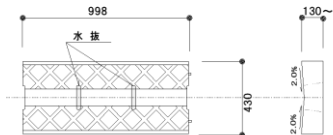
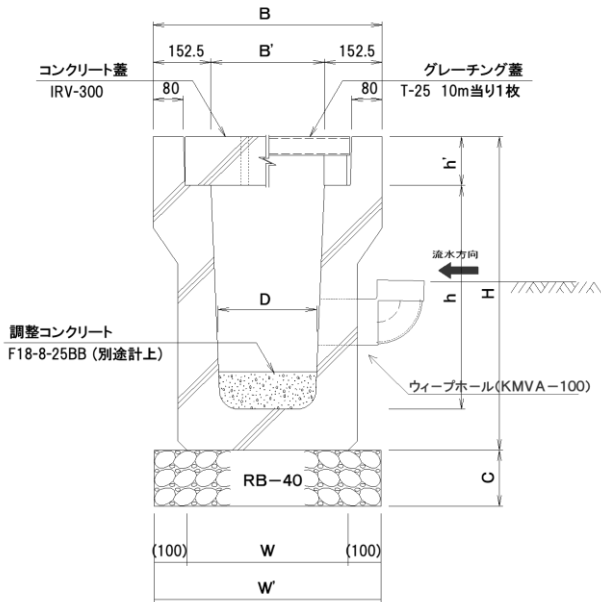
名 称	規 格	計 算 式	数 量
床 堀	機 械	別途計上	別途計上 m³
埋 戻	機 械	別途計上	別途計上 m³
側 溝	300×500×2000 W=893.0kg	躯体 5.000	5.0 本
コンクリート蓋 (T-25)	300用型L=1.00m IRV W=134.0kg	コンクリート蓋 (T-25) 9.000	9.0 枚
グレーチング蓋 (T-25)	300用型L=1.00m IHO-1 W=40.6kg	グレーチング蓋 (T-25) 1.000	1.0 枚
基面整正		0.629×10.00= 6.290	6.29 m²
基礎碎石	再生碎石基礎 RB-40 t=10cm	0.629×10.00= 6.290 (0.629×0.100)×10.00= 0.629	6.29 m² 0.63 m³

長尺U 字 側 溝 300×600

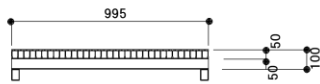
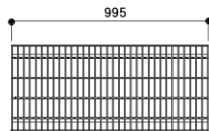
図 面 組合型KDR

深 溝 U 字 溝 S=1:10
KDR-300×600

長 尺 U 字 溝 (都 市 型 蓋) 縮 尺 1 : 2 0
IRV-300 (バリアフリータイプ) (994X430X100) 組合型
W=102Kg



グ レ - チ ン グ 蓋 縮 尺 1 : 2 0
T-25 IHO-1 (995X400Xh50/100)
W=40.6Kg



深 溝 U 字 溝 (R) 寸 法 表										
呼び名	H	h	h'	B	B'	D	W	W'	C	参考重量
300×500	740	500	130	605	300	260	428	628	100	893
300×600	840	600	130	605	300	252	421	621	150	978

L=2.0m
10.0m当り

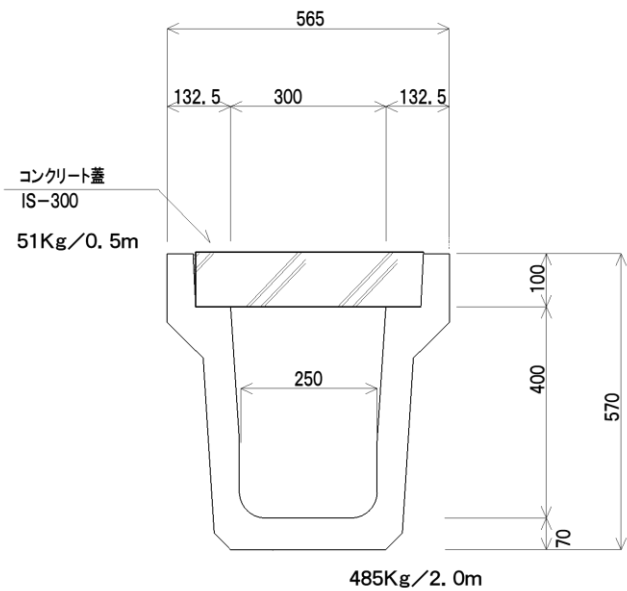
名 称	規 格	計 算 式		数 量
床 堀	機 械	別途計上		別途計上 m ³
埋 戻	機 械	別途計上		別途計上 m ³
側 溝	300×600×2000 W=978.0kg	躯体	5.000	5.0 本
コンクリート蓋 (T-25)	300用型L=1.00m IRV W=134.0kg	コンクリート蓋 (T-25)	9.000	9.0 枚
グレーチング蓋 (T-25)	300用型L=1.00m IHO-1 W=40.6kg	グレーチング蓋 (T-25)	1.000	1.0 枚
基礎碎石	再生碎石基礎 RB-40 t=15cm	0.621×10.00= (0.621×0.150)×10.00=	6.210 0.932	6.21 m ² 0.93 m ³

長尺U字側溝 300×400 (撤去・運搬)

図面

組合型KUS

長尺U字溝 s=1:10
KUS-300×400



L=2.0m
10.0m当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量
撤去・運搬	躯体	$0.485\text{t}/2.00\text{m} \times 10.00\text{m} =$	2.425 t
		$0.485\text{t}/2.00\text{m} \times 10.00\text{m}/2.50 = 0.970$	0.970 m ³
	コンクリート蓋	$0.051\text{t} \times 20.00 =$	1.02 t
		$0.051\text{t} \times 20.00/2.50 = 0.408$	0.408 m ³
計			3.445 t 1.378 m ³

一般計算書

種 別:舗装工
ブロック:舗装工
区 分:

NO.1

[illegible]

工種数量総括表

工事名: 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
構造物撤去工				式		1		
	構造物取壊し工	舗装版切断	出入口 Co、t \geq 10cm	m		3.7		
		コンクリート構造物取壊し	出入口 Co	m ³		0.5		
		コンクリート構造物取壊し	ヒューム管 Co	m ³		0.9		
		殻運搬処理	Co (出入口) t=10cm	m ³		0.5		
		殻運搬処理	Co 二次製品 (ヒューム管)	m ³		0.9		
		殻運搬処理	Co (出入口) t=10cm	m ³		0.5		
		発生材運搬	Co (出入口) t=10cm	t		1.1		
		発生材運搬	Co 二次製品 (ヒューム管)	t		2.1		
		既設側溝撤去	Co 二次製品 (KUS300 \times 400)	m		10.0		
		既設側溝蓋撤去	Co 二次製品 (IS300)	枚		20.0		
		現場発生品及び支給品運搬	再利用品 KUS300 \times 400、IS300	t		6.0		

一般計算書

種 別: 構造物取壊し工
 ブロック: 構造物取壊し工
 区 分:

本線部 1/2

細別／規格	算 式	数 量
舗装切断 出入口 Co, ≥10cm	右側 BP.+11.90 =3.70 $\Sigma L = 3.70$	3.7 m
舗装版取壊し 出入口 t= 10cm、Co	右側 BP.+11.90 =4.60 4.60×0.10 =0.460 $\Sigma n = 0.46$	4.6 m ² 0.5 m ³
コンクリート構造物取 し 出入口 t= 10cm、Co	右側 BP.+11.90 =0.46 $\Sigma n = 0.46$	0.5 m ³
コンクリート構造物取 し 二次製品 Co, ヒューム管	 =0.90 $\Sigma n = 0.90$	0.9 m ³
殻運搬処理 出入口 Co	右側 BP.+11.90 =0.46 $\Sigma V = 0.46$	0.5 m ³
殻運搬処理 二次製品 Co, ヒューム管	 =0.90 $\Sigma V = 0.90$	0.9 m ³
発生材運搬 出入口 Co, ≥10cm 無筋	右側 BP.+11.90 =0.46 W=0.46×2.35 =1.081	1.1 t
発生材運搬 出入口 Co, ≥10cm 二次製品	右側 BP.+11.90 =0.90 W=0.90×2.35 =2.12	2.1 t
既設側溝撤去 既設U字溝撤去 KUS 300×400	右側 BP.～BP.+10.00 =10.0 $\Sigma n = 10.0$	10.0 m
既設側溝撤去 既設U字溝蓋撤去 IS300 L=0.50m	右側 BP.～BP.+10.00 10.0/0.50 =20.0 $\Sigma n = 20.0$	20.0 枚

一般計算書

種 別: 構造物取壊し工
ブロック: 構造物取壊し工
区 分:

本線部 2/2

[illegible]

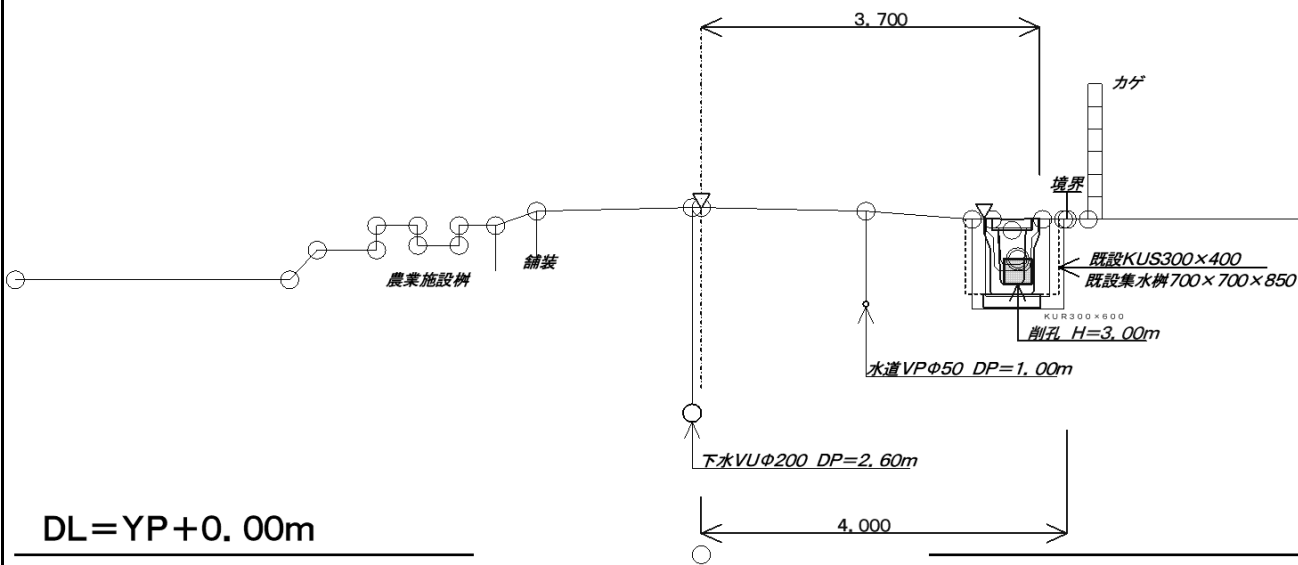
既 設 集 水 枳 削 孔

図 面

BP.部

BP

GH=3.85
FH=3.000
D=0.000



既設集水枳 上流側 削孔

1.0式

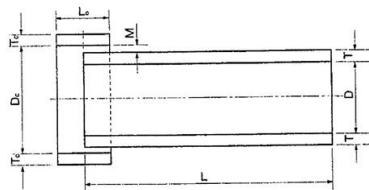
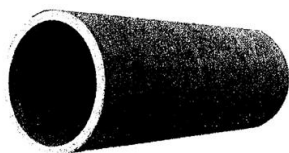
名 称	規 格	計 算 式		数 量
削孔	躯体(右側)	(0.250×0.250×0.150)	0.009	0.009 m ³
	コンクリート穿孔機		1.000	1.000 孔
計	躯体(右側)			1.000 m ³

ヒューム管 取壊

図 面

3. ヒューム管の形状及び寸法 JIS A 5372

A形管



単位：mm

呼び径	管			カ ラ ー				参 考 質 量 (kg)		
	内 径 D	厚 さ T	有効長 L	内 径 D _c	厚 さ T _c	長 さ L _c	ランニングス M	管	カ ラ ー	計
150	150	26	2 000	226	28	150	12	70	8	78
200	200	27		278	30			94	11	105
250	250	28		330	31			119	13	132
300	300	30		390	33			151	16	167
350	350	32		444	35			187	20	207
400	400	35	2 430	500	38	200	15	283	24	307
450	450	38		556	42			347	39	386
500	500	42		614	46			430	47	477
600	600	50		730	50			606	61	667
700	700	58		846	58			820	82	902
800	800	66		962	66	250	18	1 060	110	1 170
900	900	75		1 080	75			1 360	140	1 500
1 000	1 000	82		1 200	82			1 660	200	1 860
1 100	1 100	88		1 312	88		22	1 960	240	2 200
1 200	1 200	95		1 426	95			2 300	290	2 590
1 350	1 350	103		1 592	103			2 810	340	3 150
1 500	1 500	112		1 768	112			3 380	410	3 790
1 650	1 650	120		1 934	120			3 970	480	4 450
1 800	1 800	127		2 098	127			4 570	550	5 120

注) 呼び径150～350の管の有効長は990mm、呼び径400～1 800の管の有効長は1200mmとすることができる。

ヒューム管 Φ250 119Kg/2.0m 59.5Kg-/1.0m
ヒューム管 Φ350 187Kg/2.0m =93.5Kg/1.0m
ヒューム管 Φ400 283Kg/2.0m =141.5kg/1.0m

右側(Φ350) BP+9.29 = 4.00
右側(Φ250) NO.1+10.00 = 2.00
右側(Φ400) NO.1+15.00 = 1.00
右側(Φ350) NO.2+5.00 = 2.50
右側(Φ350) NO2+13.00 = 3.50
右側(Φ400) NO.2+13.00 = 3.5
右側(Φ400) NO.3+10.00 =4.00

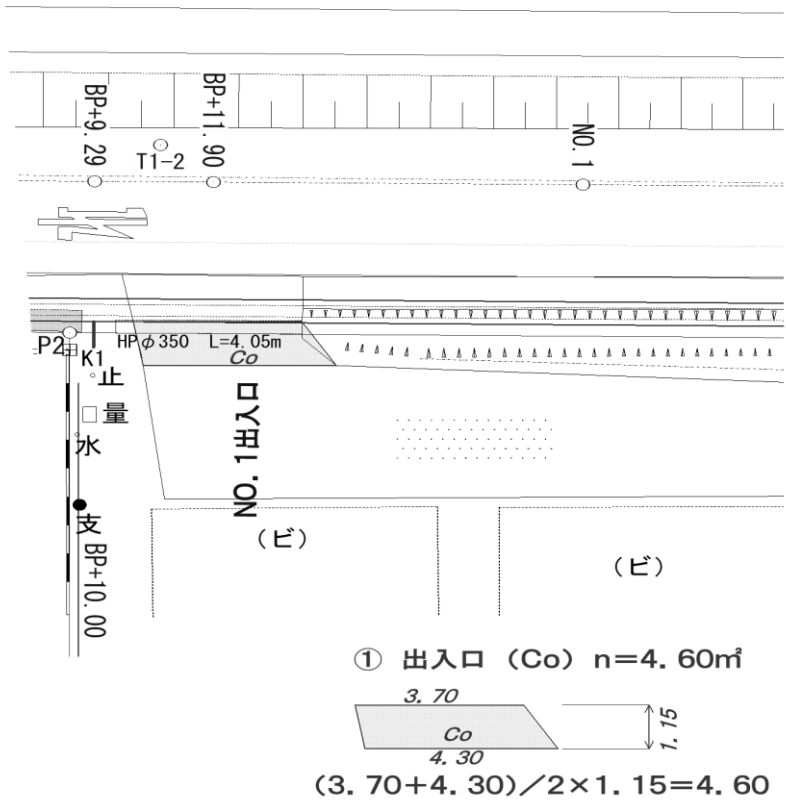
1.0式

名 称	規 格	計 算 式	数 量
ヒューム管	Φ250	2.00×59.5Kg =119.0	119.00 kg
ヒューム管	Φ350	4.00+2.50+3.50=10.0 10.00×93.5Kg =935.0	935.00 kg
ヒューム管	Φ400	1.00+3.50+4.00=8.50 8.50×141.5Kg =1202.75	1202.75 kg
計			2256.750 kg
計		(2256.75/1000)/2.50 0.9027	2256.750 kg 0.903 m ³

NO.1 出入口 取壊

図 面

拡大図 1 / 1 2 5



1.0式

名 称	規 格	計 算 式	数 量
取壊し	コンリート舗装	$((3.70+4.30)/2 \times 1.15)$ 4.600	4.600 m ²
		4.600×0.10 0.460	0.460 m ³
計			4.600 m ² 0.460 m ³

工種数量総括表

工事名： 7市単維持市道(新)1039号線 排水整備工事
稲敷市 柴崎 地内

NO.1

[illegible]

数量集計表

種 別:アスファルト舗装工 出入口(民地部)

CAD計測

本線部

NO.1

[illegible]

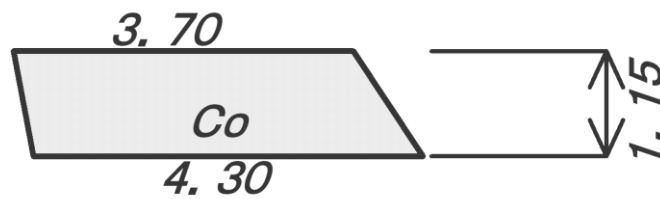
出 入 口 面 積

BP+11.90

図 面

NO.1 出入口

NO.1 出入口



コンクリート舗装(Co)

名 称	規 格	計 算 式		数 量
コンクリート	t=10cm $\delta_{ck}=21.0\text{N}/\text{m}^2\text{m}$	$4.60 \times 0.10 =$	0.460	0.460 m ³
ひし形金網	ひび割れ防止	4.60	4.600	4.600 m ²
路盤工	t=10cm 再生砕石(RC-40)	4.60	4.600	4.600 m ²