

令和6年度 荒熊内地区多目的広場整備工事

§ 1. 数 量 総 括 表

令和6年度
荒熊内地区多目的広場整備工事

数 量 総 括 表

種 別	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
敷地造成工				式	1.0	
	掘削工			式	1.0	
		掘 削(土砂)	$W \geq 5m$	m ³	55.1	
	路体盛土工			式	1.0	
		路体盛土	$W \geq 4m$	m ³	6,746.5	
			$W < 2.5m$	m ³	28.8	
		土材料	流用土	m ³	5,030.0	
		購入土		m ³	2,866.2	
雨水排水設備工				式	1.0	
	作業土工			式	1.0	
		床掘り	$1m \leq W < 2m$	m ³	165.0	
		埋戻し	$W < 1m$	m ³	110.5	
	側溝工			式	1.0	
		自由勾配側溝300型 縦断用		m	69.7	
			US9-B-B300-H300(縦断用)	m	37.6	
			US9-B-B300-H500(縦断用)	m	25.7	
			US9-B-B300-H600(縦断用)	m	4.4	
			US9-B-B300-H700(縦断用)	m	2.0	
		自由勾配側溝400型 縦断用		m	138.3	
			US9-B-B400-H600(縦断用)	m	132.8	
			US9-B-B400-H800(縦断用)	m	5.5	
		側溝蓋		枚	187.0	
			車道用(FC9-B2-B300)	枚	55.7	
			車道用(FG9-A1-B300)	枚	7.0	
			車道用(FC9-B2-B400)	枚	110.3	

令和6年度
荒熊内地区多目的広場整備工事

数量總括表

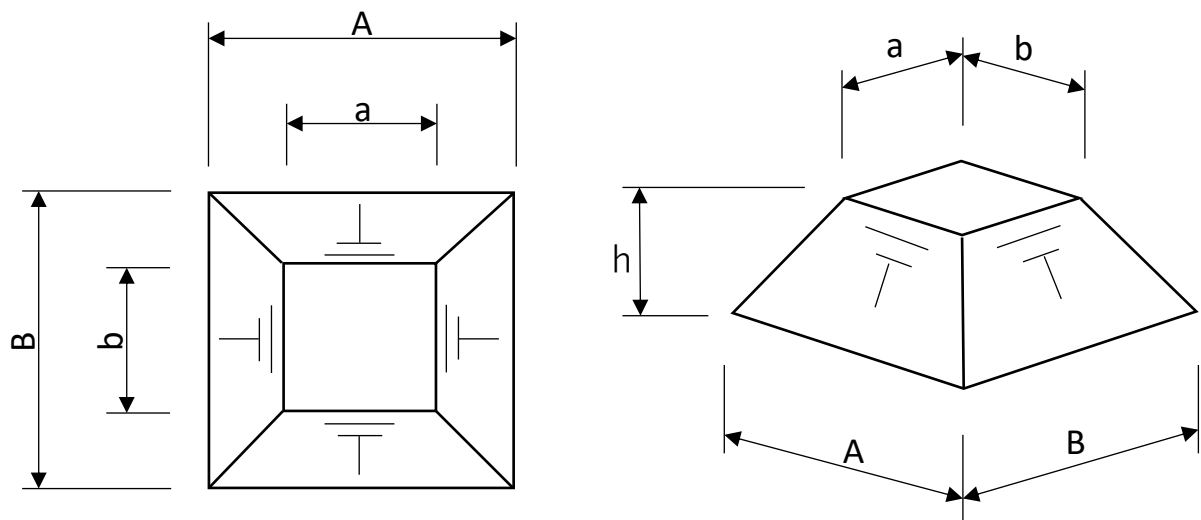
[illegible]

§ 2. 敷地造成工

敷地造成工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
掘削工	(積計算書参照)	
・	掘 削(土砂) $W \geq 5m$	
	$V = 55.1$	$= 55.1 \text{ m}^3$
路体盛土工	(積計算書参照)	
・	路体盛土 $W \geq 4m$	
	$V = 6746.5$	$= 6,746.5 \text{ m}^3$
・	路体盛土 $2.5m \leq W < 4m$	
	$V = 0.0$	$= - \text{ m}^3$
・	路体盛土 $W < 2.5m$	
	$V = 28.8$	$= 28.8 \text{ m}^3$
・	土材料 流用土	
	$V = 5030.0$	$= 5,030.0 \text{ m}^3$
・	購入土	
	$V = 2866.2$	$= 2,866.2 \text{ m}^3$



①流用土

A=14.5m , B=19.6m , a=6.5m , b=11.6m , h=3.0m

$$V = h/6 \times (a \times B + A \times b + 2 a \times b + 2 A \times B)$$

$$V = 507.4\text{m}^3$$

②流用土

A=17.6m , B=24.6m , a=12.6m , b=19.6m , h=2.0m

$$V = h/6 \times (a \times B + A \times b + 2 a \times b + 2 A \times B)$$

$$V = 671.5\text{m}^3$$

③-1流用土

A=18.5m , B=40.5m , a=8.8m , b=32.3m , h=3.5m

$$V = h/6 \times (a \times B + A \times b + 2 a \times b + 2 A \times B)$$

$$V = 1762.2\text{m}^3$$

③-2流用土

A=25.2m , B=29.9m , a=15.4m , b=29.1m , h=3.5m

$$V = h/6 \times (a \times B + A \times b + 2 a \times b + 2 A \times B)$$

$$V = 2098.2\text{m}^3$$

$$\text{③-1} + \text{③-2} = 3860.4\text{m}^3$$

流用土 合計 V=5039.3m³

土工計算集計表

工 種	土質	掘 削 (m3)	床掘り+作業 土工残土 (m3)	盛 土(m3)			埋戻し(m3)			流用土 (現地堆積) (m3)	不足土 (m3)	購入土(m3) (変化率1.2)	摘 要
				締固め土量	変化率	必要土量	締固め土量	変化率	必要土量				
路体盛土	土砂	55.1	54.5	6,775.3	0.90	7,528.1		0.90	0.0	5,030.0	7,418.5	2,866.2	
路床盛土	土砂		0.0	0.0	0.90	0.0		0.90	0.0	0.0			
合 計	土砂	55.1	54.5	6,775.3		7,528.1	0.0		0.0	5,030.0	7,418.5	2,866.2	

【盛土】

◆路体盛土

W≧4m	6,746.5 m3
2.5m≦W<4m	0.0 m3
W<2.5m	28.8 m3

◆路床盛土

W≧4m	m3
2.5m≦W<4m	m3
W<2.5m	m3

合計 6,775.3 m3

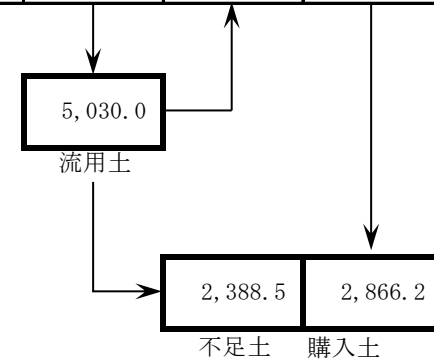
【床掘り+作業土工残土】

◆床掘り

	m3
排水構造物工	54.5 m3
	m3
	m3

	m3
	m3
	m3
	m3

合計 54.5 m3



【流用土】

土砂 V= 5,030 m3

【購入土】

土砂 V= 2,866.2 m3

[illegible][illegible][illegible][illegible]

[illegible][illegible][illegible][illegible]

§ 3. 雨水排水設備工

雨水排水設備工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作業土工			式	1.0	
	床掘り	$1\text{m} \leq W < 2\text{m}$	m^3	165.0	
	埋戻し	$W < 1\text{m}$	m^3	110.5	
	土砂等運搬	場内処分(盛土流用)	m^3	54.5	
側溝工			式	1.0	
	自由勾配側溝300型 縦断用		m	69.7	
		US9-B-B300-H300(縦 断用)	m	37.6	
		US9-B-B300-H500(縦 断用)	m	25.7	
		US9-B-B300-H600(縦 断用)	m	4.4	
		US9-B-B300-H700(縦 断用)	m	2.0	
	自由勾配側溝400型 縦断用		m	138.3	
		US9-B-B400-H600(縦 断用)	m	132.8	
		US9-B-B400-H800(縦 断用)	m	5.5	
	側溝蓋		枚	187.0	
		車道用(FC9-B2-B300)	枚	55.7	
		車道用(FG9-A1-B300)	枚	7.0	
		車道用(FC9-B2-B400)	枚	110.3	
		車道用(FG9-A1-B400)	枚	14.0	
集水枡工			式	1.0	
	場所打ち集水枡		基	5.0	
		700×700×800	基	1.0	
		800×800×900	基	3.0	
		800×800×1000	基	1.0	
	枡蓋		枚	5.0	
		700×700用(T-25)	枚	1.0	
		800×800用(T-25)	枚	4.0	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
作業土工	<ul style="list-style-type: none"> 床掘り $1\text{m} \leq W < 2\text{m}$ $V = (\text{作業土工計算書参照}) = 165.0 \text{ m}^3$ 	
	<ul style="list-style-type: none"> 床掘り $W < 1\text{m}$ $V = (\text{作業土工計算書参照}) = - \text{ m}^3$ 	
	<ul style="list-style-type: none"> 埋戻し $W < 1\text{m}$ $V = (\text{作業土工計算書参照}) = 110.5 \text{ m}^3$ 	
	<ul style="list-style-type: none"> 土砂等運搬 場内処分(盛土流用) $V = 165.0 + - - 110.5 = 54.5 \text{ m}^3$ 	
側溝工	<ul style="list-style-type: none"> 自由勾配側溝300型 縦断用 69.7 m 	
	US9-B-B300-H300(縦断用) 延長調書より = 37.6 m	
	US9-B-B300-H500(縦断用) 延長調書より = 25.7 m	
	US9-B-B300-H600(縦断用) 延長調書より = 4.4 m	
	US9-B-B300-H700(縦断用) 延長調書より = 2.0 m	
	<ul style="list-style-type: none"> 自由勾配側溝400型 縦断用 138.3 m 	
	US9-B-B400-H600(縦断用) 延長調書より = 132.8 m	
	US9-B-B400-H800(縦断用) 延長調書より = 5.5 m	
	<ul style="list-style-type: none"> 側溝蓋 US9-B-B300 (縦断用) 総延長 = 69.7 m 	
	US9-B-B400 (縦断用) 総延長 = 138.3 m	
	車道用(FC9-B2-B300) $N = 69.7 - (7 \times 2) = 55.7 \text{ 枚}$	
	車道用(FG9-A1-B300) $N = 69.7 \times (1 \div 10) = 7.0 \text{ 枚}$	
	車道用(FC9-B2-B400) $N = 138.3 - (14 \times 2) = 110.3 \text{ 枚}$	
	車道用(FG9-A1-B400) $N = 138.3 \times (1 \div 10) = 14.0 \text{ 枚}$	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
集水枡工	・ 場所打ち集水枡	
	700×700×800 数量集計表より =	1.0 基
	800×800×900 数量集計表より =	3.0 基
	800×800×1000 数量集計表より =	1.0 基
	・ 枡蓋	
	700×700用 (T-14) 数量集計表より =	- 枚
	700×700用 (T-25) 数量集計表より =	1.0 枚
	800×800用 (T-14) 数量集計表より =	- 枚
	800×800用 (T-25) 数量集計表より =	4.0 枚

作業土工 計算書

第1表

道路

[illegible]

自由勾配側溝(US9-B-B300-H300) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
		(計画平面図より)	
		S第5号集水桝 ～ 集水桝 (既設)	37.6
小計	0.0	小計	37.6
合計総延長(m)			37.6

自由勾配側溝(US9-B-B300-H500) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
(排水工平面図より)			
S第1号集水桝 ～ S第2号集水桝	25.7		
小計	25.7	小計	0.0
合計総延長(m)			25.7

自由勾配側溝(US9-B-B300-H600) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
(排水工側溝縦断面図より)			
荒熊内大通り線隅切 ～ S第1号集水桝	4.4		
小計	4.4	小計	0.0
合計総延長(m)			4.4

自由勾配側溝(US9-B-B300-H700) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
(排水工側溝縦断面図より)			
荒熊内大通り線隅切 ～ S第1号集水桝	2.0		
小計	2.0	小計	0.0
合計総延長(m)			2.0

自由勾配側溝(US9-B-B400-H500) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
小計	0.0	小計	0.0
合計総延長(m)			0.0

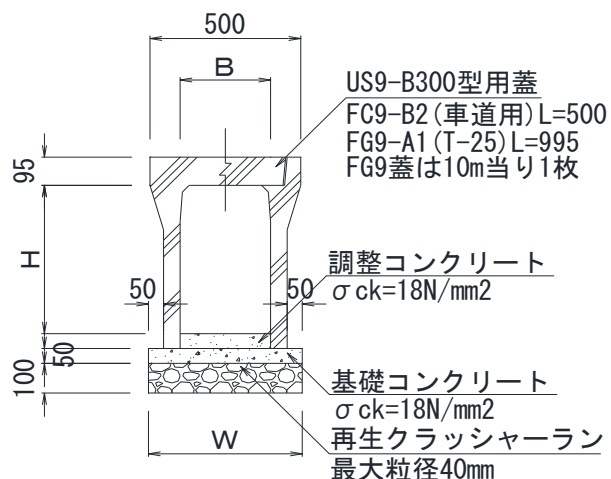
自由勾配側溝(US9-B-B400-H600) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
(計画平面図より)		(計画平面図より)	
S第2号集水桝 ～ S第3号集水桝	73.9	S第3号集水桝 ～ S第4号集水桝	58.9
小計	73.9	小計	58.9
合計総延長(m)			132.8

自由勾配側溝(US9-B-B400-H800) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
		(計画平面図より)	
		S第4号集水桝 ～ S第5号集水桝	5.5
小計	0.0	小計	5.5
合計総延長(m)			5.5

自由勾配側溝(US9-B-B400-H900) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
小計	0.0	小計	0.0
合計総延長(m)			0.0

調整コンクリート数量調書					数量計算書				
種 別	算 式					数量	単位	摘 要	
B300×H300	$(0.050 + 0.050) / 2 \times 0.30 \times 37.60 =$					0.56			
	計 37.60					0.56			
10m当り	$0.56 / 37.60 \times 10 =$					0.15	m3	単位数量へ	
B300×H500	$(0.050 + 0.050) / 2 \times 0.30 \times 25.70 =$					0.39			
	計 25.70					0.39			
10m当り	$0.39 / 25.70 \times 10 =$					0.15	m3	単位数量へ	
B300×H600	$(0.065 + 0.150) / 2 \times 0.30 \times 4.40 =$					0.14			
	計 4.40					0.14			
10m当り	$0.14 / 4.40 \times 10 =$					0.32	m3	単位数量へ	
B300×H700	$(0.127 + 0.165) / 2 \times 0.30 \times 2.00 =$					0.09			
	計 2.00					0.09			
10m当り	$0.09 / 2.00 \times 10 =$					0.45	m3	単位数量へ	
B400×H600	$(0.050 + 0.050) / 2 \times 0.40 \times 73.90 =$					1.48			
	$(0.050 + 0.050) / 2 \times 0.40 \times 58.90 =$					1.18			
	計 132.80					2.66			
10m当り	$2.66 / 132.80 \times 10 =$					0.20	m3	単位数量へ	
B400×H800	$(0.250 + 0.083) / 2 \times 0.40 \times 5.50 =$					0.37			
	計 5.50					0.37			
10m当り	$0.37 / 5.50 \times 10 =$					0.67	m3	単位数量へ	

300



呼び名	寸 法 (mm)			参考重量 (kg/個)
	B	H	W	
B300-H 300	300	300	500	326
B300-H 400	300	400	510	403
B300-H 500	300	500	530	455
B300-H 600	300	600		560
B300-H 700	300	700		625
B300-H 800	300	800	550	760
B300-H 900	300	900		830
B300-H1100	300	1100	570	1070

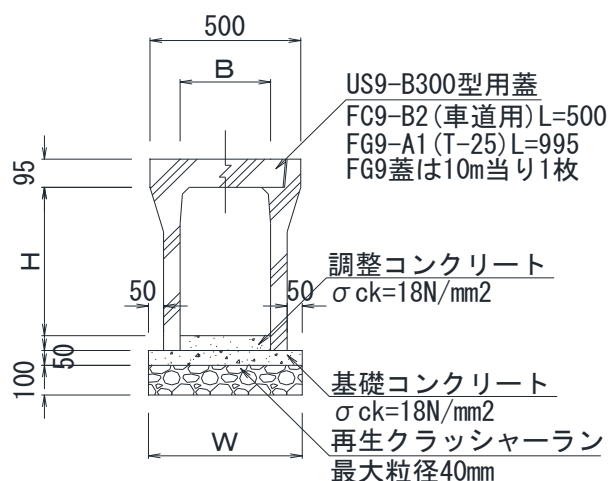
項 目	規 格	計 算 式	数 量
自由勾配側溝	US9-B-B300-H300	W=326kg/個 土木工事標準設計図集参照	= 5 個
(標準品)			
基礎コンクリート	コンクリート②	V= 0.50×0.05×10.0	= 0.25 m ³
勾配調整コンクリート	コンクリート②	V= 調整コンクリート数量調書より	= 0.15 m ³
均し基礎型枠		A= 0.05×2×10.0	= 1 m ²
基礎材	再生砕石(最大 粒径40mm)	A= 0.50×10.0	= 5 m ²
		V= 0.50×0.10×10.0	= 0.5 m ³
(作業土工)			
床掘り		土工積計算による	= m ³
埋戻し		〃	= m ³

自由勾配側溝 300×500 単位数量計算書

(10m当り)

300

500



自由勾配側溝 (縦断用) 300型寸法表

呼び名	寸 法 (mm)			参考重量 (kg/個)
	B	H	W	
B300-H 300	300	300	500	326
B300-H 400	300	400	510	403
B300-H 500	300	500		455
B300-H 600	300	600	530	560
B300-H 700	300	700		625
B300-H 800	300	800	550	760
B300-H 900	300	900		830
B300-H1100	300	1100	570	1070

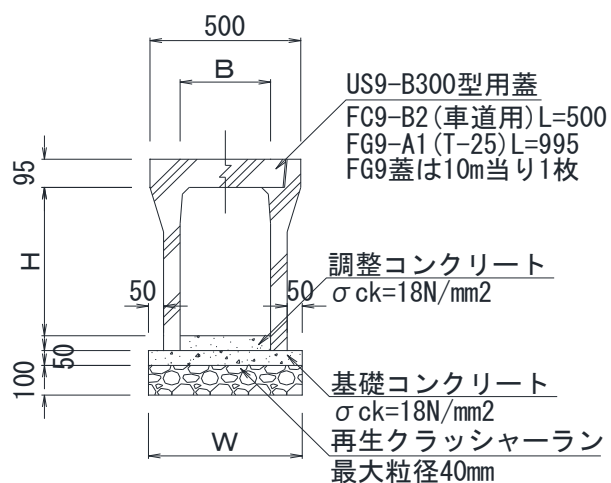
項 目	規 格	計 算 式	数 量
自由勾配側溝	US9-B-B300-H500	W=455kg/個 土木工事標準設計図集参照	= 5 個
(標準品)			
基礎コンクリート	コンクリート②	V= 0.51×0.05×10.0	= 0.26 m ³
勾配調整コンクリート	コンクリート②	V= 調整コンクリート数量調書より	= 0.15 m ³
均し基礎型枠		A= 0.05×2×10.0	= 1 m ²
基礎材	再生砕石(最大 粒径40mm)	A= 0.51×10.0	= 5 m ²
		V= 0.51×0.10×10.0	= 0.5 m ³
(作業土工)			
床掘り		土工積計算による	= m ³
埋戻し		〃	= m ³

自由勾配側溝 300×600 単位数量計算書

(10m当り)

300

600



自由勾配側溝 (縦断用) 300型寸法表

呼び名	寸 法 (mm)			参考重量 (kg/個)
	B	H	W	
B300-H 300	300	300	500	326
B300-H 400	300	400	510	403
B300-H 500	300	500		455
B300-H 600	300	600	530	560
B300-H 700	300	700		625
B300-H 800	300	800	550	760
B300-H 900	300	900		830
B300-H1100	300	1100	570	1070

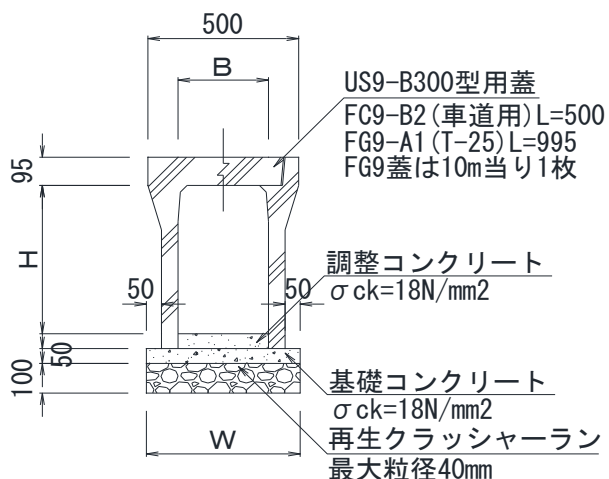
項 目	規 格	計 算 式	数 量
自由勾配側溝	US9-B-B300-H600	W=560kg/個 土木工事標準設計図集参照	= 5 個
(標準品)			
基礎コンクリート	コンクリート②	V= 0.53×0.05×10.0	= 0.27 m ³
勾配調整コンクリート	コンクリート②	V= 調整コンクリート数量調書より	= 0.32 m ³
均し基礎型枠		A= 0.05×2×10.0	= 1 m ²
基礎材	再生碎石(最大 粒径40mm)	A= 0.53×10.0	= 5 m ²
		V= 0.53×0.10×10.0	= 0.5 m ³
(作業土工)			
床掘り		土工積計算による	= m ³
埋戻し		〃	= m ³

自由勾配側溝 300×700 単位数量計算書

(10m当り)

300

700



自由勾配側溝（縦断用）300型寸法表

呼び名	寸 法 (mm)			参考重量 (kg/個)
	B	H	W	
B300-H 300	300	300	500	326
B300-H 400	300	400	510	403
B300-H 500	300	500		455
B300-H 600	300	600	530	560
B300-H 700	300	700		625
B300-H 800	300	800	550	760
B300-H 900	300	900		830
B300-H1100	300	1100	570	1070

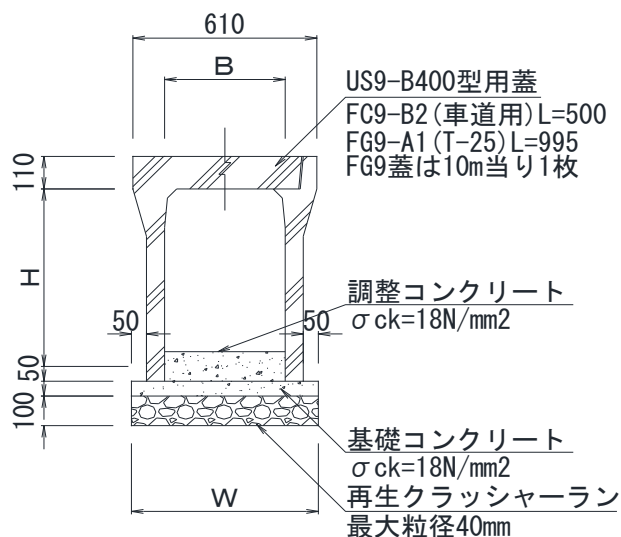
項 目	規 格	計 算 式	数 量
自由勾配側溝	US9-B-B300-H700	W=625kg/個 土木工事標準設計図集参照	= 5 個
(標準品)			
基礎コンクリート	コンクリート②	V= 0.53×0.05×10.0	= 0.27 m ³
勾配調整コンクリート	コンクリート②	V= 調整コンクリート数量調書より	= 0.45 m ³
均し基礎型枠		A= 0.05×2×10.0	= 1 m ²
基礎材	再生砕石(最大 粒径40mm)	A= 0.53×10.0	= 5 m ²
		V= 0.53×0.10×10.0	= 0.5 m ³
(作業土工)			
床掘り		土工積計算による	= m ³
埋戻し		〃	= m ³

自由勾配側溝 400×600 単位数量計算書

(10m当り)

400

600



自由勾配側溝（縦断用）400型寸法表

呼び名	寸法 (mm)			参考重量 (kg/個)
	B	H	W	
US9-B-B400-H 500	400	700	620	535
US9-B-B400-H 600	400	800		590
US9-B-B400-H 700	400	700	640	715
US9-B-B400-H 800	400	800		780
US9-B-B400-H 900	400	900	660	930
US9-B-B400-H1000	400	1000		1000
US9-B-B400-H1100	400	1100	680	1180
US9-B-B400-H1200	400	1200		1270

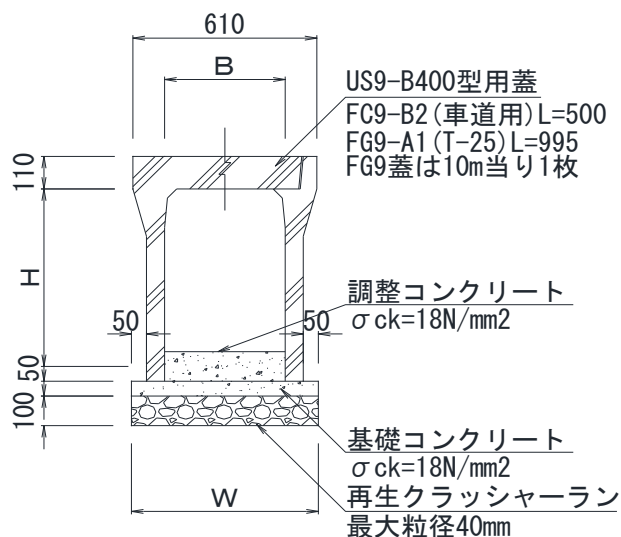
項 目	規 格	計 算 式	数 量
自由勾配側溝	US9-B-B400-H600	W=590kg/個 土木工事標準設計図集参照	= 5 個
(標準品)			
基礎コンクリート	コンクリート②	V= 0.62×0.05×10.0	= 0.31 m ³
勾配調整コンクリート	コンクリート②	V= 調整コンクリート数量調査より	= 0.20 m ³
均し基礎型枠		A= 0.05×2×10.0	= 1 m ²
基礎材	再生砕石(最大 粒径40mm)	A= 0.62×10.0	= 6 m ²
		V= 0.62×0.10×10.0	= 0.6 m ³
(作業土工)			
床掘り		土工積計算による	= m ³
埋戻し		〃	= m ³

自由勾配側溝 400×800 単位数量計算書

(10m当り)

400

800



自由勾配側溝（縦断用）400型寸法表

呼び名	寸法 (mm)			参考重量 (kg/個)
	B	H	W	
US9-B-B400-H 500	400	700	620	535
US9-B-B400-H 600	400	800		590
US9-B-B400-H 700	400	700	640	715
US9-B-B400-H 800	400	800		780
US9-B-B400-H 900	400	900	660	930
US9-B-B400-H1000	400	1000		1000
US9-B-B400-H1100	400	1100	680	1180
US9-B-B400-H1200	400	1200		1270

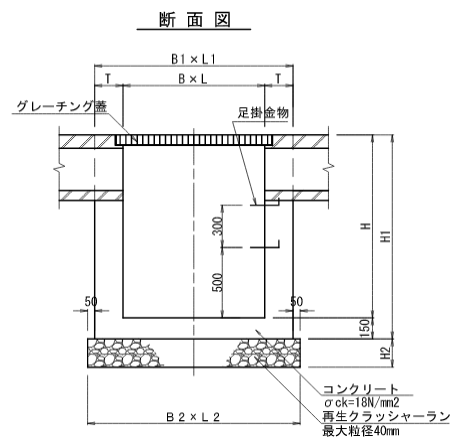
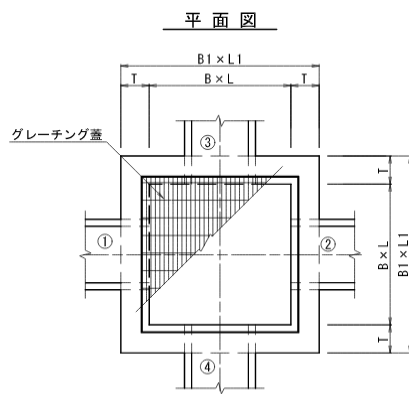
項 目	規 格	計 算 式	数 量
自由勾配側溝	US9-B-B400-H800	W=780kg/個 土木工事標準設計図集参照	= 5 個
(標準品)			
基礎コンクリート	コンクリート②	V= 0.64×0.05×10.0	= 0.32 m ³
勾配調整コンクリート	コンクリート②	V= 調整コンクリート数量調査より	= 0.67 m ³
均し基礎型枠		A= 0.05×2×10.0	= 1 m ²
基礎材	再生砕石(最大 粒径40mm)	A= 0.64×10.0	= 6 m ²
		V= 0.64×0.10×10.0	= 0.6 m ³
(作業土工)			
床掘り		土工積計算による	= m ³
埋戻し		〃	= m ³

集水枿工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	第1号	第2号	第3号	第4号	第5号									合計	摘 要
集水枿工																		
	場所打ち集水枿	B700-L700-H800	基	1													1	
		B800-L800-H900	基		1	1	1										3	
		B800-L800-H1000	基					1									1	
	コンクリート	②(18-8-40)	m ³	0.56	0.69	0.69	0.69	0.75									3.38	
	型枠	無筋構造物	m ²	6.5	8.0	8.0	8.0	8.7									39.2	
	基礎材	再生クッシャーパン (RC-40) t=15cm	m ²	1.2	1.4	1.4	1.4	1.4									6.8	
	〃	再生クッシャーパン (RC-40) t=20cm	m ²														0.0	
	足掛け金具		個	-	-	-	-	-									0	
	グレーチング蓋	700×700用(T-14)	組														0	
		700×700用(T-25)	組	1													1	
		800×800用(T-14)	組														0	
		800×800用(T-25)	組		1	1	1	1									4	
作業土工																		
	床掘り		m ³	3.98	7.45	7.45	7.45	8.45									34.78	
	埋戻し		m ³	2.85	5.96	5.96	5.96	6.84									27.57	
	基面整正		m ²	1.21	1.44	1.44	1.44	1.44									6.97	

種 別	規 格	計 算 式	数 量	摘 要
コンクリート	②18N/mm2	$V = (1.00 \times 1.00 \times 0.95$		
		$- 0.70 \times 0.70 \times 0.80) \times 10 = 5.580$	5.6 m ³	
型枠	小型構造物	$A = \{ (1.00 + 1.00) \times 0.95 + (0.70$		
		$+ 0.70) \times 0.95 \} \times 2 \times 10 = 64.600$	65 m ²	
再生クラッシャーラン	最大粒径40mm t=150	$A = 1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.100$	12 m ²	
グレーチング 蓋	700×700 T-25	$N = 10$	10 組	
足掛金具		$N = 0$	0 本	
(作業土工)				
床掘り		$V = 2.00 \times 2.00 \times 0.95 \times 10 = 38.00$	39.8 m ³	合計
		$1.10 \times 1.10 \times 0.15 \times 10 = 1.82$		
埋戻し		$V = 38.00 - (1.00 \times 1.00 \times 0.95$		
		$) \times 10 = 28.50$	28.5 m ³	
基面整正		$A = 1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.10$	12.1 m ²	

第2号集水桝 (800×800×900) 単位数量計算書 (10基当り)

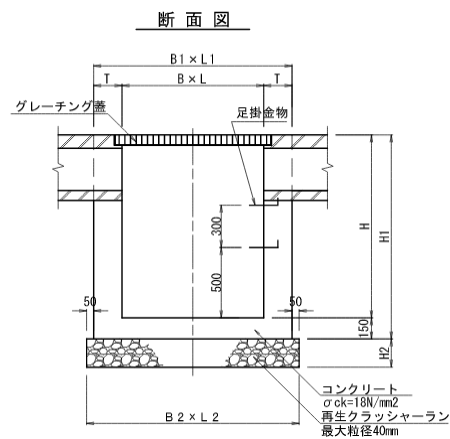
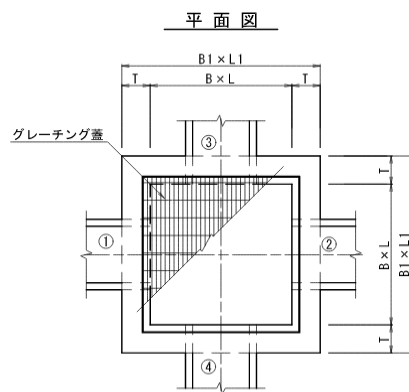


内 幅 1	B	800
内 幅 2	L	800
内 高	H	900
側 壁 厚	T	150
基 礎 厚	t	150
外 幅 1	B1	1100
外 幅 2	L1	1100
外 高	H1	1050
基礎幅 1	B2	1200
基礎幅 2	L2	1200
掘削幅 1	B3	2625
掘削幅 2	L3	2625
		(m)
天 端 高	FH	45.29
地 盤 高	GH	45.29
舗 装 厚	控除	
掘 削 深	h	1.05

※h1>1.0mの場合、床掘り勾配(1:0.5)で計算した平均掘削幅とする。

種 別	規 格	計 算 式	数 量	摘 要
コンクリート	②18N/mm2	$V = (1.10 \times 1.10 \times 1.05 - 0.80 \times 0.80 \times 0.90) \times 10 = 6.945$	6.9 m ³	
型枠	小型構造物	$A = \{ (1.10 + 1.10) \times 1.05 + (0.80 + 0.80) \times 1.05 \} \times 2 \times 10 = 79.800$	80 m ²	
再生クラッシャーラン	最大粒径40mm t=150	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.400$	14 m ²	
グレーチング 蓋	800×800 T-25	$N = 10$	10 組	
足掛金具		$N = 0$	0 本	
(作業土工)				
床掘り		$V = 2.63 \times 2.63 \times 1.05 \times 10 = 72.35$ $1.20 \times 1.20 \times 0.15 \times 10 = 2.16$	74.5 m ³	合計
埋戻し		$V = 72.35 - (1.10 \times 1.10 \times 1.05) \times 10 = 59.60$	59.6 m ³	
基面整正		$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$	14.4 m ²	

第3号集水桝 (800×800×900) 単位数量計算書 (10基当り)

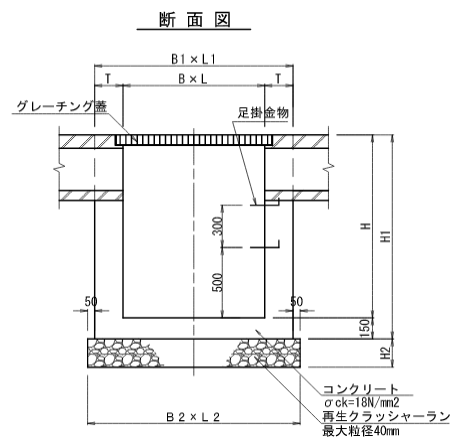
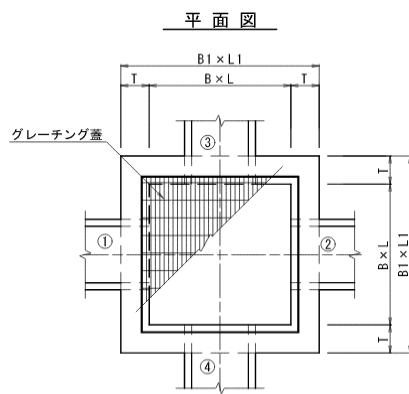


内 幅 1	B	800
内 幅 2	L	800
内 高	H	900
側 壁 厚	T	150
基 礎 厚	t	150
外 幅 1	B1	1100
外 幅 2	L1	1100
外 高	H1	1050
基礎幅 1	B2	1200
基礎幅 2	L2	1200
掘削幅 1	B3	2625
掘削幅 2	L3	2625
		(m)
天 端 高	FH	44.87
地 盤 高	GH	44.87
舗 装 厚	控除	
掘 削 深	h	1.05

※h1>1.0mの場合、床掘り勾配(1:0.5)で計算した平均掘削幅とする。

種 別	規 格	計 算 式	数 量	摘 要
コンクリート	②18N/mm2	$V = (1.10 \times 1.10 \times 1.05 - 0.80 \times 0.80 \times 0.90) \times 10 = 6.945$	6.9 m ³	
型枠	小型構造物	$A = \{ (1.10 + 1.10) \times 1.05 + (0.80 + 0.80) \times 1.05 \} \times 2 \times 10 = 79.800$	80 m ²	
再生クラッシャーラン	最大粒径40mm t=150	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.400$	14 m ²	
グレーチング 蓋	800×800 T-25	$N = 10$	10 組	
足掛金具		$N = 0$	0 本	
(作業土工)				
床掘り		$V = 2.63 \times 2.63 \times 1.05 \times 10 = 72.35$ $1.20 \times 1.20 \times 0.15 \times 10 = 2.16$	74.5 m ³	合計
埋戻し		$V = 72.35 - (1.10 \times 1.10 \times 1.05) \times 10 = 59.60$	59.6 m ³	
基面整正		$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$	14.4 m ²	

第4号集水桝 (800×800×900) 単位数量計算書 (10基当り)

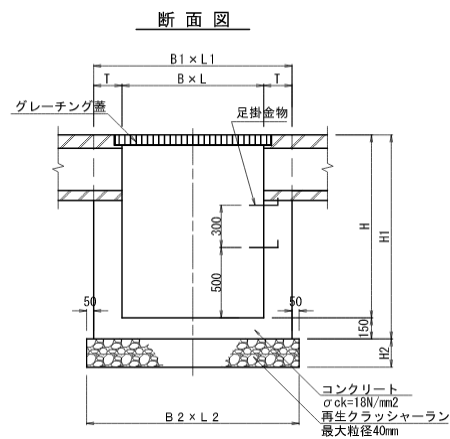
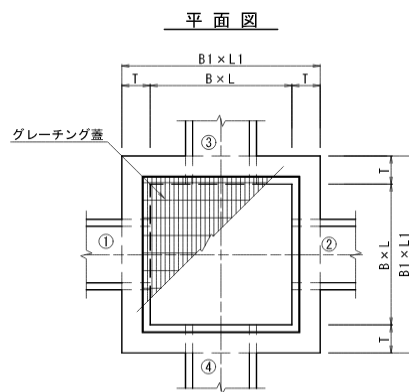


内 幅 1	B	800
内 幅 2	L	800
内 高	H	900
側 壁 厚	T	150
基 礎 厚	t	150
外 幅 1	B1	1100
外 幅 2	L1	1100
外 高	H1	1050
基礎幅 1	B2	1200
基礎幅 2	L2	1200
掘削幅 1	B3	2625
掘削幅 2	L3	2625
		(m)
天 端 高	FH	44.69
地 盤 高	GH	44.69
舗 装 厚	控除	
掘 削 深	h	1.05

※h1>1.0mの場合、床掘り勾配(1:0.5)で計算した平均掘削幅とする。

種 別	規 格	計 算 式	数 量	摘 要
コンクリート	②18N/mm2	$V = (1.10 \times 1.10 \times 1.05 - 0.80 \times 0.80 \times 0.90) \times 10 = 6.945$	6.9 m ³	
型枠	小型構造物	$A = \{ (1.10 + 1.10) \times 1.05 + (0.80 + 0.80) \times 1.05 \} \times 2 \times 10 = 79.800$	80 m ²	
再生クラッシャーラン	最大粒径40mm t=150	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.400$	14 m ²	
グレーチング 蓋	800×800 T-25	$N = 10$	10 組	
足掛金具		$N = 0$	0 本	
(作業土工)				
床掘り		$V = 2.63 \times 2.63 \times 1.05 \times 10 = 72.35$ $1.20 \times 1.20 \times 0.15 \times 10 = 2.16$	74.5 m ³	合計
埋戻し		$V = 72.35 - (1.10 \times 1.10 \times 1.05) \times 10 = 59.60$	59.6 m ³	
基面整正		$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$	14.4 m ²	

第5号集水桝 (800×800×1,000) 単位数量計算書 (10基当り)



内 幅 1	B	800
内 幅 2	L	800
内 高	H	1000
側 壁 厚	T	150
基 礎 厚	t	150
外 幅 1	B1	1100
外 幅 2	L1	1100
外 高	H1	1150
基礎幅 1	B2	1200
基礎幅 2	L2	1200
掘削幅 1	B3	2675
掘削幅 2	L3	2675
		(m)
天 端 高	FH	44.84
地 盤 高	GH	44.84
舗 装 厚	控除	
掘 削 深	h	1.15

※h1>1.0mの場合、床掘り勾配(1:0.5)で計算した平均掘削幅とする。

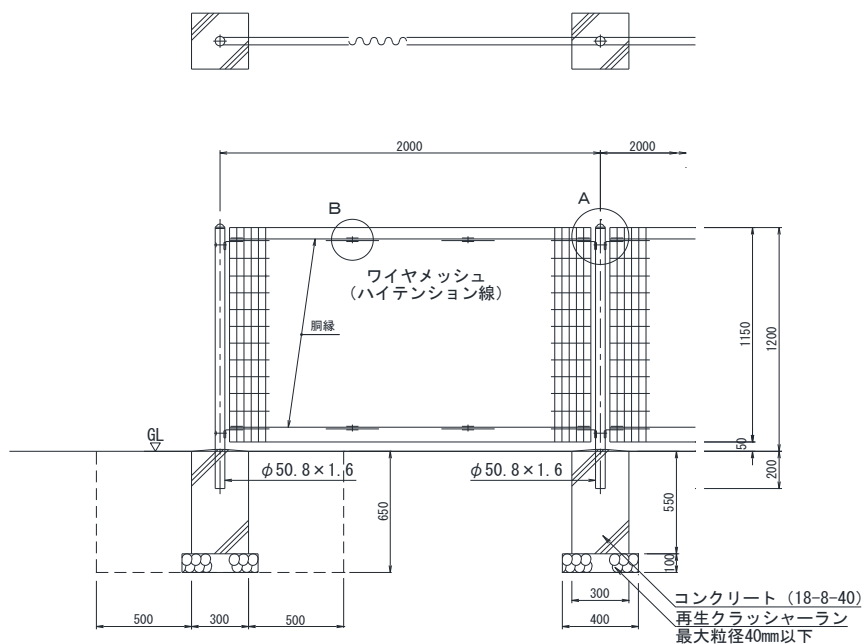
種 別	規 格	計 算 式	数 量	摘 要
コンクリート	②18N/mm2	$V = (1.10 \times 1.10 \times 1.15 - 0.80 \times 0.80 \times 1.00) \times 10 = 7.515$	7.5 m ³	
型枠	小型構造物	$A = \{ (1.10 + 1.10) \times 1.15 + (0.80 + 0.80) \times 1.15 \} \times 2 \times 10 = 87.400$	87 m ²	
再生クラッシャーラン	最大粒径40mm t=150	$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.400$	14 m ²	
グレーチング 蓋	800×800 T-25	$N = 10$	10 組	
足掛金具		$N =$	0 本	
(作業土工)				
床掘り		$V = 2.68 \times 2.68 \times 1.15 \times 10 = 82.29$ $1.20 \times 1.20 \times 0.15 \times 10 = 2.16$	84.5 m ³	合計
埋戻し		$V = 82.29 - (1.10 \times 1.10 \times 1.15) \times 10 = 68.40$	68.4 m ³	
基面整正		$A = 1.20 \times 1.20 \times 10 = 14.40$	14.4 m ²	

§ 4. 管理施設工

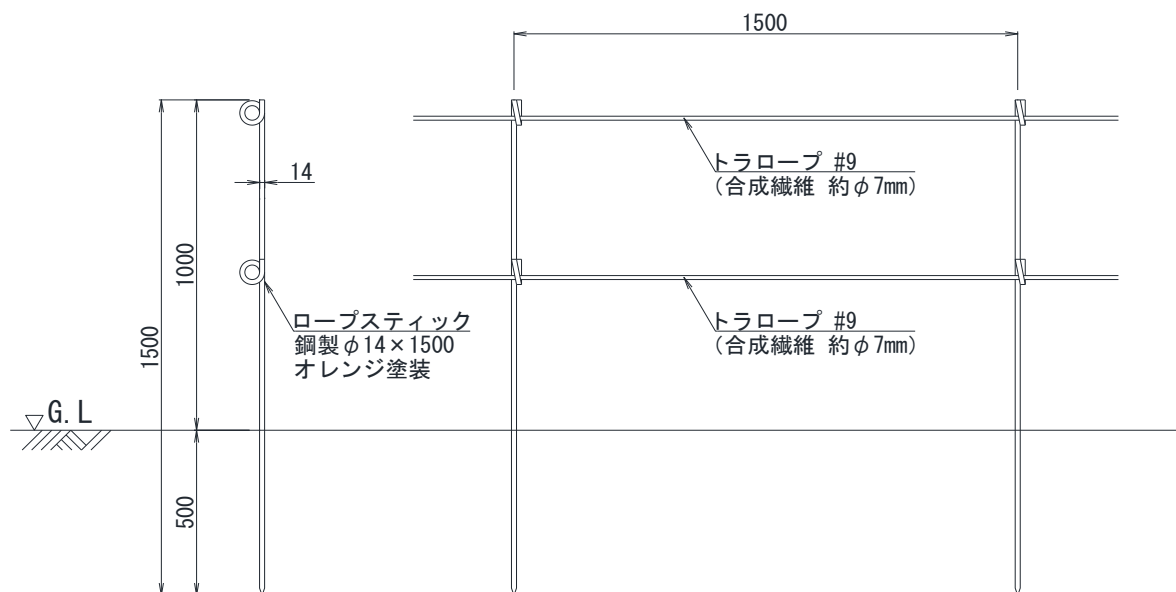
管理施設工 数量集計表

[illegible]

單位數量計算書

[illegible]

單位數量計算書

[illegible]

§ 5. 仮 設 工

仮設工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
仮設舗装工 ・ 仮設舗装	再生碎石 (RC-40) t=20cm $A = 9556.0$	$= 9,556.0 \text{ m}^2$