

** 工事数量総括表 **

費目・工種・種別・細別など	規格1・規格2	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	備考
本工事費					
樋門・樋管		式			
河川土工		式			
掘削工		式			
掘削	土砂 5,000m3未満 オープンカット	m ³		150	
盛土工		式			
路体(築堤)盛土	4.0m以上 20,000m3未満	m ³		30	
作業残土処理工		式			
土砂等運搬	標準 DID区間なし 4.0km以下 バックホウ 山積0.8m3(平積0.6m3)	m ³		270	
残土処分費	(株)高坂商会想定 L=3.3km	m ³		270	
水路工		式			
床掘り工		式			
床掘り	土砂 標準	m ³		290	
床掘り	土砂 小規模	m ³		10	
埋戻し工		式			
埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m ³		130	
埋戻し	小規模 土砂	m ³		4	
砕石埋戻し	小規模 土砂	m ³		8	

** 工事数量総括表 **

費目・工種・種別・細別など	規格1・規格2	単位	数量(前回)	数量(今回)	備考
再生クラッシャーラン 40mm以下		m ³		10	
水路工	PTU	式			
PTU 1500×2000/1500 No.1	据付 1.5m/個	m		1.4	
PTU 1500×2000/1500 No.2	据付 1.5m/個	m		1.0	
PTU 1500×2000/1500 No.3・5・7	据付 2.0m/個	m		4.9	
PTU 1500×2000/1500 No.4・6・8	据付 2.0m/個	m		4.9	
PTU 1500×2000/1500 No.9	据付 2.0m/個	m		1.6	
PTU 1500×700 No.36(横孔)	据付 2.0m/個	m		2.0	
PTU 1500×700 No.16	据付 2.0m/個	m		1.7	
PTU 1500×700 No.18-32	据付 2.0m/個	m		13.8	
PTU 1500×700 No.17-33	据付 2.0m/個	m		15.6	
PTU 1500×700 No.34	据付 1.5m/個	m		1.2	
PTU 1500×700 No.35	据付 1.5m/個	m		1.1	
ホックカムバート 横孔 φ400以下		箇所		1	
基面整正		m ²		93	
暗渠工		式			
暗渠排水管 硬質塩化ビニル管 径250mm	据付 直管	m		40	
側溝工		式			

** 工事数量総括表 **

費目・工種・種別・細別など	規格1・規格2	単位	数量(前回)	数量(今回)	備考
排水構造物工 U型側溝据付	ハンテックM300型 L=2000 U型側溝質量146kg/個	m		2	
集水桝工		式			
現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 1号	18-8-25(W/C=60%以下) 高炉(BB) 0.32m3を超え0.34m3以下	箇所		1	
現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 2号	18-8-25(W/C=60%以下) 高炉(BB) 0.32m3を超え0.34m3以下	箇所		1	
現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 3号	18-8-25(W/C=60%以下) 高炉(BB) 0.32m3を超え0.34m3以下	箇所		1	
現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 4号	18-8-25(W/C=60%以下) 高炉(BB) 0.32m3を超え0.34m3以下	箇所		1	
基面整正		m ²		3	
付属物設置工		式			
スライドゲート		式			
スライドゲート材料費	CA型 アームコ型ゲート(参考) CASS-400 1640L W=75.0kg	箇所		1	
スライドゲート設置費	CA型 アームコ型ゲート CASS-400	式		1	
カルバート工		式			
門型カルバート B1500×H1000 No.10	据付 2.0m/個	m		1.7	
門型カルバート基礎工 No.10	B1500×H1000 L=1662 W=2,935kg 片斜切 差し口垂直(フラット)・受け口斜角	m		1.7	
門型カルバート B1500×H1000 No.11	据付 2.0m/個	m		1.7	
門型カルバート基礎工 No.11	B1500×H1000 L=1662 W=2,935kg 片斜切 差し口斜角・受け口付き	m		1.7	
門型カルバート B1500×H1000 No.12	据付 2.0m/個	m		1.7	
門型カルバート基礎工 No.12	B1500×H1000 L=1662 W=2,935kg 片斜切 差し口付き・受け口斜角	m		1.7	

** 工事数量総括表 **

費目・工種・種別・細別など	規格1・規格2	単位	数量(前回)	数量(今回)	備考
門型カルバート B1500×H900 No.13	据付 2.0m/個	m		1.7	
門型カルバート基礎工 No.13	B1500×H900 L=1662 W=2,795kg 片斜切 差し口斜角・受け口付き	m		1.7	
門型カルバート B1500×H900 No.14	据付 2.0m/個	m		1.7	
門型カルバート基礎工 No.14	B1500×H900 L=1662 W=2,795kg 片斜切 差し口付き・受け口斜角	m		1.7	
門型カルバート B1500×H900 No.15	据付 2.0m/個	m		1.7	
門型カルバート基礎工 No.15	B1500×H900 L=1662 W=2,795kg 片斜切 差し口斜角・受け口垂直(フラット)	m		1.7	
基面整正		m ²		21	
擁壁工		式			
小型擁壁工		式			
現場打小口止コンクリート A	18-8-25(W/C=60%以下) 高炉(BB) 一般養生	m ³		0.2	
現場打小口止コンクリート B	18-8-25(W/C=60%以下) 高炉(BB) 一般養生	m ³		0.2	
舗装工		式			
アスファルト舗装工		式			
基面整正		m ²		27	
下層路盤(歩道部)	全仕上り厚200mm 1層施工	m ²		27	
上層路盤(歩道部)	全仕上り厚150mm 1層施工	m ²		27	
表層(車道・路肩部)	1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下) 平均仕上り厚50mm	m ²		27	
表層(車道・路肩部) (門型カルバート部分)	1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下) 平均仕上り厚50mm	m ²		9	

* * 工事数量総括表 * *

費目・工種・種別・細別など	規格1・規格2	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	備考
構造物撤去工		式			
暗渠排水管 (VP φ250)	撤去 直管	m		6	
転落防止柵撤去工	パネル式 コンクリート建込用 支柱間隔 2m	m		6	
構造物取壊し工		式			
構造物とりこわし(無筋コンクリート)	無筋構造物 機械施工 低騒音・低振動対策 不要	m ³		1	
構造物とりこわし(鉄筋コンクリート)	鉄筋構造物 機械施工 低騒音・低振動対策 不要	m ³		0.4	
積込 (コンクリート殻) (二次製品)		m ³		1	
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	m		25	
舗装版破砕	アスファルト舗装版 障害等なし	m ²		50	
殻運搬(無筋コンクリート殻)	コンクリート(無筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間なし 10.9km以下	m ³		1	
殻運搬(鉄筋コンクリート殻)	コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間なし 10.9km以下	m ³		0.4	
殻運搬(二次製品殻)	コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間なし 10.9km以下	m ³		1	
殻運搬(アスファルト殻)	舗装版破砕 DID区間なし 11.5km以下 機械積込(騒音対策不要、舗装版厚15cm以下)	m ³		2	
処分費 (t) (無筋コンクリート殻)	(株)高坂商会伊那工場	t		2	
処分費 (t) (鉄筋コンクリート殻)	(株)高坂商会伊那工場	t		1	
処分費 (t) (二次製品殻)	(株)高坂商会伊那工場	t		3	
処分費 (t) (アスファルト殻)	(株)高坂商会伊那工場	t		5	
全レベル1共通		式			

** 工事数量総括表 **

費目・工種・種別・細別など	規格1・規格2	単 位	数量 (前回)	数量 (今回)	備考
仮設工		式			
水替工		式			
大型土のう製作・設置	作業半径 5 m以下 設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$	袋		2	
大型土のう撤去	作業半径 6 m以下 設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$	袋		2	
仮設排水管	据付・撤去 波状管 継手材料費要	m		12	
工事用道路工		式			
敷鉄板設置・撤去		m ²		112	
敷鉄板賃料	鋼板 22×1524×6096 mm 供用日数28日	枚		12	
運搬費					
仮設材等の運搬	製品長12m以内 運搬距離15.8km (×往復)	t		19.248	
仮設材等の積込み, 取卸し費	積込み, 取卸し (往復分)	t		19.248	

掘削工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
掘 削	掘削(土砂) ∴ $V_1 =$ [別紙土量計算書による]	= 149.5	150 m ³

盛 土 工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
路体(築堤)盛土(1) W<4.0m	1)盛土(1):W<4.0m ∴V ₁ =〔別紙土量計算書による〕	= 32.0	30 m ³

残土処理工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
整 地 土 砂 等 運 搬	河川土工 掘削	149.5	
	水路工 床掘り	292.1	
		13.9	
	合計	455.5	
	河川土工 盛土	32.0	
	水路工 埋戻し	129.7	
		4.0	
	合計	165.7	
	455.5-165.7/0.9	= 271.4	270 m ³

作 業 土 工 数量計算書 1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計	数 量
床 掘 り	$\therefore V = \text{〔別紙土量計算書による〕} = 292.1$	290 m ³
埋 戻 し【流用土,転圧有】	$\therefore V = \text{〔別紙土量計算書による〕} = 129.7$	130 m ³

水路工

数量集計表

1式当り

細 別	名 称・規 格	単 位	数 量	摘 要
PTU 水 路	1500×2000/1500	m	14	
PTU 水 路	1500×H700	m	36	
門 形 カ ル バ ー ト	1500×1000	m	5	
門 形 カ ル バ ー ト	1500×900	m	5	
インバートコンクリート	18-8-25BB	m ³	2	
硬質塩化ビニール管・接着 受口	φ 250	m	40	
ベンチフリューム	BF300	m	2	
1 号 集 水 枳	B500L500H700	箇所	1	V=0.34m ³
2 号 集 水 枳	B500L500H700	箇所	1	V=0.34m ³
3 号 集 水 枳	B500L500H700	箇所	1	V=0.34m ³
4 号 集 水 枳	B500L500H700	箇所	1	V=0.34m ³
小 口 止 A		箇所	1	
小 口 止 B		箇所	1	

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量	
PTU水路 1500×H2000/1500	L= 1.357+1.020+11.382	=	13.8	14	m
PTU水路 1500×H700	L= 31.230+1.226+1.145+(2.005×1)	=	35.6	36	m
敷モルタル 1:3	v1= 13.8×0.36/10	=	0.5		
	v2= 35.6×0.36/10	=	1.3		
	ΣV= 0.5+1.3	=	1.8	2	m ³
基礎コンクリート 18-8-25BB	v1= 13.8×2.82/10	=	3.9		
	v2= 35.6×2.82/10	=	10.0		
	ΣV= 3.9+10.0	=	13.9	14	m ³
型枠	a1= 13.8×3.00/10	=	4.1		
	a2= 35.6×3.00/10	=	10.7		
	ΣA= 4.1+10.7	=	14.8	15	m ²
基礎碎石 RC40-0 t=20cm	a1= 13.8×18.80/10	=	25.9		
	a2= 35.6×18.80/10	=	66.9		
	ΣA= 25.9+66.9	=	92.8	93	m ²
基面整正	a1= 13.8×18.80/10	=	25.9		
	a2= 35.6×18.80/10	=	66.9		
	ΣA= 25.9+66.9	=	92.8	93	m ²

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量	
門形カルバート 1500×1000	$L = 5.001$	=	5.0	5	m
門形カルバート 1500×900	$L = 5.001$	=	5.0	5	m
敷モルタル 1:3	$v1 = 5.0 \times 0.10 / 10$	=	0.1		
	$v2 = 5.0 \times 0.10 / 10$	=	0.1		
	$\Sigma V = 0.1 + 0.1$	=	0.2	0.2	m ³
間詰モルタル 1:3	$v1 = 5.0 \times 0.10 / 10$	=	0.1		
	$v2 = 5.0 \times 0.10 / 10$	=	0.1		
	$\Sigma V = 0.1 + 0.1$	=	0.2	0.2	m ³
インバートコンクリート 18-8-25BB	$v1 = 1.50 \times (0.050 + 0.154) / 2 \times 5.0$	=	0.8		
	$v2 = 1.50 \times (0.054 + 0.159) / 2 \times 5.0$	=	0.8		
	$\Sigma V = 0.8 + 0.8$	=	1.6	2	m ³
型枠	$a1 = 5.0 \times 5.00 / 10$	=	2.5		
	$a2 = 5.0 \times 5.00 / 10$	=	2.5		
	$\Sigma A = 2.5 + 2.5$	=	5.0	5	m ²
基礎コンクリート 24-12-25BB	$v1 = 5.0 \times 4.86 / 10$	=	2.4		
	$v2 = 5.0 \times 4.86 / 10$	=	2.4		
	$\Sigma V = 2.4 + 2.4$	=	4.8	4.8	m ³

水路工

数量計算書

1式当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量	
鉄筋 主筋D16	$w1 = 5.0 \times (231.75/10) / 1000$	=	0.12		
	$w2 = 5.0 \times (231.75/10) / 1000$	=	0.12		
	$\Sigma V = 0.12 + 0.12$	=	0.24	0.24	t
配力筋D13	$w1 = 5.0 \times (39.40/10) / 1000$	=	0.02		
	$w2 = 5.0 \times (39.40/10) / 1000$	=	0.02		
	$\Sigma V = 0.02 + 0.02$	=	0.04	0.04	t
基礎碎石 RC40-0 t=20cm	$a1 = 5.0 \times 20.80 / 10$	=	10.4		
	$a2 = 5.0 \times 20.80 / 10$	=	10.4		
	$\Sigma A = 10.4 + 10.4$	=	20.8	21	m ²
基面整正	$a1 = 5.0 \times 20.80 / 10$	=	10.4		
	$a2 = 5.0 \times 20.80 / 10$	=	10.4		
	$\Sigma A = 10.4 + 10.4$	=	20.8	21	m ²

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計				数 量
PTU 水路					
1500×2000/1500	No.1	1.352 m	$(1.703+1.000)/2$	斜角品(差し口斜角・受け口付き)	1 1本
	L=	1.352×1	=	1.352	1.352 m
敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	V=	$1.352 \times 0.36/10$	=	0.05	0.05 m3
	V=	$1.352 \times 2.82/10$	=	0.38	0.38 m3
型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	A=	$1.352 \times 3.00/10$	=	0.41	0.41 m2
	V=	$1.352 \times 18.80/10$	=	2.54	2.54 m2
10m当たり	n=	$10.0/1.352$		7.40	7.40 本
1500×2000/1500	No.2	1.016 m	$(1.031+1.000)/2$	斜角品(差し口付き・受け口斜角)	1 1本
	L=	1.016×1	=	1.016	1.016 m
敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	V=	$1.016 \times 0.36/10$	=	0.04	0.04 m3
	V=	$1.016 \times 2.82/10$	=	0.29	0.29 m3
型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	A=	$1.016 \times 3.00/10$	=	0.30	0.30 m2
	V=	$1.016 \times 18.80/10$	=	1.91	1.91 m2
10m当たり	n=	$10.0/1.016$		9.84	9.84 本
1500×2000/1500	No.3・5・7	1.621 m	$(1.636+1.605)/2$	斜角品(差し口斜角・受け口付き)	3 3本
	L=	1.621×3	=	4.863	4.863 m
敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	V=	$4.863 \times 0.36/10$	=	0.18	0.18 m3
	V=	$4.863 \times 2.82/10$	=	1.37	1.37 m3
型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	A=	$4.863 \times 3.00/10$	=	1.46	1.46 m2
	V=	$4.863 \times 18.80/10$	=	9.14	9.14 m2
10m当たり	n=	$10.0/1.621$		6.17	6.17 本

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計				数 量
1500×2000/1500 敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm 型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	No.4・6・8 L= V= V= A= V=	1.621 m (1.636+1.605)/2 1.621×3 4.863×0.36/10 4.863×2.82/10 4.863×3.00/10 4.863×18.80/10	斜角品(差し口付き・受け口斜角) = 4.863 = 0.18 = 1.37 = 1.46 = 9.14	3 3 本 4.863 m 0.18 m3 1.37 m3 1.46 m2 9.14 m2	
10m当たり	n=	10.0/1.621	6.17	6.17 本	
1500×2000/1500 敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm 型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	No.9 L= V= V= A= V=	1.621 m (1.636+1.605)/2 1.621×1 1.621×0.36/10 1.621×2.82/10 1.621×3.00/10 1.621×18.80/10	斜角品(差し口斜角・受け口垂直) = 1.621 = 0.06 = 0.46 = 0.49 = 3.05	1 1 本 1.621 m 0.06 m3 0.46 m3 0.49 m2 3.05 m2	
10m当たり	n=	10.0/1.621	6.17	6.17 本	

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計				数 量	
PTU 水路						
1500 × 700	No.36	2.000 m	$(2.000+2.000)/2$	標準(削孔製品)	1	1 本
	L=	2.000×1	=	2.000	2.000 m	
敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	V=	$2.000 \times 0.36/10$	=	0.07	0.07 m3	
	V=	$2.000 \times 2.82/10$	=	0.56	0.56 m3	
型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	A=	$2.000 \times 3.00/10$	=	0.60	0.60 m2	
	V=	$2.000 \times 18.80/10$	=	3.76	3.76 m2	
10m 当り	n=	$10.0/2.000$		5.00	5.00 本	
1500 × 700	No.16	1.730 m	$(1.746+1.713)/2$	斜角品(差し口垂直・受け口斜角)	1	1 本
	L=	1.730×1	=	1.730	1.730 m	
敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	V=	$1.730 \times 0.36/10$	=	0.06	0.06 m3	
	V=	$1.730 \times 2.82/10$	=	0.49	0.49 m3	
型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	A=	$1.730 \times 3.00/10$	=	0.52	0.52 m2	
	V=	$1.730 \times 18.80/10$	=	3.25	3.25 m2	
10m 当り	n=	$10.0/1.730$		5.78	5.78 本	

水路工

数量計算書

1式当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計				数 量
1500×700 <small>No.18-20-22-24-26-28-30-32</small> 敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm 型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	1.730 m	$(1.746+1.713)/2$	斜角品(差し口付き・受け口斜角)	8	8 本
	L=	1.730×8	=	13.840	13.840 m
	V=	$13.840 \times 0.36/10$	=	0.50	0.50 m3
	V=	$13.840 \times 2.82/10$	=	3.90	3.90 m3
	A=	$13.840 \times 3.00/10$	=	4.15	4.15 m2
	V=	$13.840 \times 18.80/10$	=	26.02	26.02 m2
10m当たり	n=	$10.0/1.730$		5.78	5.78 本
1500×700 <small>No.17-19-21-23-25-27-29-31-33</small> 敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm 型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	1.730 m	$(1.746+1.713)/2$	斜角品(差し口斜角・受け口付き)	9	9 本
	L=	1.730×9	=	15.570	15.570 m
	V=	$15.570 \times 0.36/10$	=	0.56	0.56 m3
	V=	$15.570 \times 2.82/10$	=	4.39	4.39 m3
	A=	$15.570 \times 3.00/10$	=	4.67	4.67 m2
	V=	$15.570 \times 18.80/10$	=	29.27	29.27 m2
10m当たり	n=	$10.0/1.730$		5.78	5.78 本
1500×700 No.34 敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm 型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	1.221 m	$(1.281+1.161)/2$	斜角品(差し口付き・受け口斜角)	1	1 本
	L=	1.221×1	=	1.221	1.221 m
	V=	$1.221 \times 0.36/10$	=	0.04	0.04 m3
	V=	$1.221 \times 2.82/10$	=	0.34	0.34 m3
	A=	$1.221 \times 3.00/10$	=	0.37	0.37 m2
	V=	$1.221 \times 18.80/10$	=	2.30	2.30 m2
10m当たり	n=	$10.0/1.221$		8.19	8.19 本

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量	
1500 × 700	No.35	1.140 m (1.200+1.080)/2	斜角品(差し口斜角・受け口付き)	1	1 本
	L=	1.140 × 1	=	1.140	1.140 m
敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	V=	1.140 × 0.36/10	=	0.04	0.04 m3
	V=	1.140 × 2.82/10	=	0.32	0.32 m3
型枠 基礎碎石 RC40-0 t=20cm	A=	1.140 × 3.00/10	=	0.34	0.34 m2
	V=	1.140 × 18.80/10	=	2.14	2.14 m2
10m 当り	n=	10.0/1.140		8.77	8.77 本

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
門型カルバート 水路				
1500×1000	No.10	1.662 m (1.677+1.646)/2 斜角品(差し口垂直・受け口斜角)	1	1 本
	L=	1.662 × 1	= 1.662	1.662 m
敷モルタル(1:3)	V=	1.662 × 0.10/10	= 0.02	0.02 m3
間詰モルタル(1:3)	V=	1.662 × 0.10/10	= 0.02	0.02 m3
インバートコンクリート 18-8-25BB	V=	1.662 × 1.500 × (0.050+0.085)/2	= 0.17	0.17 m3
10m当たり	v=	(0.17 × 10.00)/1.662	= 1.02	1.02 m3
型枠 基礎コンクリート	A=	1.662 × 5.00/10	= 0.83	0.83 m2
24-12-25BB t=0.25cm	V=	1.662 × 4.86/10	= 0.81	0.81 m3
鉄筋				
主筋 D16	W=	1.662 × (231.75/10)/1000	= 0.04	0.04 t
配力筋 D13	W=	1.662 × (39.40/10)/1000	= 0.01	0.01 t
基礎碎石 RC40-0 t=20cm	V=	1.662 × 20.80/10	= 3.46	3.46 m2
10m当たり	n=	10.0/1.662	6.02	6.02 本
1500×1000	No.11	1.662 m (1.677+1.646)/2 斜角品(差し口斜角・受け口付き)	1	1 本
	L=	1.662 × 1	= 1.662	1.662 m
敷モルタル(1:3)	V=	1.662 × 0.10/10	= 0.02	0.02 m3
間詰モルタル(1:3)	V=	1.662 × 0.10/10	= 0.02	0.02 m3
インバートコンクリート 18-8-25BB	V=	1.662 × 1.500 × (0.085+0.120)/2	= 0.26	0.26 m3
10m当たり	v=	(0.26 × 10.00)/1.662	= 1.56	1.56 m3
型枠 基礎コンクリート	A=	1.662 × 5.00/10	= 0.83	0.83 m2
24-12-25BB t=0.25cm	V=	1.662 × 4.86/10	= 0.81	0.81 m3
鉄筋				
主筋 D16	W=	1.662 × (231.75/10)/1000	= 0.04	0.04 t
配力筋 D13	W=	1.662 × (39.40/10)/1000	= 0.01	0.01 t
基礎碎石 RC40-0 t=20cm	V=	1.662 × 20.80/10	= 3.46	3.46 m2
10m当たり	n=	10.0/1.662	6.02	6.02 本

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
1500 × 1000	No.12 1.662 m (1.677+1.646)/2 斜角品(差し口付き・受け口斜角)	1	1 本	
	L= 1.662 × 1	= 1.662	1.662 m	
敷モルタル(1:3)	V= 1.662 × 0.10/10	= 0.02	0.02 m3	
間詰モルタル(1:3)	V= 1.662 × 0.10/10	= 0.02	0.02 m3	
インパ-トコンクリ-ト 18-8-25BB	V= 1.662 × 1.500 × (0.120+0.154)/2	= 0.34	0.34 m3	
10m当り	v= (0.34 × 10.00)/1.662	= 2.05	2.05 m3	
型枠 基礎コンクリ-ト	A= 1.662 × 5.00/10	= 0.83	0.83 m2	
24-12-25BB t=0.25cm	V= 1.662 × 4.86/10	= 0.81	0.81 m3	
鉄筋				
主筋 D16	W= 1.662 × (231.75/10)/1000	= 0.04	0.04 t	
配力筋 D13	W= 1.662 × (39.40/10)/1000	= 0.01	0.01 t	
基礎碎石 RC40-0 t=20cm	V= 1.662 × 20.80/10	= 3.46	3.46 m2	
10m当り	n= 10.0/1.662	6.02	6.02 本	

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計				数 量
門型カルバート 水路					
1500×900	No.13	1.662 m	$(1.677+1.646)/2$	斜角品(差し口斜角・受け口付き)	1 1本
		L=	1.662×1	= 1.662	1.662 m
敷モルタル(1:3)		V=	$1.662 \times 0.10/10$	= 0.02	0.02 m ³
間詰モルタル(1:3)		V=	$1.662 \times 0.10/10$	= 0.02	0.02 m ³
インバートコンクリート 18-8-25BB		V=	$1.662 \times 1.500 \times (0.054+0.089)/2$	= 0.18	0.18 m ³
10m当たり		v=	$(0.18 \times 10.00)/1.662$	= 1.08	1.08 m ³
型枠 基礎コンクリート 24-12-25BB t=0.25cm		A=	$1.662 \times 5.00/10$	= 0.83	0.83 m ²
		V=	$1.662 \times 4.86/10$	= 0.81	0.81 m ³
鉄筋					
主筋 D16		W=	$1.662 \times (231.75/10)/1000$	= 0.04	0.04 t
配力筋 D13		W=	$1.662 \times (39.40/10)/1000$	= 0.01	0.01 t
基礎碎石 RC40-0 t=20cm		V=	$1.662 \times 20.80/10$	= 3.46	3.46 m ²
10m当たり		n=	$10.0/1.662$	6.02	6.02 本
1500×900	No.14	1.662 m	$(1.677+1.646)/2$	斜角品(差し口付き・受け口斜角)	1 1本
		L=	1.662×1	= 1.662	1.662 m
敷モルタル(1:3)		V=	$1.662 \times 0.10/10$	= 0.02	0.02 m ³
間詰モルタル(1:3)		V=	$1.662 \times 0.10/10$	= 0.02	0.02 m ³
インバートコンクリート 18-8-25BB		V=	$1.662 \times 1.500 \times (0.089+0.124)/2$	= 0.27	0.27 m ³
10m当たり		v=	$(0.27 \times 10.00)/1.662$	= 1.62	1.62 m ³
型枠 基礎コンクリート 24-12-25BB t=0.25cm		A=	$1.662 \times 5.00/10$	= 0.83	0.83 m ²
		V=	$1.662 \times 4.86/10$	= 0.81	0.81 m ³
鉄筋					
主筋 D16		W=	$1.662 \times (231.75/10)/1000$	= 0.04	0.04 t
配力筋 D13		W=	$1.662 \times (39.40/10)/1000$	= 0.01	0.01 t
基礎碎石 RC40-0 t=20cm		V=	$1.662 \times 20.80/10$	= 3.46	3.46 m ²
10m当たり		n=	$10.0/1.662$	6.02	6.02 本

水路工

数量計算書

1式当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
1500×900	No.15 1.662 m (1.677+1.646)/2 斜角品(差し口斜角・受け口垂直)	1	1 本	
	L= 1.662 × 1 = 1.662	1.662	1.662 m	
敷モルタル(1:3)	V= 1.662 × 0.10/10 = 0.02	0.02	0.02 m3	
間詰モルタル(1:3)	V= 1.662 × 0.10/10 = 0.02	0.02	0.02 m3	
インパットコンクリート 18-8-25BB	V= 1.662 × 1.500 × (0.124+0.159)/2 = 0.35	0.35	0.35 m3	
10m当たり	v= (0.35 × 10.00)/1.662 = 2.11	2.11	2.11 m3	
型枠 基礎コンクリート	A= 1.662 × 5.00/10 = 0.83	0.83	0.83 m2	
24-12-25BB t=0.25cm	V= 1.662 × 4.86/10 = 0.81	0.81	0.81 m3	
鉄筋				
主筋 D16	W= 1.662 × (231.75/10)/1000 = 0.04	0.04	0.04 t	
配力筋 D13	W= 1.662 × (39.40/10)/1000 = 0.01	0.01	0.01 t	
基礎碎石 RC40-0 t=20cm	V= 1.662 × 20.80/10 = 3.46	3.46	3.46 m2	
10m当たり	n= 10.0/1.662	6.02	6.02 本	

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
2号集水桝 B500L500H700	N=	1.0	1 箇所
コンクリート 18-8-25BB	$v1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.85$ 控除 $- v2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $\phi 250$ $- v3 = 0.01$ $\phi 250$ $- v4 = 0.01$	$= 0.54$ $= -0.18$ $= -0.01$ $= -0.01$ 0.34	 0.34 m3
型 枠	$a1 = 0.80 \times 0.85 \times 4$ $a2 = 0.50 \times 0.85 \times 4$ 控除 $\phi 250$ $- a3 = 0.11$ $\phi 250$ $- a4 = 0.11$	$= 2.72$ $= 1.70$ $= -0.11$ $= -0.11$ 4.20	 4.2 m2
基礎材 RC-40 t=150	A= 0.90 × 0.90	= 0.81	0.8 m2
基面整正	A= 0.90 × 0.90	= 0.81	0.8 m2

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
3号集水桝 B500L500H700	N=	1.0	1 箇所
コンクリート 18-8-25BB	$v1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.85$ 控除 $- v2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $\phi 250$ $- v3 = 0.01$ $\phi 250$ $- v4 = 0.01$	$= 0.54$ $= -0.18$ $= -0.01$ $= -0.01$ 0.34	 0.34 m3
型 枠	$a1 = 0.80 \times 0.85 \times 4$ $a2 = 0.50 \times 0.85 \times 4$ 控除 $\phi 250$ $- a3 = 0.11$ $\phi 250$ $- a4 = 0.11$	$= 2.72$ $= 1.70$ $= -0.11$ $= -0.11$ 4.20	 4.2 m2
基礎材 RC-40 t=150	A= 0.90 × 0.90	= 0.81	0.8 m2
基面整正	A= 0.90 × 0.90	= 0.81	0.8 m2

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
4号集水桝 B500L500H700	N=	1.0	1 箇所
コンクリート 18-8-25BB	$v1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.85$ 控除 $- v2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $\phi 250$ $- v3 = 0.01$ $\phi 250$ $- v4 = 0.01$	$= 0.54$ $= -0.18$ $= -0.01$ $= -0.01$ 0.34	0.34 m3
型 枠	$a1 = 0.80 \times 0.85 \times 4$ $a2 = 0.50 \times 0.85 \times 4$ 控除 $\phi 250$ $- a3 = 0.11$ $\phi 250$ $- a4 = 0.11$	$= 2.72$ $= 1.70$ $= -0.11$ $= -0.11$ 4.20	4.2 m2
基礎材 RC-40 t=150	A= 0.90 × 0.90	= 0.81	0.8 m2
基面整正	A= 0.90 × 0.90	= 0.81	0.8 m2
集水桝 基面整正合計	A= 0.8+0.8+0.8+0.8	= 3.20	3.2 m2

水路工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
小 口 止 A	N=	1.0	1 箇所
コ ン ク リ ー ト 18-8-25BB	V= $1.02 \times (1.55+0.92)/2 \times 0.15$	= 0.189	0.2 m3
型 枠	A= $1.04 \times (1.55+0.92)/2 \times 2$	= 2.569	3 m2
小 口 止 B	N=	1.0	1 箇所
コ ン ク リ ー ト 18-8-25BB	V= $1.02 \times (1.55+0.92)/2 \times 0.15$	= 0.189	0.2 m3
型 枠	A= $1.04 \times (1.55+0.92)/2 \times 2$	= 2.569	3 m2

舗装工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量	
基 面 整 正	A= (構造物撤去工平面図)	=	27.00	27	m2
下 層 路 盤 (車 道 ・ 路 肩) 再生クラッシャーラン RC-40	A= (構造物撤去工平面図)	=	27.00	27	m2
上 層 路 盤 (車 道 ・ 路 肩) 粒度調整碎石40-0	A= (構造物撤去工平面図)	=	27.00	27	m2
表 層 (車 道 ・ 路 肩) 再生密粒度 ア ス コ ン 20F	A= (構造物撤去工平面図)	=	27.00	27	m2
表 層 (車 道 ・ 路 肩) 再生密粒度 ア ス コ ン 20F	門型カルバート部分 A= (構造物撤去工平面図)	=	9.20	9	m2

構造物取壊し工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
コンクリート 構造物取壊し (無筋構造物)	既設水路取壊し(片側) $V = 1.02 \times (5.57 + 4.31) / 2 \times 0.15$ 合計	= 0.76	0.76 1 m3	
コンクリート 構造物取壊し (鉄筋構造物)	集水樹A取壊し $v1 = 0.75 \times 0.75 \times 0.77$ $v2 = 0.85 \times 0.85 \times 0.06$ 控除 $- v3 = (0.615 + 0.585) / 2 \times (0.615 + 0.585) / 2 \times 0.77$ $- v4 = 0.30 \times 0.20 \times (0.068 + 0.083) / 2$ $- v5 = 0.25 \times 0.14 \times (0.068 + 0.083) / 2$ 集水樹B取壊し $v1 = 0.75 \times 0.75 \times 0.77$ $v2 = 0.85 \times 0.85 \times 0.06$ 控除 $- v3 = (0.615 + 0.585) / 2 \times (0.615 + 0.585) / 2 \times 0.77$ $- v4 = 0.25^2 \times 3.14 / 4 \times (0.068 + 0.083) / 2$ $- v5 = 0.25 \times 0.14 \times (0.068 + 0.083) / 2$ 合計	= = = = = = = = = = = = 0.38	0.43 0.04 -0.28 0.00 0.00 0.43 0.04 -0.28 0.00 0.00 0.38 0.4 m3	
コンクリート 構造物取壊し (二次製品)	BF II-300取壊し $V = 17.6 \times 0.03$ BF II-250取壊し $V = 39.0 \times 0.02$ 合計	= = =	0.53 0.78 1.31 1 m3	
VP250 取壊し	$L =$	= 6.30	6 m	
フェンス取壊し	$L =$	= 5.60	6 m	

構造物取壊し工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
舗装版切断 アスファルト t=4cm	L= 10.47+14.62	= 25.09	25 m
舗装版破碎 アスファルト t=4cm	A=	= 49.50	50 m ²

運搬処理工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計	数 量
殻 運 搬	コンクリート殻(無筋) $V = \quad = \quad 0.76$	1 m ³
	コンクリート殻(鉄筋) $V = \quad = \quad 0.38$	0.4 m ³
	コンクリート殻(二次製品) $V = \quad = \quad 1.31$	1 m ³
	コンクリート殻(アスファルト殻) $V = 49.50 \times 0.04$	1.98 2 m ³
	殻 処 分	コンクリート殻(無筋) $V = 0.76 \times 2.35$
コンクリート殻(鉄筋) $V = 0.38 \times 2.50$		1.0 1.0 t
コンクリート殻(二次製品) $V = 1.31 \times 2.50$		3.3 3 t
コンクリート殻(アスファルト殻) $V = 49.50 \times 0.04 \times 2.30$		4.6 5 t

土留・仮締切工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
土 の う 大 型 土 の う	N= 2	= 2.0	2 袋
大 型 土 の う 設 置 ・ 撤 去	N= 1	= 1.0	1 回

仮水路工

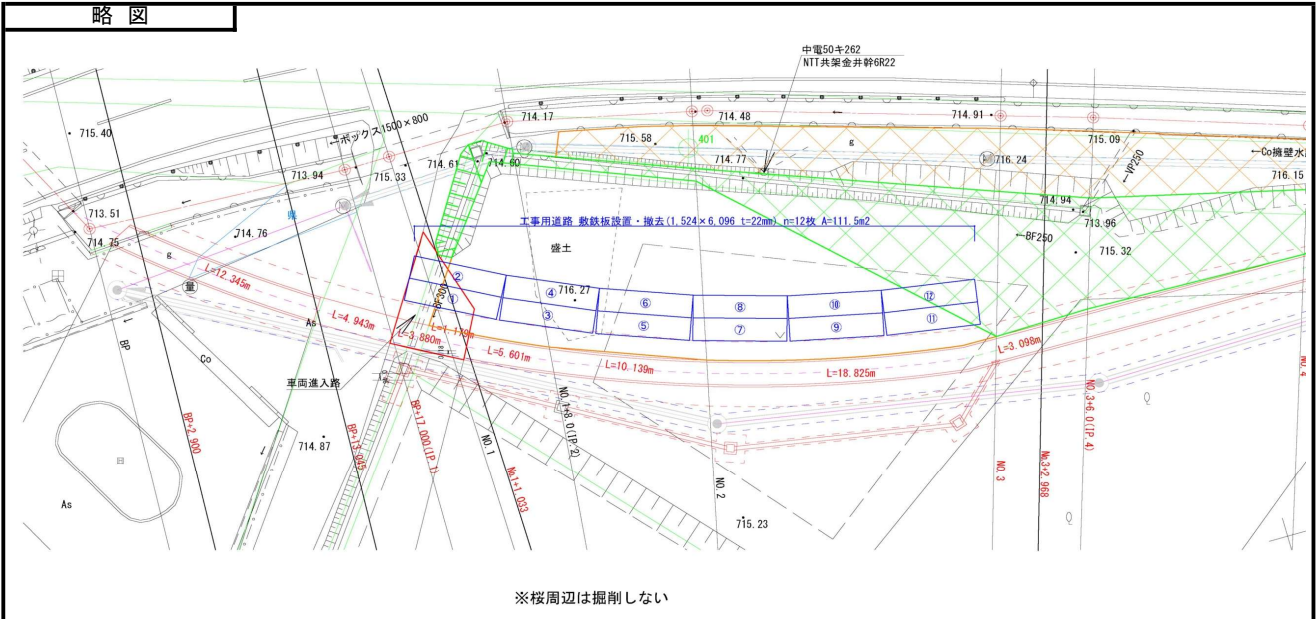
数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
高 密 度 ポリエチレンパイプ φ 600	L=	= 12.0	
		合計	12 m

数量計算書

細 別: 任意仮設工
規 格: 敷鉄板設置・撤去



材料・規格	算 式	単 位	数 量
敷鉄板賃料	t22 × w1,524 × L6.096	枚	12
	A= 1.524 × 6.096 = 9.290 m ² /枚		
	W= 1.604 = 1.604 t/枚		
敷鉄板設置・撤去	A= 12 × 9.290 = 111.480	m ²	111.5
敷鉄板運搬	運搬距離 15.8km	t	19.248
	W= 12 × 1.604 = 19.248		