

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単 位
道路改良 準備工				
	既設構造物撤去工			
	舗装版切断 t=13cm As舗装版	撤去工数量表参照 = 315.00	315.00	m
	舗装版破碎積込 小規模	撤去工数量表参照 = 131.10	131.00	m ²
	殻運搬 小規模 L=4.7km As殻 南重想定	131.1*0.13 = 17.04	17.00	m ³
	構造物とりこわし 二次製品	撤去工数量表参照 = 2.60	3.00	m ³
	殻運搬 小規模 L=4.7km 二次製品 南重想定	= 2.60	3.00	m ³
	構造物とりこわし 無筋コンクリート	撤去工数量表参照 = 55.60 49.8+5.8	56.00	m ³
	殻運搬 小規模 L=4.7km 無筋コンクリート 南重想定	= 55.60	56.00	m ³
	現場発生品積込運搬 L=5.2km 鋼材 (株)キタニ想定	撤去工数量表参照 = 1.00 679+173=852kg	1.00	回
処分費等				
	処分費 As殻	17.04*2.3/1.8 = 21.77	21.80	m ³
	処分費 二次製品	2.6*2.5/1.8 = 3.61	3.60	m ³
	処分費 無筋コンクリート	55.6*2.35/1.8 = 72.59	72.60	m ³
	処分費 鋼材	679+173=852kg = 0.85	0.85	t
道路土工 作業土工				
	床掘	土工数量表参照 = 610.70	611.00	m ³
	埋戻し 発生土	土工数量表参照 = 379.70	380.00	m ³
	土砂等運搬 L=2.5km 残土	土工数量表参照 = 188.80	189.00	m ³
	整地 土捨場の整地	= 188.80	189.00	m ³

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単位
	基面整正 構造物設置面床均し	土工数量表参照 = 372.50	373.00	m2
小型水路工 側溝工				
①西	自由勾配側溝 500×500	水路工数量表参照 = 286.50	286.50	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.82*0.1*286.5 = 23.49 (参考10m当り0.82m3)	23.50	m3
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=7.5cm	0.72*0.075*286.5 = 15.48 (参考10m当り0.54m3)	15.48	m3
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 14.32 (参考10m当り0.50m3)	14.32	m3
	自由勾配側溝用グレーチング 蓋 500用 L=500 車道用	水路工数量表参照 = 181.00	181.00	枚
	自由勾配側溝用コンクリート蓋 500用 L=500 車道用	水路工数量表参照 = 129.00	129.00	枚
②西	自由勾配側溝 横断用 500×500	水路工数量表参照 = 34.00	34.00	m
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	0.82*0.15*34.0 = 4.18 (参考10m当り1.2m3)	4.20	m3
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=15cm	0.72*0.15*34.0 = 3.67 (参考10m当り1.08m3)	3.67	m3
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 1.70 (参考10m当り0.5m3)	1.70	m3
	自由勾配側溝 横断用グレーチング 蓋 500用 L=1000 T-25 ホルト固定	注 水路工数量表明記無 = 17.00	17.00	枚
③東	自由勾配側溝 300×500	水路工数量表参照 = 5.20 端数 胴型使用可	5.20	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.59*0.1*5.2 = 0.31 (参考10m当り0.59m3)	0.30	m3
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm	0.49*0.05*5.2 = 0.13 (参考10m当り0.245m3)	0.13	m3
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 0.76 (参考10m当り1.48m3)	0.76	m3
④東	自由勾配側溝 45° コーナー 300×500	水路工数量表参照 = 0.70 1個製品据付	0.70	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.59*0.1*0.7 = 0.04 (参考10m当り0.59m3)	0.10	m3
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm	0.49*0.05*0.7 = 0.02 (参考10m当り0.245m3)	0.02	m3

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単位
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 0.04 (参考10m当り0.65m ³)	0.04	m ³
⑤東・西	自由勾配側溝 300×400	水路工数量表参照 = 47.70 東36m 西11.7m	47.70	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.59*0.1*47.7 = 2.81 (参考10m当り0.59m ³)	2.80	m ³
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm	0.49*0.05*47.7 = 1.17 (参考10m当り0.245m ³)	1.17	m ³
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 4.63 東3.39 西1.24 (参考10m当り0.97m ³)	4.63	m ³
⑥東・西	自由勾配側溝 300×300	水路工数量表参照 = 85.80 東36.4m 西49.3m	85.80	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.59*0.1*85.8 = 5.06 (参考10m当り0.59m ³)	5.10	m ³
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm	0.49*0.05*85.8 = 2.10 (参考10m当り0.245m ³)	2.10	m ³
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 4.14 東1.82 西2.32 (参考10m当り0.48m ³)	4.14	m ³
⑦東	自由勾配側溝 45° コーナー 300×300	水路工数量表参照 = 0.70 1個製品据付	0.70	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.59*0.1*0.7 = 0.04 (参考10m当り0.59m ³)	0.10	m ³
※	基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm	0.49*0.05*0.7 = 0.02 (参考10m当り0.245m ³)	0.02	m ³
※	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート集計表参照 = 0.03 (参考10m当り0.5m ³)	0.03	m ³
	自由勾配側溝用グレーチング蓋 300用 L=1000 車道用	水路工数量表参照 = 38.00 ③⑤⑥	38.00	枚
	自由勾配側溝用コンクリート蓋 300用 L=500 車道用	水路工数量表参照 = 58.00 ③⑤⑥	58.00	枚
水路工				
	台付管 Φ300	水路工数量表参照 = 18.40	18.40	m
※	調整モルタル 1:3 t=5cm	0.24*0.03*18.4 = 0.13 (参考10m当り0.13m ³)	0.10	m ³

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計	算	式	数量	単位
	基礎砕石 RC-40 t=15cm	0.44*18.4	=	8.09	8.00	m ²
		(参考10m当り0.66m ³)				
	ベンチフレーム 300型 BF300	水路工数量表参照	=	2.00	2.00	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.44*0.1*2.0	=	0.09	0.10	m ³
		(参考10m当り0.44m ³)				
※	調整モルタル 1:3 t=5cm	0.3*0.03*2.0	=	0.02	0.10	m ³
		(参考10m当り0.09m ³)				
	縞鋼板 t3.2mm 0.4×1.72m 1枚	図面参照	=	18.00	18.00	kg
	コンクリート削孔 縞鋼板アンカーボルト用	図面参照	=	8.00	8.00	箇所
	アンカーボルト 縞鋼板用		=	8.00	8.00	本
	ベンチフレーム 250型 BF250	水路工数量表参照	=	2.00	2.00	m
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.385*0.1*2.0	=	0.08	0.10	m ³
		(参考10m当り0.385m ³)				
※	調整モルタル 1:3 t=5cm	0.25*0.03*2.0	=	0.02	0.10	m ³
		(参考10m当り0.075m ³)				
			=			
	水路付属施設工		=			
① No.15+2.4西	水田取水口工 1 Φ125	図面参照	=	1.00	1.00	箇所
※	コンクリート削孔 Φ125用 t=75mm		=	1.00	1.00	孔
※	差込分水栓 Φ125		=	1.00	1.00	個
※	バタフライバルブ VPΦ125用 PVC		=	1.00	1.00	組
※	VP管 Φ125		=	0.80	0.80	m
※	アルミチャンネル 堰板受枠	1.0*18*12 0.3m×2	=	0.60	0.60	m
※	堰板 合板t=12mm 塗装品 ラワン 490×450	0.49*0.45	=	0.22	0.30	m ²
※	普通作業員 各種設置手間		=			人

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単 位
※	特殊作業員 各種設置手間	=		人
② No.3+10.0西	水田取水口工2 Φ150	図面参照 = 1.00	1.00	箇所
※	バタフライバルブ VPΦ150用 PVC	= 1.00	1.00	組
※	VP管 Φ150	= 2.80	2.80	m
※	普通作業員 各種設置手間	=		人
※	特殊作業員 各種設置手間	=		人
③ No.6+10.0西	水田排水工			
※	VP管 Φ150	= 1.00	1.00	m
※	普通作業員 各種設置手間	=		人
※	特殊作業員 各種設置手間	=		人
集水樹工 集水樹設置工				
①	集水樹 1型 プレキャスト製品 500×500×700 OS樹 受枠共	227.1kg = 2.00	2.00	基
※	基礎砕石 RC-40 t=10cm	0.7*0.8*0.1*2 = 0.11 (参考1基当り0.056m3)	0.10	m3
	基礎コンクリート 18-8-25BB t=7.5cm	0.6*0.7*0.075*2 = 0.06 (参考1基当り0.032m3)	0.06	m3
	インバートコンクリート 18-8-25BB	0.5*0.5*0.05*2 = 0.03 (参考1基当り0.013m3)	0.03	m3
	型枠 均しコンクリート 集水樹1型 基礎用	(0.6*0.1*2)+(0.7*0.1*2) = 0.26	1.00	m2
②	集水樹 2型 600×600×800	内空堆積0.288m3 = 1.00	1.00	基
※	型枠	集水樹工数量表参照 = 5.61	5.60	m2
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水樹工数量表参照 = 0.50	0.50	m3
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.075*1.075*0.15 = 0.17	0.17	m3

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計	算	式	数	量	単位
③	集水桝 3型 1000×1000×800	内空堆積0.8m ³	=	1.00	1.00		基
※	型枠	集水桝工数量表参照	=	8.40	8.40		m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照	=	0.92	0.92		m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=20cm	1.5*1.5*0.2	=	0.45	0.45		m ³
④	集水桝 4型 1000×1000×1000	内空堆積1.0m ³	=	1.00	1.00		基
※	型枠	集水桝工数量表参照	=	10.89	10.90		m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照	=	1.32	1.32		m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=20cm	1.655*1.5*0.2	=	0.50	0.50		m ³
⑤	集水桝 5型 600×600×800	内空堆積0.288m ³	=	1.00	1.00		基
※	型枠	集水桝工数量表参照	=	5.57	5.57		m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照	=	0.47	0.47		m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.078*1.078*0.15	=	0.17	0.17		m ³
⑥	集水桝 6型 800×800×1000	内空堆積0.64m ³	=	1.00	1.00		基
※	型枠	集水桝工数量表参照	=	7.88	7.90		m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照	=	0.65	0.65		m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.2*1.2*0.15	=	0.22	0.22		m ³
⑦	集水桝 7型 800×800×1000	内空堆積0.64m ³	=	1.00	1.00		基
※	型枠	集水桝工数量表参照	=	7.90	7.90		m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照	=	0.65	0.65		m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.2*1.2*0.15	=	0.22	0.22		m ³

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単位
⑧	集水桝 8型 600×600×800	内空堆積0.288m ³ = 1.00	1.00	基
※	型枠	集水桝工数量表参照 = 5.57	5.60	m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照 = 0.47	0.47	m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.078*1.078*0.15 = 0.17	0.17	m ³
⑨	集水桝 9型 1000×1000×2300 鉄筋	内空堆積2.3m ³ = 1.00	1.00	基
※	型枠	集水桝工数量表参照 = 21.94	22.00	m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照 = 2.21	2.21	m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=20cm	1.5*1.5 = 2.25	2.30	m ²
※	鉄筋 D13 SD295	集水桝工数量表参照 = 70.00	70.00	kg
※	足掛金具	集水桝工数量表参照 = 5.00	5.00	個
⑩	集水桝 10型 800×800×700	内空堆積0.448m ³ = 1.00	1.00	基
※	型枠	集水桝工数量表参照 = 5.90	5.90	m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照 = 0.51	0.51	m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.2*1.2*0.15 = 0.22	0.22	m ³
⑪	集水桝 11型 800×800×700	内空堆積0.448m ³ = 1.00	1.00	基
※	型枠	集水桝工数量表参照 = 5.86	5.90	m ²
※	コンクリート打設 18-8-25BB	集水桝工数量表参照 = 0.51	0.51	m ³
※	基礎砕石 RC-40 t=15cm	1.2*1.2*0.15 = 0.22	0.22	m ³
	集水桝クレーキング蓋 T-25 ホルト固定 OS桝用 500×500 (630×630×50)	① = 2.00 26.6kg	2.00	枚

数量総括表

上段：当初数量
下段：変更後数量

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単 位
	集水桝グレーチング蓋 T-25 600×600用 ボルト固定 受枠共 1組-2枚割 各1枚計上 (2枚につき1箇所)	②⑤⑧ = 6.00 3組(3箇所) -6枚 1組68.6kg (1枚34.3kg)	6.00	枚
	集水桝グレーチング蓋 T-25 1000×1000用 ボルト固定 受枠共 1組-2枚割 各1枚計上 (2枚につき1箇所)	③④⑨ = 6.00 3組(3箇所) -6枚 1組186.2kg (1枚93.1kg)	6.00	枚
	集水桝グレーチング蓋 T-25 800×800用 ボルト固定 受枠共 1組-2枚割 各1枚計上 (2枚につき1箇所)	⑥⑦⑩⑪ = 8.00 4組(4箇所) -8枚 1組117.9kg (1枚58.95kg)	8.00	枚
	止水版 鋼板 3.2mm厚 計4枚	集水桝工数量表参照 = 24.31 ②0.128㎡ 3.22kg ④0.28㎡ 7.03kg ⑤0.28㎡ 7.03kg ⑧0.28㎡ 7.03kg	24.31	kg
	止水板 仕上塗装 ホワイト 2回塗	②④⑤⑧片面0.968*2 = 1.94 片面0.968㎡×2	2.00	m2
	寒中養生工 寒中養生 (差額)			
	寒中養生 一般養生 無筋構造物	全C o 量 48.3m3 = 寒中養生対象量		m3
	寒中養生 練炭養生 無筋構造物	=		m3
	寒中養生 一般養生 小型構造物	全C o 量 6.21m3 = 寒中養生対象量		m3
	寒中養生 練炭養生 小型構造物	=		m3
	舗装工 舗装復旧工			
	下層路盤 (置換層) RC-40 t=51cm	舗装工数量表参照 = 38.20	38.00	m2
	下層路盤 RC-40 t=19cm	舗装工数量表参照 = 38.20	38.00	m2

土工 数量表

[式当り(1-1)]

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工床掘	土砂	m3	610.7	
作業土工埋戻	発生土埋戻	m3	379.7	
残土処理		m3	188.8	
基面整正		m2	372.5	

木下北城4号線

作業土工 計算書 西側水路

断面名	追加距離	単距離	床掘			埋戻		
			断面積	平均断面積	土量(式)	断面積	平均断面積	土量(式)
BP	0.00	0.0	-	-	-	-	-	-
NO. 0+16.4	16.40	16.4	-	-	-	-	-	-
NO. 1	20.00	3.6	-	-	-	-	-	-
NO. 1+7.24	27.24	7.2	1.2	-	-	0.8	-	-
NO. 2	40.00	12.8	1.2	1.20	15.3	0.8	0.80	10.2
NO. 3	60.00	20.0	1.3	1.25	25.0	0.8	0.80	16.0
NO. 3+13.5	73.50	13.5	1.9	1.60	21.6	1.0	0.90	12.2
NO. 4	80.00	6.5	1.3	1.60	10.4	0.8	0.90	5.9
NO. 5	100.00	20.0	1.2	1.25	25.0	0.8	0.80	16.0
NO. 6	120.00	20.0	1.3	1.25	25.0	0.8	0.80	16.0
NO. 6+8.8	128.80	8.8	1.3	1.30	11.4	1.6	1.20	10.6
NO. 6+8.8	128.80	0.0	3.4	2.35	0.0	1.6	1.60	0.0
NO. 6+11.2	131.20	2.4	3.4	3.40	8.2	1.6	1.60	3.8
NO. 6+11.2	131.20	0.0	1.5	2.45	0.0	1.6	1.60	0.0
NO. 7	140.00	8.8	1.5	1.50	13.2	0.9	1.25	11.0
NO. 8	160.00	20.0	1.5	1.50	30.0	1.0	0.95	19.0
NO. 9	180.00	20.0	1.4	1.45	29.0	1.0	1.00	20.0
NO. 9+6.0	186.00	6.0	1.6	1.50	9.0	0.9	0.95	5.7
NO. 9+8.6	188.60	2.6	1.0	1.30	3.4	0.9	0.90	2.3
NO. 9+10.2	190.20	1.6	1.0	1.00	1.6	0.9	0.90	1.4
NO. 9+10.2	190.20	0.0	3.6	2.30	0.0	2.2	1.55	0.0
NO. 9+12.6	192.60	2.4	3.6	3.60	8.6	2.2	2.20	5.3
NO. 9+12.6	192.60	0.0	1.8	2.70	0.0	1.0	1.60	0.0
NO. 10	200.00	7.4	1.8	1.80	13.3	1.0	1.00	7.4
NO. 11	220.00	20.0	1.3	1.55	31.0	0.9	0.95	19.0
NO. 12	240.00	20.0	1.3	1.30	26.0	0.9	0.90	18.0
NO. 13	260.00	20.0	1.5	1.40	28.0	1.0	0.95	19.0
NO. 14	280.00	20.0	1.3	1.40	28.0	0.8	0.90	18.0
NO. 14+15.69	295.69	15.7	1.3	1.30	20.4	0.8	0.80	12.6
NO. 14+15.69	295.69	0.0	3.1	2.20	0.0	1.8	1.30	0.0
NO. 14+17.78	297.78	2.1	3.1	3.10	6.5	1.8	1.80	3.8
NO. 14+17.78	297.78	0.0	1.6	2.35	0.0	1.0	1.40	0.0
NO. 15	300.00	2.2	1.6	1.60	3.6	1.0	1.00	2.2
NO. 15+1.35	301.35	1.4	1.6	1.60	2.2	1.0	1.00	1.4
NO. 15+1.35	301.35	0.0	3.1	2.35	0.0	1.8	1.40	0.0
NO. 15+3.45	303.45	2.1	3.1	3.10	6.5	1.8	1.80	3.8

木下北城4号線

作業土工 計算書 西側水路

断面名	追加距離	単距離	床掘			埋戻		
			断面積	平均断面積	土量(式)	断面積	平均断面積	土量(式)
NO. 15+3.45	303.45	0.0	1.3	2.20	0.0	0.8	1.30	0.0
NO. 16	320.00	16.6	1.3	1.30	21.5	0.8	0.80	13.2
NO. 16+13.0	333.00	13.0	1.0	1.15	15.0	0.8	0.80	10.4
NO. 17	340.00	7.0	1.4	1.20	8.4	0.8	0.80	5.6
NO. 17+16.41	356.41	16.4	1.4	1.40	23.0	0.8	0.80	13.1
NO. 17+16.41	356.41	0.0	5.5	3.45	0.0	3.7	2.25	0.0
NO. 17+18.81	358.81	2.4	5.5	5.50	13.2	3.7	3.70	8.9
NO. 17+18.81	358.81	0.0	1.0	3.25	0.0	0.6	2.15	0.0
NO. 18	360.00	1.2	1.0	1.00	1.2	0.6	0.60	0.7
NO. 18+10.0	370.00	10.0	0.9	0.95	9.5	0.6	0.60	6.0
NO. 19	380.00	10.0	1.0	0.95	9.5	0.6	0.60	6.0
NO. 19+5.0	385.00	5.0	0.7	0.85	4.3	0.6	0.60	3.0
NO. 20	400.00	15.0	1.0	0.85	12.8	0.6	0.60	9.0
NO. 20+6.35	406.35	6.4	1.0	1.00	6.4	0.6	0.60	3.8
合計		406.4			526.7			340.2

木下北城4号線

作業土工 計算書 東側水路

断面名	追加距離	単距離	床掘			埋戻		
			断面積	平均断面積	土量(式)	断面積	平均断面積	土量(式)
NO. 9+12.7	192.7	0.0	0.9	-	-	0.7	-	-
NO. 9+15.6	195.6	4.5	0.9	0.90	4.1	0.7	0.70	3.2
NO. 16+16.0	336.0	0.0	0.9	-	-	0.7	-	-
NO. 17	340.0	5.1	0.9	0.90	4.6	0.7	0.70	3.6
NO. 17+17.5	357.5	17.5	0.7	0.80	14.0	0.4	0.55	9.6
NO. 18	360.0	2.5	0.6	0.65	1.6	0.4	0.40	1.0
NO. 18+10.0	370.0	10.0	1.0	0.80	8.0	0.7	0.55	5.5
NO. 19	380.0	10.0	0.6	0.80	8.0	0.4	0.55	5.5
NO. 19+5.0	385.0	5.0	0.6	0.60	3.0	0.4	0.40	2.0
NO. 20	400.0	15.0	0.5	0.55	8.3	0.3	0.35	5.3
NO. 20+11.5	411.5	13.1	0.5	0.50	6.6	0.3	0.30	3.9
合計		78.2			58.1			39.5

基面整正 数量計算書		1式当り	
名 称	計 算	単 位	数 量
自由勾配側溝工			
①縦断 500×500	0.82×286.5 = 234.9		
②横断 500×500	0.82×34.0 = 27.9		
③縦断 300×500	0.59×5.2 = 3.1		
④45° コーナー 300×500	0.59×0.7 = 0.4		
⑤縦断 300×400	0.59×47.7 = 28.1		
⑥縦断 300×300	0.59×85.7 = 50.6		
⑦45° コーナー 300×300	0.59×0.7 = 0.4		
水路工			
台付管 Φ300	0.44×18.4 = 8.1		
B F 300型	0.44×2.0 = 0.9		
B F 250型 Φ300	0.385×2.0 = 0.8		
集水桝			
①1型 500×500×700	$0.7 \times 0.8 \times 2$ = 1.1		
②2型 600×600×800	1.075×1.075 = 1.2		
③3型 1000×1000×800	1.5×1.5 = 2.3		
④4型 1000×1000×1000	1.655×1.5 = 2.5		
⑤5型 600×600×800	1.078×1.078 = 1.2		
⑥6型 800×800×1000	1.2×1.2 = 1.4		
⑦7型 800×800×1000	1.2×1.2 = 1.4		
⑧8型 600×600×800	1.078×1.078 = 1.2		
⑨9型 1000×1000×2300	1.5×1.5 = 2.3		
⑩10型 800×800×700	1.2×1.2 = 1.4		
⑪11型 800×800×700	1.2×1.2 = 1.4		
	合 計 = 372.5	m ²	

水路工 数量表		1式当り(1-1)		
名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
① 自由勾配側溝	500×500	m	286.5	
② 自由勾配側溝	500×500横断用	m	34.0	
③ 自由勾配側溝	300×500	m	5.2	
④ 自由勾配側溝	300×500コーナー用	m	0.7	
⑤ 自由勾配側溝	300×400	m	47.7	
⑥ 自由勾配側溝	300×300	m	85.8	
⑦ 自由勾配側溝	300×300コーナー用	m	0.7	
側溝蓋	自由勾配側溝蓋 グレーチング蓋500(L=0.5m)	枚	181	
側溝蓋	自由勾配側溝蓋 コンクリート蓋500(L=0.5m)	枚	129	
側溝蓋	自由勾配側溝蓋 グレーチング蓋300(L=1.0m)	枚	38	
側溝蓋	自由勾配側溝蓋 コンクリート蓋300(L=0.5m)	枚	58	
台付菅	φ 300	m	18.4	
BF300		m	2.0	
縞鋼板蓋	t 3.2W400×L1800+135	枚	1	
BF250		m	2.0	

水路工 数量計算書		1式当り	1-1
名 称	計 算	単 位	数 量
自由勾配側溝工	西側水路		
	11= 500×500 =	41.50 m	
	12= 500×500 =	58.91 m	
	13= 500×500 =	53.28 m	
	14= 500×500横断用 =	4.00 m	
	15= 500×500 =	1.97 m	
	16= 500×500 =	0.25 m	
	17= 500×500横断用 =	14.00 m	
	18= 500×500 =	50.93 m	
	19= 500×500横断用 =	12.00 m	
	110 500×500 =	26.00 m	
	111 500×500 =	0.57 m	
	112 500×500横断用 =	4.00 m	
	113 500×500 =	32.18 m	
	114 500×500 =	20.88 m	
	114 300×400 =	11.69 m	
	116 300×300 =	36.35 m	
	300×300 =	36.35 m	36
	300×400 =	11.69 m	12
	500×500 =	286.47 m	286
	500×500横断用 =	34.00 m	34
	Σ A=	= 368.5 m	369

西側水路	インバートコンクリート集計表				Co体積(m3)
	延長	起点厚	終点厚	平均厚	
11= 500×500	41.50	0.05	0.05	0.05	2.08
12= 500×500	58.91	0.05	0.05	0.05	2.95
13= 500×500	53.28	0.05	0.05	0.05	2.66
14= 500×500横断用	4.00	0.05	0.05	0.05	0.20
15= 500×500	1.97	0.05	0.05	0.05	0.10
16= 500×500	0.25	0.05	0.05	0.05	0.01
17= 500×500横断用	14.00	0.05	0.05	0.05	0.70
18= 500×500	50.93	0.05	0.05	0.05	2.55
19= 500×500横断用	12.00	0.05	0.05	0.05	0.60
110 500×500	26.00	0.05	0.05	0.05	1.30
111 500×500	0.57	0.05	0.05	0.05	0.03
112 500×500横断用	4.00	0.05	0.05	0.05	0.20
113 500×500	32.18	0.05	0.05	0.05	1.61
114 500×500	20.88	0.05	0.05	0.05	1.04
114 300×400	1.69	0.06	0.08	0.07	0.11
	10.00	0.08	0.15	0.11	1.13
116 300×300	36.35	0.05	0.05	0.05	1.82

	10m当り体積(m3)	
300×300	1.82	0.50
300×400	1.24	1.06
500×500	14.32	0.50
500×500横断用	1.70	0.50

水路工 数量計算書		1式当り	1-1
名 称	計 算	単 位	数 量
自由勾配側溝工	東側水路		
	11= 300×400 =	2.00 m	
	12= 300×400 =	2.00 m	
	13= 300×500 =	3.15 m	
	14= 300×500 コーナー用 =	0.65 m	
	15= 300×500 =	2.00 m	
	16= 300×400 =	30.00 m	
	17= 300×300 =	38.00 m	
	18= 300×300 コーナー用 =	0.65 m	
	19= 300×300 =	3.80 m	
	110= 300×300 =	4.50 m	
	111= 300×400 =	2.00 m	
	112= 300×300 =	3.14 m	
	300×300 =	49.44 m	49
	300×300 コーナー用 =	0.65 m	1
	300×400 =	36.00 m	36
	300×500 =	5.15 m	5
	300×500 コーナー用 =	0.65 m	1
	ΣL=	= 91.9 m	92

東側水路	インバートコンクリート集計表				Co体積(m3)
	延長	起点厚	終点厚	平均厚	
11= 300×400	2.00	0.24	0.15	0.19	0.39
12= 300×400	2.00	0.15	0.06	0.10	0.20
13= 300×500	3.15	0.16	0.05	0.11	0.33
14= 300×500 コーナー用	0.65	0.05	0.08	0.07	0.04
15= 300×500	2.00	0.08	0.15	0.12	0.23
16= 300×400	30.00	0.05	0.15	0.10	3.00
17= 300×300	38.00	0.05	0.05	0.05	1.90
18= 300×300 コーナー用	0.65	0.05	0.05	0.05	0.03
19= 300×300	3.80	0.05	0.05	0.05	0.19
110= 300×300	4.50	0.05	0.05	0.05	0.23
111= 300×400	2.00	0.12	0.21	0.17	0.33
112= 300×300	3.14	0.11	0.26	0.19	0.59

		10m当り体積(m3)
300×300	2.32	0.47
300×300 コーナー用	0.03	0.50
300×400	3.39	0.94
300×500	0.76	1.48
300×500 コーナー用	0.04	0.65

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.50
	V1 = 0.978 × 0.978 × 0.950 × 1 = 0.909		
	-V2 = 0.600 × 0.600 × 0.800 × 1 = -0.288		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V3 = 0.500 × 0.500 × 0.150 × 1 = -0.038		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V4 = 0.500 × 0.500 × 0.228 × 1 = -0.057		
	VP φ 150(□B150-H150)控除 -V5 = 0.150 × 0.150 × 0.150 × 1 = -0.003		
	止水板(□B150-H800)控除 -V6 = 0.150 × 0.800 × 0.078 × 1 = -0.009		
	止水板(□B150-H120)控除 -V7 = 0.150 × 0.120 × 0.078 × 1 = -0.001		
	止水板(□B150-H180)控除 -V8 = 0.150 × 0.180 × 0.078 × 1 = -0.002		
	グレーチング蓋(B600-L600)控除 -V9 = 0.010 × 1 = -0.010		
	ΣV = 0.501		
型枠		m2	5.6
	A1 = 0.978 × 0.950 × 2 = 1.86		
	A2 = 0.978 × 0.950 × 2 = 1.86		
	A3 = 0.600 × 0.800 × 2 = 0.96		
	A4 = 0.600 × 0.800 × 2 = 0.96		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A5 = 0.500 × 0.150 × 4 × 1 = 0.30		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A6 = 0.500 × 0.228 × 4 × 1 = 0.46		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -A7 = 0.500 × 0.500 × 2 × 2 = -1.00		
	止水板(□B150-H800)加算 A8 = 0.800 × 0.078 × 2 × 1 = 0.12		
	止水板(□B150-H120)加算 A9 = 0.120 × 0.078 × 2 × 1 = 0.02		
	止水板(□B150-H180)加算 A10 = 0.180 × 0.078 × 2 × 1 = 0.03		
	VP φ 150(□B150-H150)加算 A11 = 0.150 × 0.150 × 4 × 1 = 0.09		
	VP φ 150(□B150-H150)控除 -A12 = 0.150 × 0.150 × 2 × 1 = -0.05		
	ΣA = 5.61		

集水桝3型 G-B1000-L1000-H800		単位数計算書	1箇所当り	1-1
名 称	計 算 式	単 位	数 量	
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.92	
	V1 = 1.400 × 1.400 × 0.950 × 1 = 1.862			
	-V2 = 1.000 × 1.000 × 0.800 × 1 = -0.800			
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V3 = 0.500 × 0.500 × 0.200 × 2 = -0.100			
	BF300(□B300-H200)控除 -V4 = 0.300 × 0.200 × 0.200 × 1 = -0.012			
	グレーチング蓋(B1000-L1000)控除 -V5 = 0.030 × 1 = -0.030			
	ΣV = 0.920			
型枠		m2	8.4	
	A1 = 1.400 × 0.950 × 2 = 2.66			
	A2 = 1.400 × 0.950 × 2 = 2.66			
	A3 = 1.000 × 0.800 × 2 = 1.60			
	A4 = 1.000 × 0.800 × 2 = 1.60			
	VS500×500(□B500-H500)加算 A5 = 0.500 × 0.200 × 4 × 2 = 0.80			
	VS500×500(□B500-H500)控除 -A6 = 0.500 × 0.500 × 2 × 2 = -1.00			
	BF300(□B300-H200)加算 A7 = 0.300 × 0.200 × 2 × 1 = 0.12			
	BF300(□B300-H200)加算 A8 = 0.200 × 0.200 × 2 × 1 = 0.08			
	BF300(□B300-H200)控除 -A9 = 0.300 × 0.200 × 2 × 1 = -0.12			
	ΣA = 8.40			
基礎材	RC40-0mm, t=20cm	m2	2.3	
	A = 1.500 × 1.500 × 1 = 2.25			
グレーチング蓋	B1000-L1000, T-25, 2枚割れ, ボルト固定式	組	1	
	N = = 1.0			
基面整正		m2	2.3	
	A = 1.500 × 1.500 × 1 = 2.25			

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	1.32
	$V1 = 1.555 \times 1.400 \times 1.150 \times 1 = 2.504$		
	$-V2 = 1.000 \times 1.000 \times 1.000 \times 1 = -1.000$		
	VS500×500(□B500-H500)控除 $-V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.200 \times 2 = -0.100$		
	ヒューム管φ300(□B300-H300)控除 $-V4 = 0.300 \times 0.300 \times 0.200 \times 1 = -0.018$		
	止水板(□B350-H750)控除 $-V5 = 0.350 \times 0.750 \times 0.078 \times 2 = -0.041$		
	グレーチング蓋(B1000-L1000)控除 $-V6 = 0.030 \times 1 = -0.030$		
	$\Sigma V = 1.315$		
型枠		m2	10.9
	$A1 = 1.555 \times 1.150 \times 2 = 3.58$		
	$A2 = 1.400 \times 1.150 \times 2 = 3.22$		
	$A3 = 1.000 \times 1.000 \times 2 = 2.00$		
	$A4 = 1.000 \times 1.000 \times 2 = 2.00$		
	VS500×500(□B500-H500)加算 $A5 = 0.500 \times 0.200 \times 4 \times 2 = 0.80$		
	VS500×500(□B500-H500)控除 $-A7 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 2 = -1.00$		
	止水板(□B350-H750)加算 $A8 = 0.750 \times 0.078 \times 2 \times 2 = 0.23$		
	ヒューム管φ300(□B300-H300)加算 $A11 = 0.300 \times 0.200 \times 4 \times 1 = 0.24$		
	ヒューム管φ300(□B300-H300)控除 $-A12 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 1 = -0.18$		
	$\Sigma A = 10.89$		
基礎材	RC40-0mm, t=20cm	m2	2.5
	$A = 1.655 \times 1.500 \times 1 = 2.48$		
グレーチング蓋	B1000-L1000, T-25, 2枚割れ, ホルト固定式	組	1
	$N = 1.0$		
基面整正		m2	2.5
	$A = 1.655 \times 1.500 \times 1 = 2.48$		

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.47
	V1 = 0.978 × 0.978 × 0.950 × 1 = 0.909		
	-V2 = 0.600 × 0.600 × 0.800 × 1 = -0.288		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V3 = 0.500 × 0.500 × 0.150 × 1 = -0.038		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V4 = 0.500 × 0.500 × 0.228 × 1 = -0.057		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 -V5 = 0.300 × 0.300 × 0.150 × 1 = -0.014		
	止水板(□B350-H750)控除 -V6 = 0.350 × 0.750 × 0.078 × 1 = -0.020		
	止水板(□B350-H120)控除 -V7 = 0.350 × 0.120 × 0.078 × 1 = -0.003		
	止水板(□B350-H180)控除 -V8 = 0.350 × 0.180 × 0.078 × 1 = -0.005		
	グレーチング蓋(B600-L600)控除 -V9 = 0.010 × 1 = -0.010		
	ΣV = 0.474		
型枠		m2	5.6
	A1 = 0.978 × 0.950 × 2 = 1.86		
	A2 = 0.978 × 0.950 × 2 = 1.86		
	A3 = 0.600 × 0.800 × 2 = 0.96		
	A4 = 0.600 × 0.800 × 2 = 0.96		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A5 = 0.500 × 0.150 × 4 × 1 = 0.30		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A6 = 0.500 × 0.228 × 4 × 1 = 0.46		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -A7 = 0.500 × 0.500 × 2 × 2 = -1.00		
	止水板(□B300-H750)加算 A8 = 0.750 × 0.078 × 2 × 1 = 0.12		
	止水板(□B350-H120)加算 A9 = 0.120 × 0.078 × 2 × 1 = 0.02		
	止水板(□B150-H180)加算 A10 = 0.180 × 0.078 × 2 × 1 = 0.03		
	台付管φ300(□B300-H300)加算 A11 = 0.300 × 0.150 × 4 × 1 = 0.18		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 -A12 = 0.300 × 0.300 × 2 × 1 = -0.18		
	ΣA = 5.57		

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.65
	V1 = 1.100 × 1.100 × 1.150 × 1 = 1.392		
	-V2 = 0.800 × 0.800 × 1.000 × 1 = -0.640		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V3 = 0.500 × 0.500 × 0.150 × 2 = -0.075		
	BF350(□B350-H235)控除 -V4 = 0.350 × 0.235 × 0.150 × 1 = -0.012		
	グレーチング蓋(B800-L800)控除 -V5 = 0.020 × 1 = -0.020		
	ΣV = 0.645		
型枠		m2	7.9
	A1 = 1.100 × 1.150 × 2 = 2.53		
	A2 = 1.100 × 1.150 × 2 = 2.53		
	A3 = 0.800 × 1.000 × 2 = 1.60		
	A4 = 0.800 × 1.000 × 2 = 1.60		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A5 = 0.500 × 0.150 × 4 × 2 = 0.60		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -A6 = 0.500 × 0.500 × 2 × 2 = -1.00		
	BF350(□B350-H235)加算 A7 = 0.350 × 0.150 × 2 × 1 = 0.11		
	BF350(□B350-H235)加算 A8 = 0.235 × 0.150 × 2 × 1 = 0.07		
	BF350(□B350-H235)控除 -A9 = 0.350 × 0.235 × 2 × 1 = -0.16		
	ΣA = 7.88		
基礎材	RC40-0mm, t=15cm	m2	1.4
	A = 1.200 × 1.200 × 1 = 1.44		
グレーチング蓋	B800-L800, T-25, 2枚割れ, ホルト固定式	組	1
	N = = 1.0		
基面整正		m2	1.4
	A = 1.200 × 1.200 × 1 = 1.44		

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.65
	V1 = 1.100 × 1.100 × 1.150 × 1 = 1.392		
	-V2 = 0.800 × 0.800 × 1.000 × 1 = -0.640		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V3 = 0.500 × 0.500 × 0.150 × 2 = -0.075		
	BF250(□B250-H175)控除 -V4 = 0.250 × 0.175 × 0.150 × 1 = -0.007		
	グレーチング蓋(B800-L800)控除 -V5 = 0.020 × 1 = -0.020		
	ΣV = 0.650		
型枠		m2	7.9
	A1 = 1.100 × 1.150 × 2 = 2.53		
	A2 = 1.100 × 1.150 × 2 = 2.53		
	A3 = 0.800 × 1.000 × 2 = 1.60		
	A4 = 0.800 × 1.000 × 2 = 1.60		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A5 = 0.500 × 0.150 × 4 × 2 = 0.60		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -A6 = 0.500 × 0.500 × 2 × 2 = -1.00		
	BF250(□B250-H175)加算 A7 = 0.250 × 0.150 × 2 × 1 = 0.08		
	BF250(□B250-H175)加算 A8 = 0.175 × 0.150 × 2 × 1 = 0.05		
	BF250(□B250-H175)控除 -A9 = 0.250 × 0.175 × 2 × 1 = -0.09		
	ΣA = 7.90		
基礎材	RC40-0mm, t=15cm	m2	1.4
	A = 1.200 × 1.200 × 1 = 1.44		
グレーチング蓋	B800-L800, T-25, 2枚割れ, ホルト固定式	組	1
	N = = 1.0		
基面整正		m2	1.4
	A = 1.200 × 1.200 × 1 = 1.44		

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.47
	V1 = 0.978 × 0.978 × 0.950 × 1 = 0.909		
	-V2 = 0.600 × 0.600 × 0.800 × 1 = -0.288		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V3 = 0.500 × 0.500 × 0.150 × 1 = -0.038		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -V4 = 0.500 × 0.500 × 0.228 × 1 = -0.057		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 -V5 = 0.300 × 0.300 × 0.150 × 1 = -0.014		
	止水板(□B350-H750)控除 -V6 = 0.350 × 0.750 × 0.078 × 1 = -0.020		
	止水板(□B350-H120)控除 -V7 = 0.350 × 0.120 × 0.078 × 1 = -0.003		
	止水板(□B350-H180)控除 -V8 = 0.350 × 0.180 × 0.078 × 1 = -0.005		
	グレーチング蓋(B600-L600)控除 -V9 = 0.010 × 1 = -0.010		
	ΣV = 0.474		
型枠		m2	5.6
	A1 = 0.978 × 0.950 × 2 = 1.86		
	A2 = 0.978 × 0.950 × 2 = 1.86		
	A3 = 0.600 × 0.800 × 2 = 0.96		
	A4 = 0.600 × 0.800 × 2 = 0.96		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A5 = 0.500 × 0.150 × 4 × 1 = 0.30		
	VS500×500(□B500-H500)加算 A6 = 0.500 × 0.228 × 4 × 1 = 0.46		
	VS500×500(□B500-H500)控除 -A7 = 0.500 × 0.500 × 2 × 2 = -1.00		
	止水板(□B300-H750)加算 A8 = 0.750 × 0.078 × 2 × 1 = 0.12		
	止水板(□B350-H120)加算 A9 = 0.120 × 0.078 × 2 × 1 = 0.02		
	止水板(□B150-H180)加算 A10 = 0.180 × 0.078 × 2 × 1 = 0.03		
	台付管φ300(□B300-H300)加算 A11 = 0.300 × 0.150 × 4 × 1 = 0.18		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 -A12 = 0.300 × 0.300 × 2 × 1 = -0.18		
	ΣA = 5.57		

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	2.21
	$V1 = 1.400 \times 1.400 \times 2.450 \times 1 = 4.802$		
	$-V2 = 1.000 \times 1.000 \times 2.300 \times 1 = -2.300$		
	VS500×500(□B500-H500)控除 $-V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.200 \times 1 = -0.050$		
	VS300×400(□B300-H400)控除 $-V4 = 0.300 \times 0.400 \times 0.200 \times 1 = -0.024$		
	ヒューム管φ800(□B932-H932)控除 $-V5 = 0.932 \times 0.932 \times 0.200 \times 1 = -0.174$		
	BF300(□B400-H240)控除 $-V6 = 0.400 \times 0.240 \times 0.200 \times 1 = -0.019$		
	グレーチング蓋(B1000-L1000)控除 $-V7 = 0.030 \times 1 = -0.030$		
	$\Sigma V = 2.205$		
型枠		m2	21.9
	$A1 = 1.400 \times 2.450 \times 2 = 6.86$		
	$A2 = 1.400 \times 2.450 \times 2 = 6.86$		
	$A3 = 1.000 \times 2.300 \times 2 = 4.60$		
	$A4 = 1.000 \times 2.300 \times 2 = 4.60$		
	VS500×500(□B500-H500)加算 $A5 = 0.500 \times 0.200 \times 4 \times 1 = 0.40$		
	VS500×500(□B500-H500)控除 $-A6 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 1 = -0.50$		
	VS300×400(□B300-H400)加算 $A7 = 0.300 \times 0.200 \times 2 \times 1 = 0.12$		
	VS300×400(□B300-H400)加算 $A8 = 0.400 \times 0.200 \times 2 \times 1 = 0.16$		
	VS300×400(□B300-H400)控除 $-A9 = 0.300 \times 0.400 \times 2 \times 1 = -0.24$		
	ヒューム管φ800(□B932-H932)加算 $A10 = 0.932 \times 0.200 \times 4 \times 1 = 0.75$		
	ヒューム管φ800(□B932-H932)控除 $-A11 = 0.932 \times 0.932 \times 2 \times 1 = -1.74$		
	BF300(□B400-H240)加算 $A12 = 0.400 \times 0.200 \times 2 \times 1 = 0.16$		
	BF300(□B400-H240)加算 $A13 = 0.240 \times 0.200 \times 2 \times 1 = 0.10$		
	BF300(□B400-H240)控除 $-A14 = 0.400 \times 0.240 \times 2 \times 1 = -0.19$		
	$\Sigma A = 21.94$		

名 称	計 算 式						単 位	数 量
鉄筋	SD295, D13						kg	70.0
	W = = 70.00							
基礎材	RC40-0mm, t=20cm						m2	2.3
	A = 1.500 × 1.500 × 1 = 2.25							
グレーチング 蓋	B1000-L1000, T-25, 2枚割れ, ボルト固定式						組	1
	N = = 1.0							
足掛金具							本	5
	N = = 5.0							
基面整正							m2	2.3
	A = 1.500 × 1.500 × 1 = 2.25							
鉄 筋 表								
	記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	一本当り質量 (kg)	質 量 (kg)	摘要
	1	D13	5036	1	0.995	5.01	5	
	2	D13	4639	2	0.995	4.62	9	
	3	D13	3464	2	0.995	3.45	7	
	4	D13	2571	1	0.995	2.56	3	
	5	D13	997	3	0.995	0.99	3	
	6	D13	503	1	0.995	0.50	1	
	7	D13	1720	2	0.995	1.71	3	
	8	D13	1921	2	0.995	1.91	4	
	9	D13	4140	1	0.995	4.12	4	
	10	D13	4191	1	0.995	4.17	4	
	11	D13	4740	2	0.995	4.72	9	
	12	D13	3657	3	0.995	3.64	11	
	13	D13	1082	2	0.995	1.08	2	
	14	D13	550	2	0.995	0.55	1	
	15	D13	390	2	0.995	0.39	1	
	16	D13	532	2	0.995	0.53	1	
	17	D13	650	1	0.995	0.65	1	
	18	D13	396	2	0.995	0.39	1	
							計	70 kg
				D13	70	kg		
				合計	70	kg		SD295

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.51
	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.850 \times 1 = 1.029$		
	$-V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.700 \times 1 = -0.448$		
	VS300×400(□B300-H400)控除 $-V3 = 0.300 \times 0.400 \times 0.150 \times 1 = -0.018$		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 $-V4 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 = -0.014$		
	VS300×300(□B462-H300)控除 $-V5 = 0.462 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 = -0.021$		
	グレーチング蓋(B800-L800)控除 $-V6 = 0.020 \times 1 = -0.020$		
	$\Sigma V = 0.508$		
型枠		m2	5.9
	$A1 = 1.100 \times 0.850 \times 2 = 1.87$		
	$A2 = 1.100 \times 0.850 \times 2 = 1.87$		
	$A3 = 0.800 \times 0.700 \times 2 = 1.12$		
	$A4 = 0.800 \times 0.700 \times 2 = 1.12$		
	VS300×400(□B300-H400)加算 $A5 = 0.300 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.09$		
	VS300×400(□B300-H400)加算 $A6 = 0.400 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.12$		
	VS300×400(□B300-H400)控除 $-A7 = 0.300 \times 0.400 \times 2 \times 1 = -0.24$		
	台付管φ300(□B300-H300)加算 $A8 = 0.300 \times 0.150 \times 4 \times 1 = 0.18$		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 $-A9 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 1 = -0.18$		
	VS300×300(□B462-H300)加算 $A10 = 0.462 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.14$		
	VS300×300(□B462-H300)加算 $A11 = 0.300 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.09$		
	VS300×300(□B462-H300)控除 $-A12 = 0.462 \times 0.300 \times 2 \times 1 = -0.28$		
	$\Sigma A = 5.90$		
基礎材	RC40-0mm, t=15cm	m2	1.4
	$A = 1.200 \times 1.200 \times 1 = 1.44$		
グレーチング蓋	B800-L800, T-25, 2枚割れ, ホルト固定式	組	1
	$N = 1.0$		

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.51
	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.850 \times 1 = 1.029$		
	$-V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.700 \times 1 = -0.448$		
	VS300×400(□B300-H390)控除 $-V3 = 0.300 \times 0.390 \times 0.150 \times 1 = -0.018$		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 $-V4 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 = -0.014$		
	VS300×500(□B462-H390)控除 $-V5 = 0.462 \times 0.300 \times 0.150 \times 1 = -0.021$		
	グレーチング蓋(B800-L800)控除 $-V6 = 0.020 \times 1 = -0.020$		
	$\Sigma V = 0.508$		
型枠		m2	5.9
	$A1 = 1.100 \times 0.850 \times 2 = 1.87$		
	$A2 = 1.100 \times 0.850 \times 2 = 1.87$		
	$A3 = 0.800 \times 0.700 \times 2 = 1.12$		
	$A4 = 0.800 \times 0.700 \times 2 = 1.12$		
	VS300×400(□B300-H390)加算 $A5 = 0.300 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.09$		
	VS300×400(□B300-H390)加算 $A6 = 0.390 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.12$		
	VS300×400(□B300-H390)控除 $-A7 = 0.300 \times 0.390 \times 2 \times 1 = -0.23$		
	台付管φ300(□B300-H300)加算 $A8 = 0.300 \times 0.150 \times 4 \times 1 = 0.18$		
	台付管φ300(□B300-H300)控除 $-A9 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 1 = -0.18$		
	VS300×500(□B462-H390)加算 $A10 = 0.462 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.14$		
	VS300×500(□B462-H390)加算 $A11 = 0.390 \times 0.150 \times 2 \times 1 = 0.12$		
	VS300×500(□B462-H390)控除 $-A12 = 0.462 \times 0.390 \times 2 \times 1 = -0.36$		
	$\Sigma A = 5.86$		
基礎材	RC40-0mm, t=15cm	m2	1.4
	$A = 1.200 \times 1.200 \times 1 = 1.44$		
グレーチング蓋	B800-L800, T-25, 2枚割れ, ホルト固定式	組	1
	$N = 1.0$		

撤去工 数量計算書		1式当り	1-1
名 称	計 算	単 位	数 量
構造物取壊し工	車道舗装版撤去工		
	a1= 撤去平面図より = 0.90	m2	
	a2= 撤去平面図より = 2.06	m2	
	a3= 撤去平面図より = 5.74	m2	
	a4= 撤去平面図より = 20.96	m2	
	a5= 撤去平面図より = 3.16	m2	
	a6= 撤去平面図より = 3.50	m2	
	a7= 撤去平面図より = 14.94	m2	
	a8= 撤去平面図より = 5.60	m2	
	a9= 撤去平面図より = 6.34	m2	
	a10= 撤去平面図より = 1.77	m2	
	a11= 面積計算書より = 41.20	m2	
	a12= 面積計算書より = 24.90	m2	
	Σ A= = 131.1	m2	131
	車道舗装版切断		
	L= 0.37+2.40+0.37+5.77+2.61+		
	0.39+1.83+7.99+0.57+2.10+		
	0.34+4.20+0.58+0.54+3.07+		
	7.74+102.22+0.23+2.10+0.22+		
	3.54+0.23+2.10+0.23+31.41+		
	7.33+0.39+2.10+0.53+3.49+		
	0.59+2.64+6.90+19.28+1.17+		
	3.99+1.37+5.66+71.33+4.48+0.61 = 315.0	m	315

舗装版取壊し 面積計算書 (東側)						
測点	追加距離	舗装巾	平均舗装巾	区間長	面積	摘要
	-	-	-	-	-	As t=13cm 本線
No.16 + 18.10	338.10	0.58	-	-	-	
No.17	340.00	0.58	0.58	1.90	1.1	
No.17 + 17.50	357.50	0.56	0.57	17.50	10.0	
No.18	360.00	0.55	0.56	2.50	1.4	
No.18 + 10.00	370.00	0.58	0.57	10.00	5.7	
No.19	380.00	0.58	0.58	10.00	5.8	
No.19 + 5.0	385.00	0.58	0.58	5.00	2.9	
No.20	400.00	0.57	0.58	15.00	8.7	
No.20 + 9.25	409.25	0.62	0.60	9.25	5.6	
小計				a-11	41.2	m²

舗装版取壊し 面積計算書 (西側)						
測点	追加距離	舗装巾	平均舗装巾	区間長	面積	摘要
	-	-	-	-	-	As t=13cm 本線
No.9 + 13.51	193.51	0.25	-	-	-	
No.10	200.00	0.16	0.21	6.49	1.4	
No.11	220.00	0.13	0.15	20.00	3.0	
No.12	240.00	0.12	0.13	20.00	2.6	
No.13	260.00	0.16	0.14	20.00	2.8	
No.14	280.00	0.14	0.15	20.00	3.0	
No.14 + 15.71	295.71	0.20	0.17	15.71	2.7	
No.15 + 3.45	303.45	0.15	-	-	-	
No.16	320.00	0.29	0.22	16.55	3.6	
No.16 + 5.80	325.80	0.34	0.32	5.80	1.9	
NO.16 + 12.63	332.63	0.17	-	-	-	
No.16 + 13.00	333.00	0.16	0.17	0.37	0.1	
No.16 + 14.85	334.85	0.14	0.15	1.85	0.3	
No.16 + 16.25	336.25	0.14	-	-	-	
No.17	340.00	0.15	0.15	3.75	0.6	
No.17+15.52	355.52	0.22	0.19	15.52	2.9	
小計				a-12	24.9	m²

設計・積算に使用した単価

No.1

品名・規格	A 社 単価	B 社 単価	C 社 単価	採用単価	備 考
鉄 処分 1 t 当り			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	1kg当り 円
自由勾配側溝 500×500 L2000 1個当 619kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝500 グレチング蓋 T-25 L500 1枚当 29.3kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝500 C o 蓋 車道用 L500 1枚当 83kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
横断用自由勾配側溝 500×500 L2000 1個当 861kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
横断用自由勾配側溝500 グレチング蓋 T-25 L1000 ホルト固定 1枚当 59.3kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝 300×500 L2000 1個当 428kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝 45° コーナー 300×500 1個当 195(307)kg OS-300 45° 同等品	(株)オーイケ 円	アスザック(株) 円	(株)高見澤 円	最低見積 円	見積書

設計・積算に使用した単価

No.2

品名・規格	A 社	B 社	C 社	採用単価	備 考
	単価	単価	単価		
自由勾配側溝 300×400 L2000 1個当 371kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝 300×300 L2000 1個当 315kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝 45° コーナー 300×300 1個当 147(226)kg OS-300 45° 同等品	(株)オーイケ 円	アスザック(株) 円	(株)高見澤 円	最低見積 円	見積書
自由勾配側溝300 グレチング蓋 T-25 L1000 1枚 23.8kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
自由勾配側溝300 C○蓋 車道用 L500 1枚当 41kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
バイコン台付管 Φ300 L2000 1本当 381kg	積算資料8月号450P 円	建設物価9月号304P 円		平均価格 円	平均価格 円
ベンチフリーム300型L2000 1本当 146kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
ベンチフリーム250型L2000 1本当 115kg			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	

設計・積算に使用した単価

No.3

品名・規格	A 社	B 社	C 社	採用単価	備 考
	単価	単価	単価		
縞鋼板（止水板同時適用） 1 t 当			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	1kg当り 円
差込式分水栓 φ125 A-125 1個当	中部美化企業㈱ 円			A社 円	カタログ価格
エスロン バタフライバルブ レバー式 PVC φ125 1組当	積水化学工業㈱ 円			A社 円	カタログ価格
エスロン バタフライバルブ レバー式 PVC φ150 1組当	積水化学工業㈱ 円			A社 円	カタログ価格
硬質塩化ビニル管（ブレーンエンド） VP-125 1m当			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
硬質塩化ビニル管（ブレーンエンド） VP-150 1m当			県建設部 実単 円	県建設部 実単 円	
アルミチャンネル 1.0*18*12mm 1m当	インターネット検索 円			A社 円	
合板（コンクリート型枠合板）塗装品 ラワン 1㎡当換算	積算資料8月号217P 1枚 円 1㎡ 円	建設物価9月175P 1枚 円 1㎡ 円		平均価格 1枚 円 1㎡ 円	平均価格 円

設計・積算に使用した単価

No.4

品名・規格	A 社	B 社	C 社	採用単価	備 考
	単価	単価	単価		
自由勾配側溝用柵 OS柵 受枠共 500×500×700 1個当 227.1kg	(株)オーイケ 円			A社 円	
自由勾配側溝用柵 (OS柵) グレーチング蓋 500×500 (630×630×50) ボルト固定 1枚当 26.6kg	(株)オーイケ 円			A社 円	
集水柵用グレーチング蓋 600×600 T-25 ボルト固定 2枚割 受枠込 1組当 68.6kg (1枚34.3kg)	県建設部実単は、参考価格 (ボルト固定無、2枚割無のため) 円		県建設部 実単 円	最低見積 1組 円	2枚割 ()内の 1枚単価適用 見積書
	(株)高見澤 1組 円 (1枚 円)	アスザック(株) 1組 円 (1枚 円)	(株)オーイケ 1組 円 (1枚 円)	(1枚 円)	
集水柵用グレーチング蓋 800×800 T-25 ボルト固定 2枚割 受枠込 1組当 117.9kg (1枚58.95kg)	県建設部実単は、参考価格 (ボルト固定無、2枚割無のため) 円		県建設部 実単 円	最低見積 1組 円	2枚割 ()内の 1枚単価適用 見積書
	(株)高見澤 1組 円 (1枚 円)	アスザック(株) 1組 円 (1枚 円)	(株)オーイケ 1組 円 (1枚 円)	(1枚 円)	
集水柵用グレーチング蓋 1000×1000 T-25 ボルト固定 2枚割 受枠込 1組当 186.2kg (1枚93.1kg)	県建設部実単は、参考価格 (ボルト固定無のため) 円		県建設部 実単 円	最低見積 1組 円	2枚割 ()内の 1枚単価適用 見積書
	(株)高見澤 1組 円 (1枚 円)	アスザック(株) 1組 円 (1枚 円)	(株)オーイケ 1組 円 (1枚 円)	(1枚 円)	

