

数 量 集 計 表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
道路改良						式	1	1	
	道路土工					式	1	1	
		掘削工				式	1	1	
			掘削	土砂	オフソカット 押土無 障害無 5,000m3未満	m3	217.5	220	
		路体盛土工				式	1	1	
			路体（築堤）盛土	2.5m未満		m3	5.0	5	
		路床盛土工				式	1	1	
			路床盛土	4.0m以上	20,000m3未満 障害無	m3	92.4	90	
			土材料	再生砕石 (RC-40)	再生砕石 (RC-40)	m3	116.4	120	
		法面整形工				式	1	1	
			法面整形（盛土部）	法面締固め無 現場制約無	埴質土、砂及び砂質土、粘性土	m2	12.0	10	
		残土処理工				式	1	1	
			土砂等運搬	土砂	標準 BH0.80m3 土砂 DID無し 7.5km以下	m3	279.1	280	L=6.9km

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			残土等処分	土砂		m3	279.1	280	
	法面工					式	1	1	
		植生工				式	1	1	
			人工張芝	張芝 75付き		m2	12.0	10	
	カルバート工					式	1	1	
		作業土工				式	1	1	
			床掘り	土砂	標準 土留無し 障害無し	m3	284.6	280	
			埋戻し	砂質土	最大埋戻幅1m～4m未満	m3	200.3	200	
			基面整正			m2	157.2	157	
			路体（築堤）盛土	2.5m未満		m3	0.3	0.3	
		プレキャストカルバート工				式	1	1	
			プレキャストボックス	内幅:0.6m 内高:0.6m	据付 2.0m/個 0<B<=1.25 0<H<=1.25 基礎砕石+均しコンクリート PC鋼材による縦締め無し 補正係数標準	m	47.0	47	
	排水構造物工					式	1	1	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数量		摘要
							設計数量	積算数量	
		側溝工				式	1	1	
			プレキャストU型側溝	BF1-B400	据付け 夜間無し 側溝(各種) L=2000mm 1000kg/個以下 制約無し 補正無し 再生クラッシュラン40~0 0.6m3/10m	m	46.0	46	
			プレキャストU型側溝	BF1-B500	据付け 夜間無し 側溝(各種) L=2000mm 1000kg/個以下 制約無し 補正無し 再生クラッシュラン40~0 0.7m3/10m	m	25.2	25	
			プレキャストU型側溝	US3-B400A	据付け 夜間無し 側溝(各種) L=2000mm 1000kg/個以下 制約無し 補正無し 再生クラッシュラン40~0 0.6m3/10m	m	2.9	3	
			自由勾配側溝	US9-B-B300-H400	夜間無し L=2000mm 1000kg/個以下	m	14.0	14	
			自由勾配側溝	US9-B-B300-H500	夜間無し L=2000mm 1000kg/個以下	m	2.0	2	
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H700	夜間無し L=2000mm 1000kg/個以下	m	18.0	18	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H800	夜間無し L=2000mm 1000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H900	夜間無し L=2000mm 1000kg/個以下	m	4.0	4	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H1000	夜間無し L=2000mm 1000kgを超え2000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H1100	夜間無し L=2000mm 1000kgを超え2000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H1200	夜間無し L=2000mm 1000kgを超え2000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H1300	夜間無し L=2000mm 1000kgを超え2000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H1400	夜間無し L=2000mm 1000kgを超え2000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B400-H1500	夜間無し L=2000mm 1000kgを超え2000kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B500-H1600	夜間無し L=2000mm 2000kgを超え2900kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			自由勾配側溝(土留用)	B500-H1700	夜間無し L=2000mm 2000kgを超え2900kg/個以下	m	2.0	2	材料費見積りによる
			養生工	特殊養生(練炭) 無筋構造物	労務費冬期割増計上しない	m3	5.2	5	
			側溝蓋	FC3-B-B400	据付け 夜間無し 蓋版(各種) 40を超え170kg/枚以下 制約無し 補正無し	枚	6	6	
			側溝蓋	FC9-B2-B300	据付け 夜間無し 蓋版(各種) 40を超え170kg/枚以下 制約無し 補正無し	枚	12	12	
			側溝蓋	FC9-B2-B400	据付け 夜間無し 蓋版(各種) 40を超え170kg/枚以下 制約無し 補正無し	枚	28	28	
			側溝蓋	FC9-B2-B500	据付け 夜間無し 蓋版(各種) 40を超え170kg/枚以下 制約無し 補正無し	枚	4	4	
			側溝蓋	FG9-A1-B300	据付け 夜間無し 蓋版(各種) 40kg/枚以下 制約無し 補正無し	枚	2	2	
			側溝蓋	FG9-A1-B400	据付け 夜間無し 蓋版(各種) 40kg/枚以下 制約無し 補正無し	枚	4	4	
			接合巻込み部型枠		一般型枠 小型構造物	m2	2.1	2	
			接合巻込み部コンクリート	②18-8-40 (N)	小型構造物 人力打設 特殊養生(練炭) 現場内小運搬無し	m3	0.2	0.2	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数量		摘要
							設計数量	積算数量	
			間詰工基礎碎石	再生碎石 (RC-40) t=100mm	7.5cmを超え12.5cm以下	m2	3.0	3	
			間詰エコンクリート	②18-8-40 (N)	無筋・鉄筋構造物 人力打設 特殊養生(練炭、ジェットヒータ) 現場内小運搬無し	m3	0.3	0.3	
		集水樹・マンホール工				式	1	1	
			プレキャスト集水樹	SM-B800-L800-H800	据付 800kgを超え1200kg以下 基礎碎石有り	箇所	1	1	施工費
			プレキャスト集水樹	SM-B800-L800-H800		基	1	1	材料費見積りによる
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H2000	据付 2200kgを超え2800kg以下 基礎碎石有り	箇所	2	2	施工費
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H2000		基	2	2	材料費見積りによる
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H1200	据付 1600kgを超え2200kg以下 基礎碎石有り	箇所	1	1	施工費
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H1200		基	1	1	材料費見積りによる
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H1900	据付 2200kgを超え2800kg以下 基礎碎石有り	箇所	1	1	施工費
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H1900		基	1	1	材料費見積りによる
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H1100	据付 1600kgを超え2200kg以下 基礎碎石有り	箇所	1	1	施工費
			プレキャスト集水樹	SM-B1000-L1000-H1100		基	1	1	材料費見積りによる

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			蓋	800×800 T-25 2枚掛 80kg		組	1	1	材料費見積りによる
			蓋	1000×1000 T-25 4枚掛 147kg		組	1	1	材料費見積りによる
			蓋	1000×1000 T-2 2枚掛 92kg		組	4	4	材料費見積りによる
	構造物撤去工					式	1	1	
		構造物取壊し工				式	1	1	
			コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物 機械施工	鉄筋構造物 機械施工 制約無し 夜間無し 低騒音・低振動対策不要	m3	5.7	6	
			コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 機械施工	無筋構造物 機械施工 制約無し 夜間無し 低騒音・低振動対策不要	m3	0.6	0.6	
			舗装版切断	As舗装版 t=15cm以下	As舗装版 t=15cm以下	m	24.0	24	
			舗装版破碎	As舗装版 t=15cm以下	障害無し 騒音振動対策不要 15cm以下 積込作業有り	m2	340.5	340	
		排水構造物撤去工				式	1	1	
			暗渠排水管撤去	撤去	波状管 200～400mm	m	11.3	11	
		大型土のう撤去工				式	1	1	
			大型土のう撤去		撤去作業半径6m以下 撤去面高さ-3m≦H≦2m	袋	12	12	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
		運搬処理工				式	1	1	
			殻運搬	As殻	舗装版破碎 機械(騒音対策不要 厚15cm以下) DID無し 6.5km以下	m3	22.9	23	L=4.9km
			殻運搬	Co殻(鉄筋)	コンクリート(鉄筋) 構造物とリこわし 機械積込 DID無し 5.7km以下	m3	5.7	6	L=5.3km
			殻運搬	Co殻(無筋)	コンクリート(無筋) 構造物とリこわし 機械積込 DID無し 5.7km以下	m3	0.6	0.6	L=4.9km
			殻処分	As殻		m3	22.9	23	w=53.8t
			殻処分	Co殻(鉄筋)		m3	5.7	6	w=14.3t
			殻処分	Co殻(無筋)		m3	0.6	0.6	w=1.40t
			現場発生品及び支給品運搬	高密度ポリエチレン管φ400	クレーン装置付2t積 吊能力2.9t DID無し 17.0km以下	t	0.06	0.06	L=16.6km
			現場発生品及び支給品積込・荷卸し	高密度ポリエチレン管φ400	クレーン装置付2t積 吊能力2.9t	t	0.06	0.06	
			現場発生品処分	廃プラスチック		t	0.06	0.06	
	仮設工					式	1	1	
		仮水路工				式	1	1	
			路体(築堤)盛土	2.5m未満		m3	3.7	4	

数量集計表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			暗渠排水管	高密度ポリエチレン管 φ300	据付 波状管 200～400mm 継手材料費不要	m	4.0	4	
		交通管理工				式	1	1	
			交通誘導警備員		交通誘導警備員B	人日	46	46	
舗装						式	1	1	
	舗装工					式	1	1	
		舗装準備工				式	1	1	
			不陸整正	切込碎石 C-20	厚40mm以上46mm未満	m2	88.2	88	
		アスファルト舗装工				式	1	1	
			下層路盤（車道・路肩部）	再生碎石 RC-40 t=38cm	2層施工	m2	269.7	270	
			上層路盤（車道・路肩部）	粒調碎石 M-40 t=12cm	1層施工	m2	269.7	270	
			表層（車道・路肩部）	②再生密粒度As(13) t=4cm 平均幅員3.0m超	PK-3	m2	269.7	270	
			表層（車道・路肩部）	⑤再生密粒度As(13F) t=3cm 平均幅員3.0m超	PK-4	m2	269.7	270	
			表層（車道・路肩部）	②再生密粒度As(13) t=3cm 平均幅員3.0m超	PK-3	m2	88.2	88	仮舗装

数量集計表

[illegible]

数量計算書

工 種 : 道路土工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
掘削工		
		1 式
掘削		
土砂	道路土工計算書より $V = 217.5$	= 217.5 m3
路体盛土工		
		1 式
路体(築堤)盛土		
2.5m未満	道路土工計算書より $V = 5.0$	= 5.0 m3
路床盛土工		
		1 式
路床盛土		
4.0m以上	道路土工計算書より $V = 92.4$	= 92.4 m3
土材料		
再生碎石(RC-40)	道路土工計算書より $V = 92.4 \times 1.26$	= 116.4 m3
法面整形工		
		1 式
法面整形(盛土部)		
法面締固め無 現場制約無	道路土工計算書より $A = 12.0$	= 12.0 m2
残土処理工		
		1 式
土砂等運搬		
土砂	(道路土工 掘削+カルバート工 床掘り+大型土のう撤去) $V = (217.5 + 284.6 + 9.6)$	
	$-((道路土工+カルバート工+仮設工)路体(築堤)盛土+カルバート工 埋戻し) / 変化率$ $-(5.0 + 0.3 + 3.7 + 200.3) / 0.9$	= 279.1 m3
残土等処分		
土砂	$V =$ 土砂等運搬より	279.1 m3

道 路 土 工 計 算 書

測 点	距 離	掘削(CA1)			路体盛土(路肩盛土)(BA1)($W < 2.5m$)			路床盛土(RC-40)(BA4)($4.0m \leq W$)			盛土法面			摘 要 (使用断面)
		断 面	平均断面	体 積	断 面	平均断面	体 積	断 面	平均断面	体 積	長さ	平均長	面 積	
NO. 26+18.0	0.000	5.5	-	-	-	-	-	2.2	-	-	-	-	-	
NO. 27	2.000	5.5	5.50	11.0	-	-	-	2.2	2.20	4.4	-	-	-	
NO. 28	20.000	6.1	5.80	116.0	-	-	-	2.3	2.25	45.0	-	-	-	
NO. 28+10.0	10.000	4.0	5.05	50.5	0.5	-	-	2.1	2.20	22.0	1.2	-	-	
NO. 29	10.000	4.0	4.00	40.0	0.5	0.50	5.0	2.1	2.10	21.0	1.2	1.20	12.0	
合 計	42.000			217.5			5.0			92.4			12.0	

工 種：法面工

[illegible]

工 種：カルバート工

[illegible]

カルバート工 業 土 工 計 算 書

測 点	距 離	床掘			埋戻し			基面整正			路体(築堤)盛土			摘 要 (使用断面)
		断 面	平均断面	体 積	断 面	平均断面	体 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	
第1号横断排水工	0.000	3.5	-	-	2.5	-	-	1.1	-	-				
	7.200	3.5	3.50	25.2	2.5	2.50	18.0	1.1	1.10	7.9				
第2号横断排水工	0.000	3.5	-	-	2.5	-	-	1.1	-	-				
	7.600	3.5	3.50	26.6	2.5	2.50	19.0	1.1	1.10	8.4				
第3号横断排水工	0.000	3.7	-	-	2.7	-	-	1.1	-	-				
	24.600	3.7	3.70	91.0	2.7	2.70	66.4	1.1	1.10	27.1				
	0.000										0.2	-	-	
	1.400										0.2	0.20	0.3	
合 計	40.800			142.8			103.4			43.4			0.3	

数量計算書

工 種 : 排水構造物工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
側溝工		
		1 式
プレキャストU型側溝 BF1-B400	NO.30+18.6～NO.33+11.7(R) L= 46.0 =	46.0 m
プレキャストU型側溝 BF1-B500	NO.29+10.7～NO.30+17.1(R) L= 25.2 =	25.2 m
プレキャストU型側溝 US3-B400A	NO.28+17.1～NO.29(L) L= 2.9 =	2.9 m
自由勾配側溝 US9-B-B300-H400	NO.28～NO.28+14.0(L) L= 14.0 =	14.0 m
自由勾配側溝 US9-B-B300-H500	NO.28+14.0～NO.28+16.0(L) L= 2.0 =	2.0 m
B300合計	=	16.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H700	NO.27～NO.27+18.0(R) L= 18.0 =	18.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H800	NO.27+18.0～NO.28(R) L= 2.0 =	2.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H900	NO.28～NO.28+4.0(R) L= 4.0 =	4.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H1000	NO.28+4.0～NO.28+6.0(R) L= 2.0 =	2.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H1100	NO.28+6.0～NO.28+8.0(R) L= 2.0 =	2.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H1200	NO.28+8.0～NO.28+10.0(R) L= 2.0 =	2.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H1300	NO.28+10.0～NO.28+12.0(R) L= 2.0 =	2.0 m
自由勾配側溝(土留用) B400-H1400	NO.28+12.0～NO.28+14.0(R) L= 2.0 =	2.0 m

数量計算書

工 種 : 排水構造物工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
自由勾配側溝(土留用)		
B400-H1500	NO.28+14.0～NO.28+16.0(R) L= 2.0 =	2.0 m
B400 合計	=	36.0 m
自由勾配側溝(土留用)		
B500-H1600	NO.28+16.0～NO.28+18.0(R) L= 2.0 =	2.0 m
自由勾配側溝(土留用)		
B500-H1700	NO.28+18.0～NO.29(R) L= 2.0 =	2.0 m
B500 合計	=	4.0 m
養生工		
特殊養生(練炭) 無筋構造物	V= 5.2 =	5.2 m3
側溝蓋 コンクリート蓋 FC3-B-B400	N= 6 =	6 枚
側溝蓋 FC9-B2-B300	N= 12 =	12 枚
側溝蓋 FC9-B2-B400	N= 28 =	28 枚
側溝蓋 FC9-B2-B500	N= 4 =	4 枚
側溝蓋 グレーチング蓋 FG9-A1-B300	N= 2 =	2 枚
側溝蓋 FG9-A1-B400	N= 4 =	4 枚
接合巻込み部型枠		
	A= (1.765 + 1.5 + 0.265) * 0.6 =	2.1 m2
接合巻込み部コンクリート		
②18-8-40(N)	V= (1.765 * 0.9 + 0.265 * 0.7) * 0.6 B500土留VS分控除 - (1.43 * 0.6) =	0.2 m3
間詰工基礎碎石		
再生碎石(RC-40) t=100mm	間詰工算定図 数量計算書より A= 3.0 =	3.0 m2

数量計算書

工 種：排水構造物工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
間詰エコンクリート		
②18-8-40(N)	間詰工算定図 数量計算書より V= 0.3 =	0.3 m3
集水樹・マンホール工		
		1 式
プレキャスト集水樹		
SM-B800-L800-H800	第1号集水樹 ※施工費 N= 1 =	1 箇所
プレキャスト集水樹		
SM-B800-L800-H800	第1号集水樹 ※材料費 N= 1 =	1 基
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H2000	第2号集水樹、第5号集水樹 ※施工費 N= 2 =	2 箇所
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H2000	第2号集水樹、第5号集水樹 ※材料費 N= 2 =	2 基
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H1200	第3号集水樹 ※施工費 N= 1 =	1 箇所
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H1200	第3号集水樹 ※材料費 N= 1 =	1 基
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H1900	第4号集水樹 ※施工費 N= 1 =	1 箇所
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H1900	第4号集水樹 ※材料費 N= 1 =	1 基
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H1100	第6号集水樹 ※施工費 N= 1 =	1 箇所
プレキャスト集水樹		
SM-B1000-L1000-H1100	第6号集水樹 ※材料費 N= 1 =	1 基
蓋		
800×800 T-25 2枚掛 80kg	第1号集水樹 N= 1 =	1 組
蓋		
1000×1000 T-25 4枚掛 147kg	第2号集水樹 N= 1 =	1 組
蓋		
1000×1000 T-2 2枚掛 92kg	第3～6号集水樹 N= 4 =	4 組
(参考) 足掛金具		
W=300	第2号集水樹、第3号集水樹、第4号集水樹、第5号集水樹、第6号集水樹 N= 5 + 2 + 5 + 5 + 2 =	19 本

作 業 土 工 計 算 書

測 点	距 離	床掘			埋戻し									摘 要 (使用断面)
		断 面	平均断面	体 積	断 面	平均断面	体 積							
NO. 27	0.000	0.4	-	-	0.2	-	-							
NO. 28	20.000	0.5	0.45	9.0	0.3	0.25	5.0							
NO. 29	20.000	0.5	0.50	10.0	0.3	0.30	6.0							(NO.28)
NO. 29+10.7	0.000	0.8	-	-	0.5	-	-							(NO.30)
NO. 30	9.541	0.8	0.80	7.6	0.5	0.50	4.8							
BC. 7	8.174	0.9	0.85	6.9	0.5	0.50	4.1							
NO. 30+17.1	7.469	0.9	0.90	6.7	0.5	0.50	3.7							(BC.7)
NO. 30+18.6	0.000	0.7	-	-	0.4	-	-							(NO.31)
NO. 31	1.127	0.7	0.70	0.8	0.4	0.40	0.5							
SP 7	14.314	0.8	0.75	10.7	0.4	0.40	5.7							
NO. 32	2.283	0.7	0.75	1.7	0.4	0.40	0.9							
NO. 33	16.544	0.8	0.75	12.4	0.4	0.40	6.6							
EC. 7	5.221	0.8	0.80	4.2	0.4	0.40	2.1							
NO. 33+11.7	6.482	0.8	0.80	5.2	0.4	0.40	2.6							(EC.7)
合 計	111.155			75.2			42.0							

数量計算書

工 種 : 排水構造物工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
作業土工 基面整正 BF1-B400	L= 46.00 m A= 0.595 × 46.00	= 27.4 m2
BF1-B500	L= 25.20 m A= 0.690 × 25.20	= 17.4 m2
US3-B400A	L= 2.90 m A= 0.600 × 2.90	= 1.7 m2
US9-B-B300-H400 US9-B-B300-H500	L= 14.00 + 2.00 = 16.00 A= 0.510 × 16.00	= 8.2 m2
B400-H700	L= 18.00 m A= 1.05 × 18.00	= 18.9 m2
B400-H800	L= 2.00 m A= 1.10 × 2.00	= 2.2 m2
B400-H900	L= 4.00 m A= 1.10 × 4.00	= 4.4 m2
B400-H1000	L= 2.00 m A= 1.23 × 2.00	= 2.5 m2
B400-H1100	L= 2.00 m A= 1.23 × 2.00	= 2.5 m2
B400-H1200	L= 2.00 m A= 1.28 × 2.00	= 2.6 m2
B400-H1300	L= 2.00 m A= 1.30 × 2.00	= 2.6 m2
B400-H1400	L= 2.00 m A= 1.35 × 2.00	= 2.7 m2
B400-H1500	L= 2.00 m A= 1.40 × 2.00	= 2.8 m2
B500-H1600	L= 2.00 m A= 1.60 × 2.00	= 3.2 m2
B500-H1700	L= 2.00 m A= 1.65 × 2.00	= 3.3 m2
	合計	= 102.4 m2

数量計算書

工 種 : 排水構造物工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
側溝工 養生工		
US9-B-B300-H400 US9-B-B300-H500	$L = 14.00 + 2.00 = 16.00 \text{ m}$ $V = (0.30 + 0.26) / 10.00 \times 16.00$	= 0.9 m3
B400-H700	$L = 18.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.53) / 10.00 \times 18.00$	= 1.7 m3
B400-H800 B400-H900	$L = 2.00 + 4.00 = 6.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.55) / 10.00 \times 6.00$	= 0.6 m3
B400-H1000 B400-H1100	$L = 2.00 + 2.00 = 4.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.62) / 10.00 \times 4.00$	= 0.4 m3
B400-H1200	$L = 2.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.64) / 10.00 \times 2.00$	= 0.2 m3
B400-H1300	$L = 2.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.65) / 10.00 \times 2.00$	= 0.2 m3
B400-H1400	$L = 2.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.68) / 10.00 \times 2.00$	= 0.2 m3
B400-H1500	$L = 2.00 \text{ m}$ $V = (0.40 + 0.70) / 10.00 \times 2.00$	= 0.2 m3
B500-H1600	$L = 2.00 \text{ m}$ $V = (0.50 + 1.60) / 10.00 \times 2.00$	= 0.4 m3
B500-H1700	$L = 2.00 \text{ m}$ $V = (0.50 + 1.65) / 10.00 \times 2.00$	= 0.4 m3
	合計	= 5.2 m3

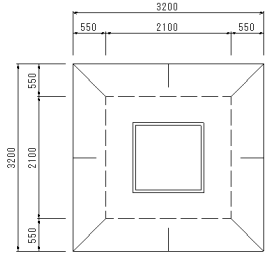
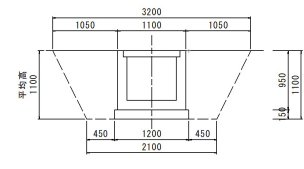
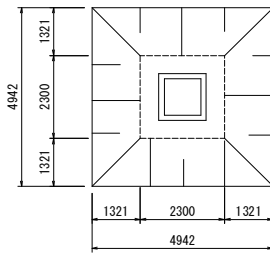
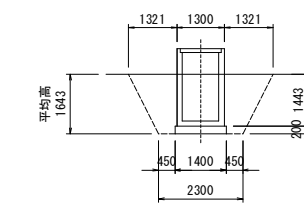
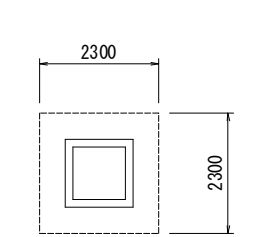
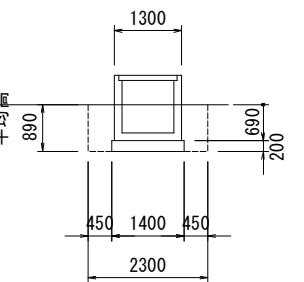
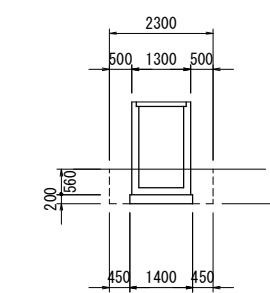
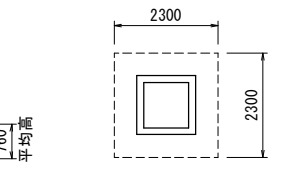
(CAD求積による)



種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
間詰工基礎砕石		
t=10cm以下	間詰工算定図より A= 3.0 =	3.0 m2
間詰工コンクリート		
②18-8-40(N)	間詰工算定図より V= 3.0 * 0.1 =	0.3 m3

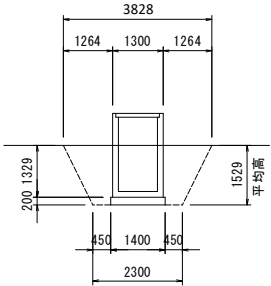
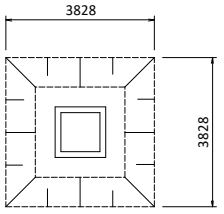
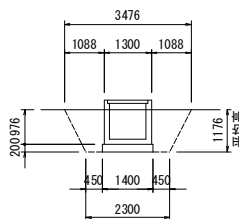
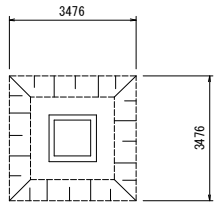
数量計算書

工種：排水構造物工

種別・細別	計上及び算式	数量
作業土工 プレキャスト集水桝（第1号集水桝） 床掘 埋戻し 基面整正	$V = (3.200 \times 3.200 + 2.100 \times 2.100) / 2 \times 1.100 = 8.1 \text{ m}^3$ $V = 8.1 - (1.10 \times 1.10 \times 0.950 + 1.20 \times 1.20 \times 0.15) = 6.7 \text{ m}^3$ $A = 1.20 \times 1.20 = 1.4 \text{ m}^2$  	8.1 m3 6.7 m3 1.4 m2
プレキャスト集水桝（第2号集水桝） 床掘 埋戻し 基面整正	$V = (4.942 \times 4.942 + 2.300 \times 2.300) \div 2 \times 1.643 = 24.4 \text{ m}^3$ $V = 24.4 - (1.30 \times 1.30 \times 1.443 + 1.40 \times 1.40 \times 0.20) = 21.6 \text{ m}^3$ $A = 1.40 \times 1.40 = 2.0 \text{ m}^2$  	24.4 m3 21.6 m3 2.0 m2
プレキャスト集水桝（第3号集水桝） 床掘 埋戻し 基面整正	$V = (2.300 \times 2.300) \times 0.89 = 4.7 \text{ m}^3$ $V = 4.7 - (1.30 \times 1.30 \times 0.690 + 1.40 \times 1.40 \times 0.20) = 3.1 \text{ m}^3$ $A = 1.40 \times 1.40 = 2.0 \text{ m}^2$  	4.7 m3 3.1 m3 2.0 m2
プレキャスト集水桝（第4号集水桝） 床掘 埋戻し 基面整正	$V = (2.300 \times 2.300) \times 0.76 = 4.0 \text{ m}^3$ $V = 4.0 - (1.30 \times 1.30 \times 0.560 + 1.40 \times 1.40 \times 0.20) = 2.7 \text{ m}^3$ $A = 1.40 \times 1.40 = 2.0 \text{ m}^2$  	4.0 m3 2.7 m3 2.0 m2

数量計算書

工 種 : 排水構造物工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
プレキャスト集水樹 (第5号集水樹) 床 掘 埋戻し 基面整正	$V = (3.828 \times 3.828 + 2.300 \times 2.300) \div 2 \times 1.529 = 15.2 \text{ m}^3$ $V = 15.2 - (1.30 \times 1.30 \times 1.329 + 1.40 \times 1.40 \times 0.20) = 12.6 \text{ m}^3$ $A = 1.40 \times 1.40 = 2.0 \text{ m}^2$  	15.2 m3 12.6 m3 2.0 m2
プレキャスト集水樹 (第6号集水樹) 床 掘 埋戻し 基面整正	$V = (3.476 \times 3.476 + 2.300 \times 2.300) \div 2 \times 1.176 = 10.2 \text{ m}^3$ $V = 10.2 - (1.30 \times 1.30 \times 0.976 + 1.40 \times 1.40 \times 0.20) = 8.2 \text{ m}^3$ $A = 1.40 \times 1.40 = 2.0 \text{ m}^2$  	10.2 m3 8.2 m3 2.0 m2
床 掘	合計 $V = 8.1 + 24.4 + 4.7 + 4.0 + 15.2 + 10.2 = 66.6 \text{ m}^3$	66.6 m3
埋戻し	合計 $V = 6.7 + 21.6 + 3.1 + 2.7 + 12.6 + 8.2 = 54.9 \text{ m}^3$	54.9 m3
基面整正	合計 $A = 1.4 + 2.0 + 2.0 + 2.0 + 2.0 + 2.0 = 11.4 \text{ m}^2$	11.4 m2

数量計算書

工 種 : 構造物撤去工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工		1 式
コンクリート構造物取壊し 鉄筋構造物 機械施工 落蓋式側溝360型 174kg/m	撤去計画平面図より L= 20.0 =	20.0 m
	V= 174 / 1000 * 20.0 / 2.5 =	1.4 m3
落蓋式側溝360型 Co蓋版 41kg/枚	撤去計画平面図より N= 20.0 / 0.5 =	40 枚
	V= 41 / 1000 * 40 / 2.5 =	0.7 m3
BF1-B350 90kg/m	撤去計画平面図より L= 28.0 =	28.0 m
	V= 90 / 1000 * 28.0 / 2.5 =	1.0 m3
HP φ 500 477kg/2.43m	撤去計画平面図より L= 8.2 =	8.2 m
	V= 477 / 2.43 / 1000 * 8.2 / 2.5 =	0.6 m3
SM-B1000-L1000-H1800	撤去計画平面図より W= 5055 / 1000 / 2.5 =	2.0 m3
合 計	V= 1.4 + 0.7 + 1.0 + 0.6 + 2.0 =	5.7 m3
コンクリート構造物取壊し 無筋構造物 機械施工	撤去計画平面図より 0.6 * 1.0 =	0.6 m3
舗装版切断 As舗装版 t=15cm以下	撤去計画平面図より 5.8 + 5.0 + 6.3 + 6.9 =	24.0 m
舗装版破碎 As舗装版 t=15cm以下	23.1 + 317.4 =	340.5 m2
排水構造物撤去工		1 式

数量計算書

工 種 : 構造物撤去工

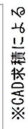
種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
暗渠排水管撤去		
撤去	撤去計画平面図より 11.3 =	11.3 m
大型土のう撤去工		
		1 式
大型土のう撤去		
	撤去計画平面図より 12 (処分土量 $V = 0.8\text{m}^3/\text{袋} * 12\text{袋} = 9.6\text{m}^3$) =	12 袋
運搬処理工		
		1 式
殻運搬		
As殻	$V = 23.1 * 0.03 + 317.4 * 0.07 =$	22.9 m ³
殻運搬		
Co殻(鉄筋)	$V = 5.7 =$	5.7 m ³
殻運搬		
Co殻(無筋)	$V = 0.6 =$	0.6 m ³
殻処分		
As殻	$V = 22.9 (W = 22.9 * 2.35 = 53.8 \text{ t}) =$	22.9 m ³
殻処分		
Co殻(鉄筋)	$V = 5.7 (W = 5.7 * 2.50 = 14.3 \text{ t}) =$	5.7 m ³
殻処分		
Co殻(無筋)	$V = 0.6 (W = 0.6 * 2.35 = 1.4 \text{ t}) =$	0.6 m ³
現場発生品及び支給品運搬		
高密度ポリエチレン管 φ400	$W = 11.3 * 26.0\text{kg}/5\text{m} / 1000 =$	0.06 t
現場発生品及び支給品積込・荷卸し		
高密度ポリエチレン管 φ400	$W = \text{現場発生品及び支給品運搬より} =$	0.06 t
現場発生品処分		
	$W = \text{現場発生品及び支給品運搬より} =$	0.06 t

工 種：仮設工

[illegible]

工 種：鋪裝工

[illegible]

$S=1:100$ 

工 種：道路付属施設工

[illegible]