

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数	 数量	変更出来高				
工種	種別	細 別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	要
構造物撤去・復旧 工				式	1	1					
	既設排水路撤去工			式	1	1					
		構造物とりこわし 工	鉄筋構造物	m3	6. 6	6					
		構造物とりこわし 工	無筋構造物	m3	11. 7	11					
		殼運搬処理	Co殼運搬(鉄筋)	m3	6. 6	6					
		殼運搬処理	Co殼運搬(無筋)	m3	11. 7	11					
		殼運搬処理	Co殼処分(鉄筋)	t	16. 5	16					
		殼運搬処理	Co殼処分(無筋)	t	27. 4	27					
	附带施設 撤去· 復旧工			式	1	1					
		汚水管撤去	VU, φ200	m	31. 0	31					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数	女量	変更出来高				
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の美	変更設計数量	摘	亜
上、生	1里 力リ		<i>八</i> 九 1行	中世	口异奴里	以川奴里		数 里の 左	及 欠 以 印 奴 里	刊印	女
		底樋管撤去	VU, φ 200	m	7. 0	7					
		排水管	VU, φ100	m	0. 5	0.5					
		がから	νο, φ 100	111	0.0	0.0					
		モルタル充填(底									
		樋管)	1:3	m3	0. 15	0.1					
		モルタル充填(汚 水管)	1:3	m3	0. 15	0. 1					
		, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,									
		VU管 殼処理	VU φ 100∼200	t	0.4	0.4					
		ハンドホール撤去 ・復旧(在品使用)	900×1000-65	基	1	1					
		地先境界ブロック									
	 	撤去・復旧(在品	$120 \times 120 \times 600$	m	4. 2	4					
		標示杭撤去・復旧 (在品使用)		基	1	1					
	既設ネットフェン										
	ス撤去工			式	1	1					
		3 1 - V - 144.									
		ネットフェンス撤 去工	H=1.8m	m	28. 7	28					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数	女量	変更出来高	元設計数量と			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	更
工工工工	1至 次1	//μ /J·1	/9L TU	十匹	口开妖玉	灰川	<u> </u>	 	文 文队 II	1141	女
		支柱撤去本数	H=1.8m	本	15	15					
		スクラップ	ヘビーH2	t	0.21	0. 21					
		ネットフェンス基 礎撤去工		m3	0. 22	0. 22					
		殼運搬処理	Co殼運搬	m3	0. 22	0. 22					
		殼運搬処理	Co殼処分	t	0. 52	0.5					
		成建脉及注	(の放発)	L	0. 52	0.5					
	ネットフェンス布 設工(新設)			式	1	1					
				-							
		ネットフェンス布 設工	H=1.8m	m	29. 4	29					
		支柱本数(H=1.8m)		本	15	15					
		文11-1.0Ⅲ/		/ 	10	10					
		基礎工		m3	0. 22	0.20					
		砕石基礎工	RB-40, t=10cm	m2	2. 17	2.0					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数	女量 (1)	変更出来高	元設計数量と			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	要
既設排水路補修工				式	1	1					
	既設排水路補修工			式	1	1					
		UBE-アクアフィー									
		ルドメッシュ工法	t=10cm	m2	7. 96	7. 9					
排水路布設工				式	1	1					
	作業土工			式	1	1					
		床掘り	小規模	m3	78.8	70					
			制約あり	m3	33. 5	30					
		埋戻し	小規模	m3	68. 8	60					
			制約あり	m3	27. 0	20					
		基面整正		m2	49.8	40					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

事業区分: 土木工事 工事区分: 排水路工

					元数量		変更出来高	元設計数量と			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	要
上。 1里	1里 万门	水山 カリ	<i>外</i> 比 1行	中世	口异奴里	以川奴里		数 里の 左	及 欠 収 印 数 里	7向	女
		作業残土処理		m3	5. 9	5					
	L型水路布設工		(11) 700	式	,	1					
	L型水路 市 設 工		(H) 700	I.	1	1					
		L型水路	H=700	式	1	1					
		-> -> 1	10 0 0FPP	0	0.5	0.5					
		コンクリート	18-8-25BB	m3	0. 5	0. 5					
		敷モルタル	1:3	m3	0.08	0.08					
				_							
		均しコンクリート	18-8-25BB	m3	0.8	0.8					
		均し型枠		m2	0.7	0.7					
		基礎砕石	RB-40, t=150	m2	8.0	8					
	4 Ⅲ 3										
	A型柵渠(蓋付)布 設工			式	1	1					
		新設A型柵渠(蓋付									
)	(B)800×(H)600(蓋厚t=50)	m	3.0	3.0					

元設計数量総括表

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数		変更出来高	元設計数量と			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	要
	現場打ち排水フリ ューム布設工		(B) 2000 × (H) 700	式	1	1					
	· "										
		基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	3. 1	3					
		均し型枠		m2	2. 2	2					
		V =11				_					
		基礎砕石	RB-40, t=210	m3	5. 9	5					
		AS WE FI I	RD 10, 0 210	ino	0.0						
		コンクリート	18-8-25BB	m3	15. 4	15					
			10 0 2000	mo	10. 1	10					
		型枠		m2	36. 6	36					
		主件		1112	30.0	30					
	1号集水桝布設工		(B) $2200 \times$ (L) $1500 \times$ (H) 130	式	1	1					
	1ヶ果小桝仰取上		U	八	1	1					
		甘7株中)(4月1	10 0 0FDD	. 0	0.0	0.0					
		基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	0.6	0.6					
		17. > 79111									
		均し型枠		m2	1. 0	1					
		基礎砕石	RB-40, t=200	m3	1. 2	1					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数		変更出来高				
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計	変更設計数量	摘	要
上 性	性加		从	早业	訂昇級里	取訂級里	数里	数里の左	爱	ୀ商	安
			(B) 2200× (L) 1500× (H) 130								
		1号集水桝	0 W7=7, 882kg	基	1.0	1					
			CW 90 / 10	-	9.0	0					
		足掛け金物	SW-30, φ19	本	3.0	3					
	2号集水桝布設工		(B) 1000 × (L) 1000 × (H) 900	式	1	1					
		tt r#rth	PR 40 + 000		0.5	0.5					
		基礎砕石	RB-40, t=200	m3	0.5	0. 5					
		コンクリート	18-8-25BB	m3	0.7	0.7					
		型枠		m2	7. 6	7					
		がし、 エン・が芋m	受枠寸法1.12×1.12×0.05								
		クレーテンク 蓋I- 2	受件引伝1.12×1.12×0.05 6 W=107.8kg(2枚割り)	組	1. 0	1					
			(B) $1000 \times$ (L) $1000 \times$ (H) 160								
	底樋ゲート		0, φ 300	式	1	1					
		基礎砕石	RB-40, t=200	m3	0. 5	0.5					
		コンクリート	18-8-25BB	m3	1.9	1					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数		変更出来高	元設計数量と		
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計	変更設計数量	摘要
上、性	作里 万门	7FI 万门	一 双 俗	单征	司昇奴里	双引数里	数 里	数里の左	发 史畝 司 数 里	,
		型枠		m2	16. 2	16				
		体日 ピーコ		基	1.0	1				
		簡易ゲート	φ 300	叁	1.0	1				
		足掛け金物	SW-30, φ19	本	4.0	4				
	然 pp / = =====			式	,	1				
	管路布設工			八	1	1				
		VU	φ 100	m	1.5	1.5				
		DU00° - 1 - 13	. 100	/ma	0.0	0				
		DV90° エルボ	φ 100	個	2. 0	2				
舗装工				式	1	1				
	A+V+ /			-4>	,					
	舗装保護工			式	1	1				
		コンクリート保護								汚水管きょ工に計上
		エ	[18-8-25BB、t=10]	m3	0. 084	0.08				17小目さよ工に訂工
/				b						
仮設工				式	1	1				

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数	女量	変更出来高	元設計数量と			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	要
上	性 別	が四 万円	风 俗 【	- 早144	訂昇級里	設計数里	数里	数里の左	変 史設計級里	1問	- 安
	工事用道路工			式	1	1					
		(敷鉄板)	$1.524 \times 6.096 \times 22$	枚	10	10					
	土留・仮締切工			式	1	1					
		(建て込み簡易土 留)	H=1.45m, W=4.70m	m	12. 4	12					
		土のう	$1 \times 2 \times 2$	個	4. 0	4					
		大型土のう	$1 \times 12 \times 2$	個	24. 0	24					
	水替工			式	1	1					
		ポンプ排水	工事用水中ポンプφ200	台	1	1					
植栽撤去・復旧工				式	1	1					
	高中木植栽撤去工			式	1	1					

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

事業区分: 土木工事 工事区分: 排水路工

					元数		変更出来高	元設計数量と			
								変更設計			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	数量の差	変更設計数量	摘	要
	1	高中木撤去		本	10	10					
		ソメイヨシノ撤去 ・復旧	H=3.0m, C=0.12m, W=1.0m	本	1	1					
	+	* 復口	H-3.0M, C-0.12M, W-1.0M	4	1	1					
		フジ撤去・再設置	H=3.0m	m2	28. 6	28					
		- IND TIME			20.0	10					
		フジ撤去・再設置	H=3.5m	m2	23. 3	23					
		ドウダンツツジ撤									
	1	去・復旧	H=0.8m, W=0.8m	本	4	4					
汚水管きょ工	1			式	1	1					
	汚水管きょ工			式	1	1					
	17小官さよ上			八	1	1					
		汚水管きょ工		式	1	1				別紙計算書参照	3
		1441.11 6 8			-	-				MANAGED DE DE VI	
舗装工				式	1	1					
	舗装保護工			式	1	1					

元設計数量総括表

設計書名:茨城県フラワーパーク水路改修工事

					元数量		変更出来高	元設計数量と			
工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	数量	変更設計 数量の差	変更設計数量	摘	要
		薄層カラー舗装工	樹脂モルタル舗装	m2	99. 4	99					
		TAVES AND SECTION OF THE PROPERTY OF THE PROPE	IN THE STATE OF TH								
		表層工	t=50mm、再生細粒As	m2	99. 4	99					
		不陸整正		m2	99. 4	99					
	構造物取壊し工			式	1	1					
		舗装版切断		m	10.8	10					
		舗装版破砕		m2	99. 4	99					
	運搬処理工										
		殼運搬		m3	5. 0	5					
		殼処分		m3	11. 6	11					

種 別:既設排水路撤去工規格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
構造物とりこわし 工	鉄筋構造物	m3	6. 6			6. 6	
	無筋構造物	m3	11.7			11.7	
殼運搬処理	Co殼運搬(鉄筋)	m3	6. 6			6. 6	
	Co殼運搬(無筋)	m3	11.7			11. 7	
	Co殼処分(鉄筋)	t	16. 5			16. 5	
	Co殼処分(無筋)	t	27. 4			27. 4	

種 別:既設排水路撤去工

細別/規格	算 式 / 図	数	量
構造物とりこわし		2/1	
工 鉄筋構造物	・既設A型柵渠B2000×H600撤去 柵渠延長 L=3. 40+2. 35=5. 75m		
	柵渠1本(L=1.5m)当たりの重量 柵柱0.122t/本+柵板0.052t/枚×4枚=0.33t		
	A型柵渠本数 5.75/1.5m=3.83本		
	柵渠総重量 0.33t×3.83本=1.26t		
	・既設A型柵渠B2000×H900(落差用)撤去 柵渠本数6本		
	柵渠1本(L=1.5m)当たりの重量 柵柱0.769t/本+柵板H4000.070t/枚×2枚+柵板H3000.052t/枚×4 枚+斜板0.114t/枚×2枚=1.35t		
	柵渠総重量 1.35t×6本=8.10t		
	・既設A型柵渠B800×H600撤去 柵渠延長 L=4.40m		
	既設A型柵渠B800×H6001本(L=1.5m)当たりの重量 柵柱0.069t/本+柵板0.052t/枚×4枚=0.28t		
	既設A型柵渠B800×H600 本数 4.40/1.5m=2.93本		
	既設A型柵渠B800×H600 総重量 0.28t×2.93本=0.82t		
	・既設A型柵渠B800×H600 蓋 1.04m×0.05m×4.40m=0.23m3 0.23m3×2.5kg/m3=0.58t		
	・1号人孔撤去 H=0.81m 1基 0.424t/個×1=0.42t		
	H=1.00m 1基 (0.37t/個+0.244t/個)×1=0.61t		
	H=1.40m, 1.42m 2基 (0.424t/個+0.374t/個)×2=1.60t		
	H=1.63m 1基 (0.370t/個+0.244t/個+0.374t/個)×1=0.99t		

細別/規格	算 式 / 図	数	星里
	H=1.74m 1基 (0.424t/個+0.244t/個+0.374t/個)×1=1.04t ・ハンドホール撤去 1.06t/基×1=1.06t		
	合計重量1.26+8.10+0.82+0.58+0.42+0.61+1.60+0.99+1.04+1.06=16.48		
	合計体積 16. 48kg/2. 5kg/m3=6. 59m3	6.	6 m3
構造物とりこわし 工	各種構造図参照		
無筋構造物	・現場打ち底版コンクリート 2.0m×0.14m×(3.4+2.35)m=1.610m3 2.0m×0.50m×9.18m=9.180m3 0.8m×0.12m×4.4m=0.422m3		
	・コンクリート保護工 0.02m2×4.2m=0.084m3		
	・コンクリート壁撤去 0.1×1.8×2.0 = 0.36m3		
	合計体積 1. 610+9. 180+0. 422+0. 084+0. 36=11. 656m3		
±11.7℃ 461. 411 710	合計重量 11.656m3×2.35kg/m3=27.392t	11.	7 m3
殼運搬処理 Co殼運搬(鉄筋)	構造物取壊し工/鉄筋構造物より	C	C 0
殼運搬処理	#*\# \# \# \# \# \# \# \# \# \# \# \# \# \	6.	6 m3
Co殼運搬(無筋)	構造物取壊し工/無筋構造物より	11.	7 m3
殼運搬処理	 構造物取壊し工/鉄筋構造物より	11.	i iii
Co殼処分(鉄筋)	特色物状象で工/	16.	5 t
殼運搬処理	構造物取壊し工/無筋構造物より	10.	υ .
Co殼処分(無筋)	HIVE BY MAN III AT IN ON Y	27.	4 t
			-

種 別:附帯施設 撤去・復旧工 規 格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
汚水管撤去	VU, φ200	m	31.0			31. 0	
底樋管撤去	VU, φ200	m	7. 0			7. 0	
排水管	VU, φ100	m	0. 5			0.5	
モルタル充填(底 樋管)	1:3	m3	0. 15			0. 15	
モルタル充填(汚 水管)	1:3	m3	0. 15			0. 15	
W管 殼処理	VU φ 100∼200	t	0.4			0. 4	
ハンドホール撤去 ・復旧(在品使用)	900×1000-65	基	1			1	
地先境界ブロック 撤去・復旧(在品	120×120×600	m	4.2			4. 2	
照明撤去・復旧(在品使用)		基	1			1	
標示杭撤去・復旧 (在品使用)		基	1			1	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
汚水管撤去	撤去・復旧工平面図参照		<u></u>
	15. 89+5. 54+5. 78=27. 210		
VU, φ200	マンホール分 1.75+2.08=3.83		
	27. 210+3. 83=31. 04	31.0	m
底樋管撤去	撤去・復旧工平面図参照		
	2. 61+4. 39=7. 000		
VU, φ200			
		7. 0	m
	撤去・復旧工平面図参照		
樋管)	$\phi 0.200^2/4 \times \pi \times 4.76 = 0.15$		
1 . 2		0. 15	m ?
<u>1:3</u> モルタル充填(汚	撤去・復旧工平面図参照	0. 15	III9
水管)	$\phi 0.200^2/4 \times \pi \times 4.77 = 0.15$		
八百/	φ 0. 200 2/4 Λ π Λ 4. 11 – 0. 13		
1:3		0. 15	m3
T.0 VU管 殼処理	VU φ 200	J. 10	mo
1 ,00,0.1	27.210汚水管+7.000底樋管+(1.75+2.08)塩ビマンホール=38.040m		
VU φ 100∼200	$0.01t/m \times 38.040m = 0.380t$		
1			
	VU φ 100		
	0.003t/m×0.5m排水管=0.002t		
	0. 380 + 0. 002=0. 382 t	0.4	t
	撤去・復旧工平面図参照		
・復旧(在品使用)			
		_	
900×1000-65		1	基
	撤去・復旧工平面図参照		
撤去・復旧(在品			
使用)			
$120 \times 120 \times 600$		4. 2	m
	撤去・復旧工平面図参照	4. 2	m
在品使用)	1版公 復旧工中面凶参照		
		1	基
標示杭撤去•復旧	撤去・復旧工平面図参照		
(在品使用)			
		1	基

種 別:既設ネットフェンス撤去工 規 格:

况 份.				:		7	•		
細別	規格	単位	一般計算書					合 計	摘要
ネットフェンス撤 去工	H=1.8m	m	28. 7					28. 7	
支柱撤去本数	H=1.8m	本	15					15	
スクラップ	ヘビーH2	t	0. 21					0. 21	
ネットフェンス基 礎撤去工		m3	0. 22					0. 22	
殼運搬処理	Co殼運搬	m3	0. 22					0. 22	
	Co殼処分	t	0. 52					0. 52	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
ネットフェンス撤 去工	撤去・復旧工平面図参照 18.63+10.07 m		
H=1.8m		28. 7	m
支柱撤去本数	本数 = 撤去延長 18.63+10.07 m / 控柱間隔 2.0 m = 15 本		
H=1.8m	平数 - 10.03+10.07 Ⅲ / 控性间隔 2.0 Ⅲ - 13 平	15	本
スクラップ		10	
ヘビーH2	① 金網重量の算定 金網面積=高1.77m×撤去延長28.7m=30.47㎡ 金網延長=金網面積30.47m2×単位延長40m/m2=1,218.80m 金網重量=金網延長1,218.80m×単位重量0.03639kg/m=44.35kg		
	②柱重量の算定 主柱延長=主柱本数15本×単位延長2.07m/本=31.05m 主柱重量=主柱延長31.05m×単位重量2.09kg/m=64.89kg		
	③胴縁重量の算定 胴縁延長=撤去延長28.70m×2上下=57.40m 胴縁重量=胴付延長57.40×単位重量1.79kg/m=102.746kg		
	①+②+③ (金網重量44.35kg+柱重量64.89kg+胴縁重量102.746kg)/1000=0.212t	0. 21	t
ネットフェンス基 礎撤去工	基礎撤去工=0.18m×0.18m×0.45m×本数15本=0.2187m3		
		0. 22	m3
Co殼運搬		0. 22	m3
設運搬処理 Co殼処分	基礎撤去工0.22m3×2.35t/m3=0.517t		
		0. 52	t

種 別:ネットフェンス布設工(新設) 規 格:

細 別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
ネットフェンス布 設工	H=1.8m	m	29. 4			29. 4	
支柱本数(H=1.8m)		本	15			15	
基礎工		m3	0. 22			0. 22	
砕石基礎工	RB-40, t=10cm	m2	2. 17			2. 17	

√m□ri /+11+4⁄2		***
細別/規格 ネットフェンス布	第 式 / 図 撤去・復旧工平面図参照	数量
設工	14.35+10.79+4.28=29.42 m	
	111 00 101 10 11 11 m	
H=1.8m		29. 4 m
支柱本数(H=1.8m)		
	支柱本数 = 布設延長 29.40 m /支柱間隔 2.0 m ≒ 15 本	
		15 本
基礎工		10 /
2.%2	基礎工=0.18m×0.18m×0.45m×本数15本=0.219m3	
		0.22 m3
砕石基礎工		
RB-40, t=10cm	0.38 m × 0.38 m × 主柱本数 15 本 = 2.17 m2	
KD-40, t-100m		2.17 m2
		2.11 1112

種 別:既設排水路補修工規格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
UBE-アクアフィー ルドメッシュ工法	t=10cm	m2	7. 96			7. 96	

√m口□ /+11+4v		<u>+</u> /	₩.	*/ ₄ - 巨,
<u> </u>	第 排水路丁平面図参昭	式	図	数量
ルドメッシュ工法	排水路工平面図参照			
t=10cm				7.96 m2

種 別:作業土工 規 格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
床掘り	小規模	m3	78. 8			78.8	
床掘り	制約あり	m3	33. 5			33. 5	
埋戻し	小規模	m3	68.8			68. 8	
埋戻し	制約あり	m3	27. 0			27. 0	
基面整正		m2	49.8			49.8	
作業残土処理		m3	5. 9			5. 9	

 床擬り (小規模) 各種構造図及び輸去工構造図参照	細別/規格	算 式 / 図	数	量
現場打ち排水プリューム(B) 2000×(H) 700 5. 6n2×2. 4n=15. 8m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 6. 6n2×2. 4n=15. 8m3 2 5分集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 2. 0n2×2. 3n=4. 6m3 2. 4+56. 0+15. 8+4. 6=78. 8m3 不規り (制約あり) 石 信息×3. 4n=25. 8m3 正 行 (B) 1000×(H) 700 7. 6n2×3. 4n=27. 7n3 25. 8+7. 7=33. 5m3 連反し (小規模) 名 存種構造図参照		各種構造図及び撤去工構造図参照 素付A型標準(B)800×(H)600(素厚50)		
5. 6m2×10. 0m=56. 0m3 1 号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 6. 6m2×2. 4m=15. 8m3 2 号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 2. 0m2×2. 3m=4. 6m3 2. 4+56. 0+15. 8+4. 6=78. 8m3 78.8 m3 承報り (制約あり) 各種構造図参照 L型水路(B) 2000×(H) 700 7. 6m2×3. 4m=25. 8m3 底髄ゲート(B) 1000×(L) 1000×(H) 1600 3. 2m2×2. 4m=7. 7m3 25. 8+7. 7=33. 5m3 埋戻し (小規模) 各種構造図参照 素付A型構築(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 現場打ち排水プリューム(B) 2000×(H) 700 5. 5m2×10. 0m=55. 0m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3 全種構造図参照 (制約あり) 本種構造図参照 L型水路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型構築(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3				
6. 6m2×2. 4m=15. 8m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 2. 0m2×2. 3m=4. 6m3 2. 4+56. 0+15. 8+4. 6=78. 8m3 78. 8 m3 承観り (制約あり) 上型水路(B) 2000×(H) 700 7. 6m2×3. 4m=25. 8m3 底種ゲート(B) 1000×(L) 1000×(H) 1600 3. 2m2×2. 4m=7. 7m3 25. 8+7. 7=33. 5m3 単原し (小規模) 本付A型標質(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 1300 3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 1. 2m2×2. 3m=2. 8m3 単原し (制約あり) 本積適図参照 上型水路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型標質(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 基付A型標質(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 基付A型標質(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3				
2. 0m2×2. 3m=4. 6m3 2. 4+56. 0+15. 8+4. 6=78. 8m3 不趨り (制約あり) (制約あり) (制約あり) (制約あり) (地水路(B) 2000×(H) 700 7. 6m2×3. 4m=25. 8m3 底値ゲート (B) 1000×(L) 1000×(H) 1600 3. 2m2×2. 4m=7. 7m3 25. 8+7. 7=33. 5m3 型理反し (小規模) (小規模) (小規模) (小規模) (本付入型柵渠(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 現場打ち排水ブリューム(B) 2000×(H) 700 5. 5m2×10. 0m=55. 0m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 1. 2m2×2. 3m=2. 8m3 2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3 (福納あり) (制約あり) (地) (地) (地) (地) (地) (地) (地) (
下掘り (制約あり) 各種構造図参照				
保掘り (制約あり) (制約あり) (型水路(B)2000×(H)700 7.6m2×3.4m=25.8m3 (底樋ゲート(B)1000×(L)1000×(H)1600 3.2m2×2.4m=7.7m3 25.8+7.7=33.5m3 埋戻し (小規模) (小規模) 各種構造図参照 (小規模) 蓋付A型柵渠(B)800×(H)600(蓋厚50) 0.8m2×3.0m=2.4m3 現場打ち排水フリューム(B)2000×(H)700 5.5m2×10.0m=55.0m3 1号集水桝(B)2200×(L)1500×(H)1300 3.6m2×2.4m=8.6m3 2号集水桝(B)1000×(L)1000×(H)850 1.2m2×2.3m=2.8m3 2.4+55.0+8.6+2.8=68.8m3 基戻し (制約あり) (副約あり) 各種構造図参照 (型水路(B)2000×(H)700 7.1m2×3.4m=24.1m3 蓋付A型柵渠(B)800×(H)600(蓋厚50) 0.8m2×3.0m=2.4m3 24.1+2.9=27.0m3		2. 4+56. 0+15. 8+4. 6=78. 8m3	78.8	m3
上型水路(B) 2000×(H) 700 7、6m2×3、4m=25、8m3 底桶ゲート(B) 1000×(L) 1000×(H) 1600 3、2m2×2、4m=7、7m3 25、8+7、7=33、5m3 33、5 m3 理戻し (小規模) 番付A型柵深(B) 800×(H) 600(蓋厚50) 0、8m2×3、0m=2、4m3 現場打ち排水フリューム(B) 2000×(H) 700 5、5m2×10、0m=55、0m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 3、6m2×2、4m=8、6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 1、2m2×2、3m=2、8m3 2、4+55、0+8、6+2、8=68、8m3 4、4+55、0+8、6+2、8=68、8m3 4・1 2 型水路(B) 2000×(H) 700 7、1m2×3、4m=24、1m3 蓋付A型柵深(B) 800×(H) 600(蓋厚50) 0、8m2×3、0m=2、4m3 24、1+2、9=27、0m3		各種構造図参照	10.0	mo
3. 2m2×2. 4m=7. 7m3 25. 8+7. 7=33. 5m3 埋戻し (小規模)	ر کر دی و سائیان			
理戻し (小規模)				
理戻し (小規模)		25. 8+7. 7=33. 5m3	33. 5	m3
蓋付A型柵渠(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 現場打ち排水フリューム(B) 2000×(H) 700 5. 5m2×10. 0m=55. 0m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 1. 2m2×2. 3m=2. 8m3 2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3 4		各種構造図参照		
5. 5m2×10. 0m=55. 0m3 1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 1. 2m2×2. 3m=2. 8m3 2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3 4展し (制約あり) 4歴末路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型柵渠(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3	(-1 /96/5/)			
3. 6m2×2. 4m=8. 6m3 2号集水桝(B) 1000×(L) 1000×(H) 850 1. 2m2×2. 3m=2. 8m3 2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3 4理戻し (制約あり) 4種構造図参照 L型水路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型柵渠(B) 800×(H) 600(蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3				
1. 2m2×2. 3m=2. 8m3 2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3 4 展 し		* * * * * * * * * * * * * * * * * * * *		
世戻し 各種構造図参照 L型水路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型柵渠(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3				
埋戻し (制約あり) L型水路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型柵渠(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3		2. 4+55. 0+8. 6+2. 8=68. 8m3	68. 8	m3
L型水路(B) 2000×(H) 700 7. 1m2×3. 4m=24. 1m3 蓋付A型柵渠(B) 800×(H) 600 (蓋厚50) 0. 8m2×3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3		各種構造図参照		
0. 8m2 × 3. 0m=2. 4m3 24. 1+2. 9=27. 0m3	(((((((((((((((((((((((((((((((((((((((
		24. 1+2. 9=27. 0m3	27. 0	m3
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				

種 別:作業土工

細別/規格	算 式 / 図	数	量
基面整正	各種構造図参照	27.	
	L型水路(B)2000×(H)700 2.36m×3.4m=8.024m2		
	蓋付A型柵渠(B)800×(H)600(蓋厚50) 1.04m×3.0m=3.120m2		
	現場打ち排水フリューム(B)2000×(H)700 2.8m×10.0m=28.000m2		
	1号集水桝(B) 2200×(L) 1500×(H) 1300 2.8m×2.1m=5.880m2		
	2号集水桝(B)1000×(L)1000×(H)850 1.5m×1.5m=2.250m2		
	底樋ゲート(B)1000×(L)1000×(H)1600 1.6m×1.6m=2.560m2		
	8. 024+3. 120+28. 000+5. 880+2. 250+2. 560=49. 834m2	49.8	m2
作業残土処理	床掘り112.3m3-埋戻し95.8m3/0.9=5.86m3		
		5. 9	m3

種 別:L型水路布設工規 格:(H)700

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
L型水路	H=700	式	1			1	
コンクリート	18-8-25BB	m3	0. 5			0. 5	
敷モルタル	1:3	m3	0.08			0. 08	
均しコンクリート	18-8-25BB	m3	0.8			0.8	
均し型枠		m2	0.7			0.7	
基礎砕石	RB-40, t=150	m2	8.0			8. 0	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
L型水路	排水路工構造図参照	~~*	
11-700	L=1000 (300kg/本) ×2本 L=1400 (420kg/本) ×1末		
H=700	L=1400(420kg/本)×1本	1	式
コンクリート	排水路工構造図参照	1	
	$1.06 \times 3.40 \times 0.14 = 0.505$		
18-8-25BB		0. 5	m3
敷モルタル	排水路工構造図参照	0.0	mo
	$0.02 \times 0.55 \times 3.40 \times 2 = 0.075$		
1:3		0.08	8 m3
均しコンクリート	排水路工構造図参照	0.00	, IIIO
	$2.36 \times 0.10 \times 3.40 = 0.802$		
18-8-25BB		0.8	m3
均し型枠	排水路工構造図参照	0.0	шо
	$0.10 \times 3.40 \times 2 = 0.680$		
		0.7	m2
基礎砕石	排水路工構造図参照	<u> </u>	1112
	$2.36 \times 3.40 = 8.024$		
RB-40, t=150		8. 0	m2
		0.0	1112

種 別:A型柵渠(蓋付)布設工規 格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
新設A型柵渠(蓋付)	(B)800×(H)600(蓋厚t=50)	m	3.0			3. 0	

種 別:A型柵渠(蓋付)布設工

/ / I H I I		
細別/規格	算 式 / 図	数量
新設A空情集(蓋的	排水路工平面図参照 押板: 1,450×300×50, W-52kg/枚(有箧)	
/	柵板:1,450×300×50 W=52kg/枚(有筋) 柵柱:800×600 W=69kg/本(有筋)	
$(B)800 \times (H)600 ($	11111 122 000 000 11 000128/ 1 (11 /4/3/	
蓋厚t=50)		3.0 m

種 別:現場打ち排水フリューム布設工 規 格: (B)2000×(H)700

が、 1日 · (D)							
細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘 要
基礎コンクリート	10 0 0FDD	0	0.1			0.1	
基礎コングリート	18-6-23BB	m3	3. 1			3. 1	
均し型枠		m2	2. 2			2. 2	
基礎砕石	RB-40, t=200	m3	5. 9			5. 9	
コンクリート	18-8-25BB	m3	15. 4			15. 4	
	10 0 1000	ino	10. 1			10. 1	
型枠		m2	36. 6			36. 6	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
基礎コンクリート	排水路工構造図参照		
18-8-25BB	$2.80 \times 0.11 \times 10.0 = 3.080$		
		3. 1	m3
	排水路工構造図参照		
	$0.11 \times 2 \times 10.0 = 2.200$		
		2. 2	m2
	排水路工構造図参照		
RB-40, t=200	$2.80 \times 0.21 \times 10.0 = 5.880$		
		5. 9	m3
コンクリート	排水路工構造図参照 (2.60×1.13-2.00×0.70)×10.0=15.380		
18-8-25BB	(2. 00 \land 1. 13 - 2. 00 \land 0. 70) \land 10. 0 - 13. 380		
		15. 4	m3
型枠	排水路工構造図参照 (1.13×2+0.70×2)×10.0=36.600		
	$(1.13 \times 2^{+0}.10 \times 2) \times 10.0 - 30.000$		
		36.6	m2

種 別:1号集水桝布設工 規 格:(B)2200×(L)1500×(H)1300

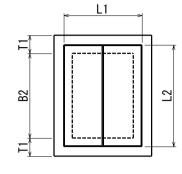
細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	0.6			0. 6	
均し型枠		m2	1.0			1. 0	
基礎砕石	RB-40, t=200	m3	1.2			1. 2	
1号集水桝	(B) 2200 × (L) 1500 × (H) 130 0 W7=7, 882kg	基	1			1	
足掛け金物	SW-30, φ19	本	3.0			3. 0	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
基礎コンクリート	1号集水桝構造図参照		
	$2.\ 10 \times 2.\ 80 \times 0.\ 10 = 0.\ 588$		
18-8-25BB		0.6	O
均し型枠	1号集水桝構造図参照	0.6	m3
初し主作	(2. 10×2+2. 80×2)×0. 10=0. 980		
	(======================================		
		1.0	m2
基礎砕石	1号集水桝構造図参照		
	$2.\ 10 \times 2.\ 80 \times 0.\ 20 = 1.\ 176$		
RB-40, t=200		1. 2	m3
1号集水桝	1号集水桝構造図参照	1. 2	шо
1.000000	1.4 2K/1/1/11/2ED 2 W		
(B) $2200 \times$ (L) 1500			
\times (H) 1300 W7=7, 8			-1-1-
82kg	1日体上444500分四	1	基
足掛け金物	1号集水桝構造図参照		
SW-30, φ19			
σ" σο, φ1σ		3.0	本
			,

集水桝の名称 1号集水桝 2200×1500×1300

	集水桝の形状寸法										
箇所	項目	記号	単位	数值							
	内空幅	B1	m	1.500							
	ツエ幅	B2	m	2.200							
桝本体	内空高	Ι	m	1.300							
	側壁厚	T1	m	0.200							
	底版厚	T2	m	0.200							
	基礎材厚	Т3	m	0.300							
基礎材	基礎材幅	B3	m	2.100							
	本 诞的	B4	m	2.800							
	蓋掛幅	L1	m	0.000							
蓋版	金山油	L2	m	0.000							
	蓋掛高	h	m	0.000							
	蓋枚数	N	枚	2							

集水桝の施工順序							
\circ	側壁を先行、底版を後打ち						
•	底版を先行、側壁を後打ち						
·							

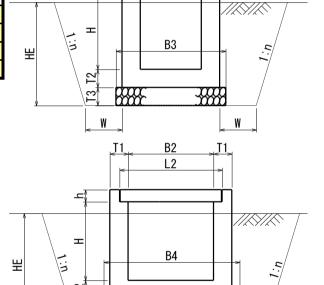


<u>B1</u> L1

接続水路寸法										
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ						
1	2.000	0.700	U型水路	貫入無し						
2	0.800	0.600	U型水路	貫入無し						
3										
4										

接続管渠寸法				
NO	外径D(m)			
1				
2				
3				
4				

掘削寸法				
項目	記号	数值		
余裕幅	W (m)	0.500		
床堀高	HE (m)	1.000		
掘削勾配	1: n	0.500		
十量変化率	С	0.900		



W

W

数量一覧表 1号集水桝 2200×1500×1300

<u> </u>					
種 別	項目	規格∙寸法	単位	数 量	備 考
材料	コンクリート	σ ck=18N/mm2	m^3	2.744	
	型枠		m [*]	19.880	
	基礎材		m^3	1.764	
			m [*]	5.880	
	桝蓋		枚	2	
作業土工	床堀り		m^3	14.022	
	埋戻し		m^3	8.800	
	残土		m^3	4.244	
	基面整形		m [*]	5.880	

数量計算表 1号集水桝 2200×1500×1300

項 目		計算式			数量	単 位	備考
コンクリート	全体	1.900 ×	2.600×	1.500 =	7.410		1711 · J
	内空控除	-1.500 ×	2.200 ×	1.300 =	-4.290		
	蓋掛部控除	0.000×	0.000×	0.000 =	0.000		
	NO.1水路控除	-2.000 ×	0.700×	0.200 =	-0.280		
	NO.2水路控除	-0.800 ×	0.600×	0.200 =	-0.096		
	110127172171	0.000	0.000	0.200	0.000		
	合計				2.744	m^3	
型枠	側壁外面-1	1.900 ×	1.500 ×	2ヶ所 =	5.700		
	側壁外面-2	2.600×	1.500×	2ヶ所 =	7.800		
	側壁内面-1	1.500 ×	1.300 ×	2ヶ所 =	3.900		
	側壁内面-2	2.200×	1.300 ×	2ヶ所 =	5.720		
	蓋掛部−1	0.000×	0.000 ×	2ヶ所 =	0.000		
	蓋掛部−2	0.000 ×	0.000 ×	2ヶ所 =	0.000		
	NO.1水路控除	-2.000 ×	0.700×	2ヶ所 =	-2.800		
	NO.1水路部(両端	0.700 ×	0.200×	2ヶ所 =	0.280		
	NO.2水路控除	-0.800 ×	0.600 ×	2ヶ所 =	-0.960		
	NO.2水路部(両端	0.600×	0.200 ×	2ヶ所 =	0.240		
	∧ =!				10.000	2	
₩₩₩	合計	0.100+	0.000	0.000	19.880	<u>m</u> ³	
基礎材 +-20am		2.100 ×	2.800 ×	0.300 =	1.764	m³ m²	
t=30cm 床 堀	\A/1 -	1 500 !	2.100 × 2 × 0.200+ 2	2.800 =	5.880		
不 畑	-掘削幅 W1= W2=		$2 \times 0.200 + 2$ $2 \times 0.200 + 2$		2.900 3.600	m m	
		2.200 + 2.900 ×	3.600 =	2 ^ 0.500=	10.440	m m [°]	
	· 地表部面積 A2	2.900 ×	4.600 =		17.940	m [†]	
				187.294			
A1 × A2 = 10.440 × 17.940 = •床掘土量 V =HE ×{A1+A2+(A1 × A2) ^{1/2} } /3=				107.294	_	角錐台	
			+ 187.294 ⁻¹	/0	14.022	m^3	の公式
 残 土	1.000 × (10.440 + 17.940 + 187.294 1/2) / 3 = •躯体部 V1 1.900× 2.600× 0.700 =				3.458		
	·基礎材部 V2	2.100 ×	2.800 ×	0.700 =	1.764		
	·合計 V3=V1+V2=	3.458+	1.764 =	0.000 -	5.222		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	14.022	8.800/	0.900 =	4.244	m^3	
	Vu = V - V3 =	14.022 -	5.222 =	5.000	8.800	m ³	
<u> </u>	·基礎材敷設面積	2.100 ×	2.800 =		5.880	m [†]	
全 回正 <i>IV</i>	全院"7 苏联曲镇	Z.100 A	2.000 -		5.000	1111	

種 別:2号集水桝布設工 規 格:(B)1000×(L)1000×(H)900

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
基礎砕石	RB-40, t=200	m3	0.5			0.5	
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.7			0.7	
型枠		m2	7. 6			7. 6	
グレーチング蓋T- 2	受枠寸法1.12×1.12×0.05 6 W=107.8kg(2枚割り)	組	1			1	

種 別:2号集水桝布設工

細別/規格	算 式 / 図	数	量
基礎砕石	2号集水桝構造図参照	//>	
	$1.50 \times 1.50 \times 0.20 = 0.450$		
RB-40, t=200			
		0.5	m3
	2号集水桝構造図参照		
	$1.30 \times 1.30 \times 1.05 - 1.12 \times 1.12 \times 0.056 - 1.00 \times 1.00 \times 0.844 - (0.318)$		
18-8-25BB	$2 \times \pi / 4 + 0.80 \times 0.60 \times 2) \times 0.15 = 0.704$	0.7	m 9
	2号集水桝構造図参照	0. 7	m3
至件	$1.30 \times 1.05 \times 4 + 1.00 \times 0.844 \times 4 - 0.80 \times 0.60 \times 4 - 0.318^2 \times \pi/4 \times 2 + 1.00 \times 0.00 \times 4 - 0.0$		
	$(0.60+0.80) \times 0.15 \times 4=7.597$		
		7.6	m2
グレーチング蓋T-	2号集水桝構造図参照		
2			
受枠寸法1.12×1.			
$12 \times 0.056 \text{ W} = 107.$		4	ψП
8kg(2枚割り)		1	組
	ı		

種 別:底樋ゲート 規 格:(B)1000×(L)1000×(H)1600,φ300

細別	規 格	単位	一般計算書			合 計	摘要
基礎砕石	RB-40, t=200	m3	0.5			0.5	
コンクリート	18-8-25BB	m3	1.9			1. 9	
型枠		m2	16. 2			16. 2	
簡易ゲート	φ 300	基	1			1	
足掛け金物	SW-30, φ19	本	4. 0			4. 0	

種 別:底樋ゲート

細別/規格	算 式 / 図	数	量
基礎砕石	原 ス/ 図	刻	里
全 旋杆节	$1.60 \times 1.60 \times 0.20 = 0.512$		
RB-40, t=200			
		0.5	m3
コンクリート	底樋ゲート構造図参照		
40 0 0 = PP	1. 40×1 . 40×1 . $80-1$. 00×1 . 00×1 . $60-0$. $318^2 \times \pi/4 \times 0$. $20 \times 2=$		
18-8-25BB	1.896	1.0	0
型枠		1. 9	m3
主 /十	1.80×1.40×4+1.60×1.00×4-0.318 2 2× π /4×4=16.162		
	1.00/1.10/1.1.00/1.00/1.00/1.0.010 2/1/1/11 10.102		
		16. 2	m2
簡易ゲート	底樋ゲート構造図参照		
ϕ 300			-1-14
	克拉 13 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1	1	基
足掛け金物	底樋ゲート構造図参照		
SW-30, φ19			
υπ ου, ψ10		4. 0	本
			,

種別:管路布設工規格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
VU	φ 100	m	1.5			1. 5	
DV90° エルボ	φ 100	個	2.0			2. 0	

種 別:管路布設工

細別/規格	算 式 / 図	数	量
VU	排水路工平面図参照	友人	里
φ 100		1.5	m
DV90° エルボ	排水路工平面図参照	1.0	111
φ 100		2.0	個
		2.0	IEI

種別:舗装保護工規格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
コンクリート保護 工	[18-8-25BB、t=10]	m3	0. 084			0.084	汚水管きょ工に計上

種 別:舗装保護工

細別/規格	第 式 / 図	数量
コンクリート保護	撤去・復旧工平面図参照	
工	$0.02m2 \times 4.2m = 0.084m3$	
[18-8-25BB、t=1		
0]		0.084 m3

種 別:工事用道路工 規 格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
(敷鉄板)	1. 524×6. 096×22	枚	10			10	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
(敷鉄板)	仮設工平面図参照	-/·	
	6+2+2=10		
1. 524×6 . 096×22			
		10	枚

種 別:土留・仮締切工 規 格:

/元 11日 ・				 	 	 	
細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘 要
(建て込み簡易土 留)	H=1.45m, W=4.70m	m	12. 4			12. 4	
土のう	1×2×2	個	4.0			4. 0	
大型土のう	1×12×2	個	24. 0			24. 0	

種 別: 土留・仮締切工

細別/規格	算 式 / 図	数	量
(建て込み簡易土 留)	排水路工平面図・排水路工構造図参照	20	==
留)	10. 0+2. 4=12. 400		
H=1.45m, W=4.70m		12. 4	m
土のう	仮設工平面図参照		
$1 \times 2 \times 2$			
	[信訊	4.0	個
大型土のう	仮設工平面図参照		
$1 \times 12 \times 2$			/177
		24.0	個

種 別:水替工 規 格:

况 俗.				•				
細別	規格	単位	一般計算書				合 計	摘要
ポンプ排水	工事用水中ポンプφ200	台	1				1	

細別/規格		算	式	図	数	量
<u> </u>	仮設丁平面図参昭) T'	14 /		女 人	里
.v. v > D1/1/	仮設工平面図参照 常時排水					
工事用水中ポンプ						
φ 200					1	台

種別:高中木植栽撤去工規格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
高中木撤去		本	10			10	

細別/規格	算 式 / 図	数	量
高中木撤去	植栽撤去・復旧工平面図参照		
		10	本

種 別:中低木植栽撤去・復旧工 規 格:

細 別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
ソメイヨシノ撤去 ・復旧	H=3.0m, C=0.12m, W=1.0m	本	1			1	
フジ棚撤去・復旧	H=3.0m~H3.5m、藤巻取り	m2	51. 9			51. 9	
ドウダンツツジ撤 去・復旧	H=0.8m, W=0.8m	本	4			4	

種 別:中低木植栽撤去・復旧工

細別/規格	算 式 / 図	数	量
ソメイヨシノ撤去	植栽撤去・復旧工平面図参照	2/1	
• 復旧			
H=3.0m, C=0.12m,			
W=1. Om		1	本
フジ棚撤去・復旧	植栽撤去・復旧工平面図参照		
H=3. Om			
藤巻取り		28.6	m2
フジ棚撤去・復旧	植栽撤去・復旧工平面図参照		
H=3.5m			
藤巻取り	技科樹土 第117五三國名四	23. 3	m2
去・復旧	植栽撤去・復旧工平面図参照		
H=0.8m, W=0.8m		4	本

種 別:汚水管きょ工 規 格:

細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
汚水管きょ工		式	1			1	

種別:舗装保護工規格:

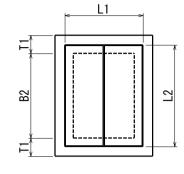
細別	規格	単位	一般計算書			合 計	摘要
コンクリート保護 工	[18-8-25BB、t=10]	m3	0. 084			0.084	汚水管きょ工に計上

細別/規格	算 式 / 図	数量
薄層カラー舗装	図面参照	
樹脂モルタル		
丰 尼工		99.40 m2
表層工	図面参照	
再生細粒As t=5cm		99.40 m2
不陸整正	図面参照	99.40 1112
		99.40 m2
舗装版切断	2.9+2.9+5.0=10.8	
		40.00
舗装版破砕	図面参照	10.80 m
		99.40 m2
殼運搬	$99.4 \times 0.05 = 4.97 = 5.00$	
±n.6n /\	4 07 × 0 05 11 07	5.00 m3
殼処分	$4.97 \times 2.35 = 11.67$	
		11.67 t
		11.07 t

集水桝の名称 1号集水桝 2200×1500×1300

	集水	桝の形状、	力法		
箇所	項目	記号	単位	数值	
	内空幅	B1	m	1.500	
	ツエ幅	B2	m	2.200	
桝本体	内空高	Ι	m	1.300	
	側壁厚	T1	m	0.200	
	底版厚	底版厚 T2		0.200	
	基礎材厚	Т3	m	0.300	
基礎材	基礎材幅	B3	m	2.100	
	本 诞的	B4	m	2.800	
	蓋掛幅	L1	m	0.000	
蓋版	金山油	L2	m	0.000	
	蓋掛高	h	m	0.000	
	蓋枚数	N	枚	2	

集水桝の施工順序								
○ 側壁を先行、底版を後打ち								
•	底版を先行、側壁を後打ち							



<u>B1</u> L1

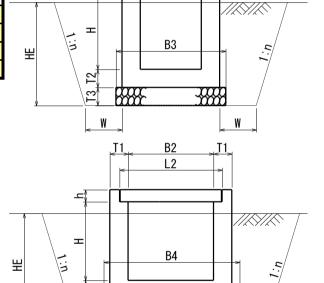
接続水路寸法										
NO	NO 幅WS(m) 高さHS(m) 水路タイプ 接続ター									
1	2.000	0.700	U型水路	貫入無し						
2	0.800	0.600	U型水路	貫入無し						
3										
4										

4			
		-	
接続管	渠寸法		
NO	外径D(m)		
1			
2			
3			

	掘削寸法	
項目	記号	数值
余裕幅	W (m)	0.500
床堀高	HE (m)	1.000
掘削勾配	1: n	0.500

С

土量変化率



W

W

数量一覧表 1号集水桝 2200×1500×1300

0.900

<u> </u>		1 2200 × 1500 × 1300			
種 別	項目	規格∙寸法	単位	数 量	備 考
	コンクリート	σ ck=18N/mm2	m^3	2.744	
	型枠		m [*]	19.880	
材料	基礎材		m^3	1.764	
171 17-1			m [*]	5.880	
	桝蓋		枚	2	
	床堀り		m^3	14.022	
作業土工	埋戻し		m^3	8.800	
▮╟Ѫ┸┸	残土		m^3	4.244	
	基面整形		m [*]	5.880	

数量計算表 1号集水桝 2200×1500×1300

全体	項 目	5 未小物 2200 ^ 10	計算式			数 量	単 位	備考
内空控除		全体		2.600×	1.500 =			MII . 2
NO.1水路控除								
Ro 2 水路控除								
会計								
型 枠								
型 枠								
型 枠								
型 枠								
型 枠								
型 枠								
型 枠		合計				2.744	m^3	
側壁内面-1	型 枠		1.900 ×		2ヶ所 =	5.700		
側壁内面-2 2.200× 1.300× 2ヶ所 = 5.720 蓋掛部-1 0.000× 0.000× 2ヶ所 = 0.000								
蓋掛部-1								
基礎材								
NO.1水路控除								
NO.1水路部(両端) 0.700× 0.200× 2ヶ所 = 0.280								
NO.2水路控除								
NO.2水路部(両端) 0.600× 0.200× 2ヶ所 = 0.240		NO.1水路部(両端)	0.700 ×	0.200 ×	2ヶ所 =	0.280		
NO.2水路部(両端) 0.600× 0.200× 2ヶ所 = 0.240		いるるよりなは	0.000	0.000	a. =r	2 2 2 2		
本様材								
基礎材		NO.2水路部(阿编)	0.600 ×	0.200 ×	2ケ所 =	0.240		
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材								
基礎材		合計				19 880	m²	
大塚 日本 1.500 2.800 5.880 m	基礎材		2.100 ×	2.800 ×	0.300 =			
・掘削幅								
・棚削幅 W2= 2.200+ 2×0.200+ 2×0.500= 3.600 m ・底面積		те жите W1=	1.500+					
・底面積 A1 2.900× 3.600 = 10.440 m² ・地表部面積 A2 3.900× 4.600 = 17.940 m² A1×A2 = 10.440× 17.940 = 187.294 - 1.000 ######## + 17.940 ######## 1/2) / 3 = 14.022 m³ 角錐台の公式 残 土 ・躯体部 V1 1.900× 2.600× 0.700 = 3.458	,,,, ,,A	• 7班 自 温						
・地表部面積 A2 3.900× 4.600 = 17.940 m ² A1×A2 = 10.440× 17.940 = 187.294 - ・床掘土量 V =HE×{A1+A2+(A1×A2) ^{1/2} }/3= 14.022 m ³ 角錐台								
A1×A2 = 10.440× 17.940 = 187.294 - ・床掘土量 V = HE × [A1+A2+(A1 × A2) ^{1/2}]/3 = 1.000 ######## + 17.940 ######## 1/2) / 3 = 14.022 所3 角錐台の公式 残土 ・躯体部 V1 1.900× 2.600× 0.700 = 3.458 ・基礎材部 V2 2.100× 2.800× 0.300 = 1.764 ・合計 V3=V1+V2= 3.458+ 1.764 = 5.222 ・残土 Vz=V-Vu/C= 14.022- 8.800 / 0.900 = 4.244 m³ 埋戻し Vu = V - V3 = 14.022 - 5.222 = 8.800 m³								
・床掘土量 V=HE×{A1+A2+(A1×A2)^1/2}/3=							_	
1.000 ######### + 17.940 ####################################		·床掘土量	V =HE×{A		$(A2)^{1/2}$]/3=		3	角錐台
・基礎材部 V2 2.100× 2.800× 0.300 = 1.764 ・合計 V3=V1+V2= 3.458+ 1.764 = 5.222 ・残土 Vz=V-Vu/C= 14.022- 8.800✓ 0.900 = 4.244 m³ 埋戻し Vu = V - V3 = 14.022 - 5.222 = 8.800 m³					1 /0	14.022	m	
・合計 V3=V1+V2= 3.458+ 1.764 =	残 土	•躯体部 V1	1.900 ×	2.600 ×	0.700 =	3.458		
・残土 Vz=V−Vu/C= 14.022− 8.800 / 0.900 = 4.244 m³ 埋戻し Vu = V − V3 = 14.022 − 5.222 = 8.800 m³		·基礎材部 V2	2.100 ×	2.800 ×	0.300 =	1.764		
埋戻し Vu = V - V3 = 14.022 - 5.222 = 8.800 m ³		•合計 V3=V1+V2=	3.458+	1.764 =		5.222		
		•残土 Vz=V-Vu/C=	14.022—	8.800/	0.900 =	4.244	m ³	
基面整形 ·基礎材敷設面積 2.100× 2.800 = 5.880 m ²	埋戻し	Vu = V - V3 =	14.022 -	5.222 =		8.800	m^3	
	基面整形	•基礎材敷設面積	2.100 ×	2.800 =		5.880	m [*]	

汚水数量計算書



汚水 管きょ工数量集計表

種別・細別	規格	単位	1	2	3	4			数量	設計値
管路延長										
	φ 200 VU	m	13. 54	4. 12	5. 41	11. 20			34. 27	34. 3
		m								
管路土工		式							1.00	1.0
	機械掘削工		53. 35	28. 41	29. 86	29. 71			141. 33	140. 0
管路掘削	BHO. 20m3, 土砂 機械投入埋戻工	m3								
管路埋戻	BHO. 20m3, 埋戻砂 機械投入埋戻工	m3	7. 62	3. 45	5. 04	4. 13			20. 24	20.0
管路埋戻	BHO. 20m3, 流用土 運搬距離L= km	m3	41. 46	22. 70	22. 05	23. 16			109. 37	110.0
残土処理	BHO. 20m3, 土砂	m3	7. 28	3. 19	5. 36	3. 97			19.80	20.0
基面整正	人力	m2	15. 58	6. 91	9. 87	8. 64			41. 00	41.0
素掘り工	1:0.5	m			1.11				1. 11	1. 1
建込簡易土留工	H=3.5m	m	13. 54	4. 12	4. 30	11. 20			33. 16	33. 0
舗装撤去工		式							1.00	1.0
舗装版切断工	再生砕石RC-40 t=15cm	m2	10.00						10.00	10.0
舗装版破砕工	再生細粒度As t=4cm	m2	6. 75						6. 75	7. 0
	運搬距離L= km								0. 27	
As殼処理	BHO. 20m3, As殼	m3	0. 27							0.3
	As掘削材	t	2. 35						2. 35	2. 0
舗装復旧工	再生細粒度As	式							1. 00	1.0
表層工	t=4cm 再生砕石RC-40	m2	6. 75						6. 75	7. 0
路盤工	t=15cm	m2	5. 25						5. 25	5. 0
管布設工		式							1.00	1. 0
硬質塩ビ管	呼び径φ200	m	11.74	3. 22	3.85	9. 40			28. 21	28. 2
埋設シート	W=150mm	m	11. 43	3. 07	3. 77	9. 10			27. 37	27. 4
	W TOOMIN									
数 甘 / * T		-4-							1.00	1.0
管基礎工		式								
砂基礎	BHO. 20m3, 埋戻砂	m3	1. 56	0. 69	0.99	0.86			4. 10	4.0
マンホール工		式							1.00	1.0
組立1号マンホール材料		式							1.00	1. 0
削孔費	18 70 0 0 7	式							1.00	1.0
ブロック据付工	1号 深3.0m以下 平均h=2.307m	箇所							7. 00	7. 0
底部工	組立式1号	箇所							7.00	7.0
副管材料		式							1.00	1.0

汚水管布設・土留工数量計算書

管布設工 数量計算書(1)

路線名	マンホール番号	路線延長	上下流	基礎減長	基礎延長 管渠延長	管種·管経	管基	礎	上下流	平 均	掘削幅	機械掘削	砂 機械埋戻	流用土 機械埋戻	残土処分	基面 整正	舗装幅	表層厚		舗装切断		[旧
11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11		山冰延风	人孔種		管渠延長	本数半管	砕石	砂。				1001001001	機械埋戻					(現況/復旧)	(復旧)	(掘削時)		
	No.	m		m	m	HP/VU	m ²	m^3	m	m	m	m ³	m^3	m^3	m^3	m ²	m	m	m	m	m^2	m^2
	1-1	0.50	1号	1.05		VU200	砂		2.56		0.05	20.00	0.00	15.00	0.01	5 10						
1	1-2	8.52	1号	0.90	7.62	2	砂	0.71	2.60	2.580	0.95	20.88	3.39	15.90	3.21	7.10						
1	1-2	1.00	1号	0.53		VU200	119		2.62		0.05	10.00	1.00	7.04	1.05	0.41						
1	+1.60 +1.60	1.60		0.45 0.53	1.15 2.89	VU200	 砂	0.24	2.97	2.795	2.25	10.06	1.20	7.84	1.35	2.41						-
1	2-1	3.42	1号	0.53		1	119	0.61		3.150	2.10	22.41	3.03	17.72	2.72	6.07	2.50	0.04	0.10	10.00	6.75	5 25
1	2 1	3.42	1 /2	0.40	2.91	1		0.01	3.33	3.130	2.10	22.41	3.03	11.12	2.12	0.07	2.50	0.04	0.19	10.00	0.75	0.20
										=												
										-												
										-												
																						-
																						_
										-												
		1																				
						'	1															
										<u> </u>												
		1		 																		
					11.0	4.00 /=			<u> </u>								<u> </u>	<u> </u>				
	۸ عا	10.54			11.43			1.50				E0.05	7.00	41.40	7.00	15.50				10.00	6.75	
	合 計	13.54		1	11.74	3		1.56				53.35	7.62	41.46	7.28	15.58				10.00	6.75	5.25

管布設工 数量計算書(2)

									<u> </u>		<i></i>		• • •		<u> </u>							
路線名	マンホール番号	路線延長	上下流	基礎減長	基礎延長 管渠延長	管種· 木数	管経 坐答	管	基礎砂	上下流掘削深	平 均掘削深	掘削幅	機械掘削	砂 機械埋戻	流用土 機械埋戻	残土処分	基面 整正	表層厚	舗装厚(復円)	舗装切断 (掘削時)	仮復 舗装	复旧 砕石
	No.	m	ノくコロ1至	m	m	HP/	VII	砕石 m ²	m ³	m	m m	m	m^3	m ³	m ³	m ³	m^2	m	m	m	m ²	m ²
	2-1	111	1号	1.05		VU	200	III	<u> </u>	3.33	111	111	III	III	III	III	III	111	111	111	III	III
2	3-1	4 19	1号	0.90		1	200 I	14	0.69	2.33	3.065	9.95	28.41	3.45	22.70	3.19	6.91					
	3-1	4.12	1万	0.90	3.22	1			0.09	2.80	3.000	2.23	26.41	3.43	22.70	5.19	0.91					
							1															
							1															
							1		ı													İ
																						
									1													I
																						
							ı															
																						l
																						ļ Ī
																						Į Į
																						I
																						
										1	1											
							l .		ı													
											1											
							1		l .													
											1											
									<u> </u>													
										1	1											
							<u> </u>		<u>I</u>	<u> </u>		<u> </u>										
																						li
					3.07	4.00r	n/木	<u> </u>		1		1								 		
	合 計	4.12			3.22	1.001	·/ / *		0.69		1		28.41	3.45	22.70	3.19	6.91					
		4.14		1	3.44	1		L	0.09	<u> </u>		<u> </u>	40.41	5.40	44.10	5.19	0.31	<u> </u>				

管布設工 数量計算書(3)

		1				<u>H</u>						<u> </u>					I	A B			
路線名	マンホール番号	路線延長	上下流	基礎減長	基礎延長 管渠延長	管種·管経本数 半管	管	基礎砂	」上下流 掘削深	平均掘削深	掘削幅	機械掘削	砂 機械埋戻	流用土 機械埋戻	残土処分	基面 整正	表層厚	舗装厚(復旧)	舗装切断 (掘削時)	仮復 舗装	夏旧砕石
	No.	m	/(101王	m	m	HP/VU	m ²	m ³	m	m	m	m^3	m^3	m^3	m^3	m^2	m	m	m	m ²	m ²
	3-1	111	1号	0.53			1 7	<u> </u>	3.48	111		ш			ш	ш	111	111	111	ш	ш
3	+4.30	4.30		0.45			<u> </u>		1.63	2.555	2.25	24.72	4.24	18.76	3.88	8.48					
	+4.30			0.53			7	沙	1.63												
3	EP	1.11	1号	0.45				0.14			2.40	5.14	0.80	3.29	1.48	1.39					
			-																		
								•													
						_															
							-														
								1		-											
										-											
										-											
										-											
						l .															
							1			1	1			1							
								1													
										1				1							
								•													
			_]				1							
									<u> </u>					<u> </u>							
					3.77	4.00m/本	1			1			_								
	合 計	5.41]	3.85	1		0.99				29.86	5.04	22.05	5.36	9.87					

管布設工 数量計算書(4)

	1	1					- 17					<u> </u>							1		
路線名	マンホール番号	路線延長	上下流	基礎減長 人孔減長	基礎延長	管種·管経 本数 半	E 管 管 砕石	基礎 砂	_上下流 - 掘削深	平 均掘削深	掘削幅	機械掘削	砂 機械埋戻	流用土 機械埋戻	残土処分	基面 整正	表層厚	舗装厚(復旧)	舗装切断 (掘削時)	仮復 舗装	夏旧 - 砕石
	No.	m	ノてリロリ王	m	m m	HP/VU	m ²	m ³	m	m	m	m^3	m^3	m^3	m^3	m^2	m	m	m	m ²	m ²
	4-1	111	1号	1.05			1111	砂	1.72	111	111	<u> 111</u>	1 111	<u> 111</u>			111	111	111	111	
4	4-2	2.00		0.90	1.10	1			2.42		0.95	3.93	0.43	2.76	0.86	0.90					
-	4-2	2.00	1号	1.05	8.15	VU200		」 0.00	2.44		0.50	0.00	0.10	2.10	0.00	0.00					
4	3-1	9.20	1号	0.90	8.30			0.77		2.950	0.95	25.78	3.70	20.40	3.11	7.74					
	3 1	0.20		0.00	0,00			3111	0.10		0.00		31.10	20110	3,11						
						<u> </u>															
								•													
								1													
								1		-											
								1													
								•													
]							
						т		1		1		1		1							
								1	1												
								1	1					1							
										1											
				<u> </u>	0.10	4.00m/4	_	+	1		1	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>			<u> </u>				
	合 計	11.20		-	9.10			0.86		1		29.71	4.13	23.16	3.97	8.64					
		11.40		<u> </u>	9.40	ა		0.80	יי	L	<u> </u>	29.11	4.13	43.10	5.97	0.04					

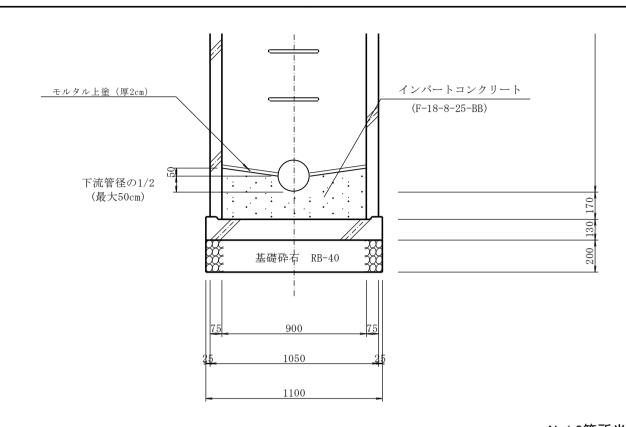
汚水マンホール材料集計表

組	立1号マンホール材料集計	 表	
名 称	規 格	単位	数量
圧力開放型人孔鉄蓋(受枠共)	φ 600,T-14,H=110(鍵付)	組	7
	φ 600,T-25,H=110(鍵付)	組	
副管	φ 150	m	4.17
転落防止梯子	φ 600用	個	5
調整金具	25mm	組	5
	45mm	組	2
調整モルタル		m3	0.041
	1875kg/m3	kg	76.88
	径600×高50	個	1
調整リング	径600×高100	個	3
	径600×高150	個	4
	上径600×下径900×高300	個	3
斜壁	上径600×下径900×高450	個	3
	上径600×下径900×高600	個	1
	径900×高300	個	
	径900×高600	個	
直壁	径900×高900	個	
	径900×高1200	個	2
	径900×高1500	個	
	径900×高1800	個	
	径900×高600	個	1
躯体ブロック	径900×高900	個	
	径900×高1200	個	2
	径900×高1500	個	
	径900×高1800	個	4
底 版	高130	個	7
7,04	塩ビ管用, φ150	個	-
可とう継手	塩ビ管用, φ 200	個	13
	塩ビ管用, φ 250	個	
削孔	φ 150塩ビ管用	箇所	3
	φ 200塩ビ管用	箇所	9
	φ 250塩ビ管用	箇所	<u> </u>
ブロック据付工	₩23.00m以下	箇所	7
底 部 工	- 5.00m以下 砕石基礎(t=20cm)	<u> </u>	7

組 立 式 1 号 マ ン ホ ー ル 計 算 書

マンホール	マンホール	ut fan 🛨	流出管		流	入 管			副	管		鉄	蓋	転落防止	調整	金具	調整二	Eルタル		整リン			斜星	Ě		直		昼				躯		*	底	版	可とう	5継手	\top	削	孔
番 号	深さ	地盤高	管径 mm			管底高		内	外	管径	高さ		T25					体積				300	450	600	300	600										0 15	0 20	00 2	50 1		250
No.	m	m	管底高 m		mm	m	mm	箇所	箇所	mm	mm	組	組	個	組	組	mm	m3	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個(1 個	個	1 (1	固	固箇	所 籄	節所 箇所
			200	ļļ		ļ	<u> </u>		ļ														İ				- 1														
1-1	2. 450	23. 40	20. 950	}i	200	21. 910	060		1	150	960	1		1	1		10	0.002	1	1	İ		1				i				İ				. 1		1	L		1	1
			200	H	200	21. 910	300		1	100	900										<u> </u>					1 1					<u>-</u>	- -			+				+	+	+
				├ ──┼		ļ 																	İ				- 1														
1-2	2. 513	23. 40	20.887		200	20. 907	20		 			1		1	1		23	0.006		1				1			l						- 1		. 1		2	2			1
			200																																					T	
2-1	2. 958	23. 80	20. 842	├	200	20. 862 22. 360	20		ļ <u>.</u>	150	1510	1		1	1		18	0.004		1			1				- 1	1					1		1		9	2		1 .	2
	2.000	20.00		H	200	22. 300	1918		1	150	1918	-		-	-		10	0.001		-	-		-			1		-			<u>-</u>	-	-		+	-	+	_	+	+	-
			200	} †	200	20. 821	1693		1	150	1693												İ				I				İ										
3-1	3. 372	22.50	19. 128		200	19. 148	20					1		1		1	32	0.008	1			1					- 1	1					1		. 1		2	2		1	2
			200																																						
4.1	1.610	20. 80	19. 190												1		90	0.005		1		1	İ				į				İ		, [İ	Ι,			2		İ	,
4-1	1. 610	20. 80			200	19. 210	20					1			1		20	0.005		1		1											1		1	·		-		-	1
			200	} ¦		 	<u> </u>																				İ														
4-2	2. 334	21.50	19. 166	}	200	19. 186	20					1		1		1	44	0.011	1				1				I				İ				. 1		2	2			1
			200																												T		1				\top	\top		十	+
						[İ				i							İ			١.	.		İ	
EP	0.910	20.00	19.090		200	19. 117	27					1			1		20	0.005			1	1									1				1		2	2			1
				ļļ		ļ	<u> </u>																				- 1				ŀ		ı								
				} 		<u> </u>	<u> </u>																				1						- 1								
				\vdash		 	<u> </u>														 		 	-		 			 			-+	-+	-		-	╫	+	+	+	+
			 	J†			-																				- 1														
				t		 	! !																				i														
						İ																	l				- 1						1					Ī		\neg	\neg
				<u> </u>		ļ																																			
				 			<u> </u>																ļ	-		-							<u></u>					-		\dashv	$-\!$
				} 		 	!																																	ļ	
				-		 	<u> </u>																				ı						- 1								
																											- 1				<u> </u>		- †	_			\dashv	+	\neg	十	\neg
																											ļ														
				<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>												<u> </u>		<u> </u>	ļ		<u> </u>		<u> </u>							_			_	—	_		_	——
			L	} ¦		<u> </u>	-																				ļ														
			[}		<u> </u>	-		ļ																		į														
				H		<u> </u>	<u> </u>												 		<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>		1 1	1						-		+		+	+	+	+	+
						İ																					İ														
				<u> </u>		ļ							_							 						Ī	Ī		Ī		Ī										
				} ¦		<u> </u> 	<u> </u>				 																İ														
				\vdash		<u> </u>	<u> </u>								-				1		<u> </u>	-	<u> </u>			\vdash						+	+		-		+	-	+	+	+
			 	┟──┤		ļ																					ļ														
						} 	<u> </u>		 																		į				- 1										
						ļ																Ì									ı		T	i		i			T	1	\top
				ţ]		ļ	<u> </u>	ļ	ļ																		- 1														
				H															1	—	<u> </u>			 		H							+		-		╄		\dashv	+	$+\!\!\!-$
	平均																										ļ						-					ļ			
合 計	2. 307								3	150	4171	7		5	5	2		0.041	3	4	1	3	3	1			į	2			1		2		. 7	.	1	3	:	3	9
				<u> </u>		1		ı																		. i	;							i				i_		ـنــ	

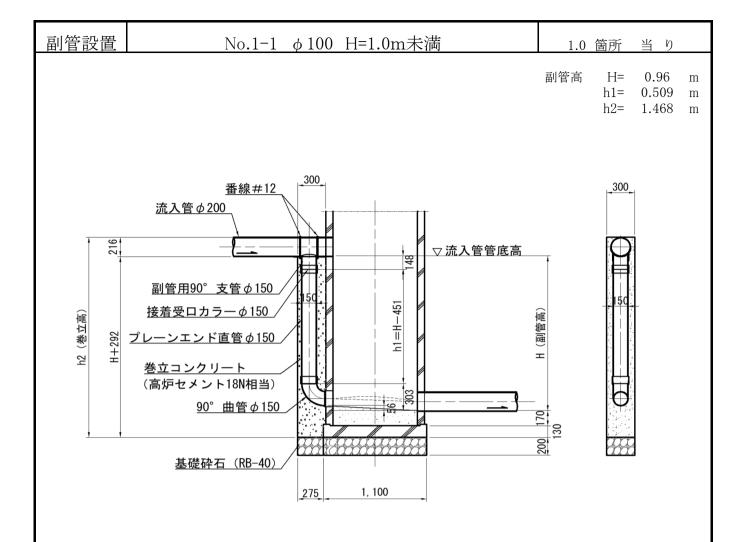
1号人孔底部工($VU\phi200$)单位数量計算書



N=1.0箇所当り 項目 数量算定式 数量 単位 摘要 1号人孔底部工(VU ϕ 150) 1.インバードコンクリート F18-8-25BB $0.90 \times 0.90 \times \pi/4 \times (0.075+0.17)-0.20$ m^3 $\times 0.20 \times \pi / 4 \times 1/2 \times 0.90$ 0.14 2.モルタル上塗工 配合1:2,t=2cm $0.90 \times 0.90 \times \pi / 4 - 0.20 \times 0.90 + 0.20 \times \pi$ m^2 $\times 1/2 \times 0.90$ 0.74 3.基礎砕石 RB-40,t=20cm $1.10 \times 1.10 \times \pi/4 = 0.95 \text{m}^2$ m^3 0.95×0.20×1.20(割増し) 0.23 4.基面整正 人力 m^2 0.95 $1.10 \times 1.10 \times \pi/4$

副管 数量集計表

人孔NO.((1号人孔)	No.1-1	No.2-1	No.3-1			計	
副管高(m)		0.960	1.518	1.693				
副管取付工	1.0m未満	1					1	箇所
	1.0m以上						_	
	1.5m未満							箇所
	1.5m以上 2.0m未満		1	1			2	箇所
	2.0m以上		1	1				
	2.5m未満							箇所
	2.5m以上 3.0m未満							箇所
プレーンエンド直管	φ 100							本
プレーンエント・直管	φ 150	0.13	0.28	0.33			0.740	本
プレーンエント・直管	φ 200							本
90° 曲管	φ 100							個
90°曲管	φ 150	1	1	1			3	個
90°曲管	φ 200							個
副管用90°支管	φ 100							個
副管用90°支管	φ 150	1	1	1			3	個
副管用90°支管	φ 200							個
接着受口カラー	φ 100							個
接着受口カラー	φ 150	1	1	1			3	個
接着受口カラー	φ 200							個
コンクリート	F-18-8-25-BB	0.102	0.140	0.150			0.392	m3
型枠	小型	1.285	1.787	1.944			5.016	m2
基礎砕石	RB-40	0.080	0.080	0.080			0.240	m2
番線	#12	0.140	0.140	0.140			0.420	m
		0.420	m ×	単位重量 0.042	kg/m	=	0.018	kg



名 称	規格	計算式	数量
	RB-40		
基礎砕石	t=20cm	0.275×0.300	0.08 m^2
		$0.300 \times 0.300 \times 1.468 - (0.165^2) \times \pi/4$	3
コンクリート	F-18-8-25BB	\times 0.896 + 0.216 ² \times $\pi/4$ \times 0.300)	0.102 m^3
开(J+九)		$(0.300 \times 2 + 0.300) \times 1.468$	1 995 2
型枠		$-$ 0.216 ² \times $\pi/4$ \times 1	1.285 m ²
副管用支管	200×150		1個
90° 曲管	φ 150		1 個
	Ψ 100		1 E
接着受口カラー	φ 150		1 個
プレーンエント゛			(4m/本)
直管	φ 150	0.509	0.5 m
番線	#12		0.14 m
田水	# 12		0.14 III

副管設置	No.2−1 φ100 H=2.0m未満	1.0	箇所	当り	
		副管高	H= h1= h2=	1.518 1.067 2.026	m m m
h2(卷立高) H+292	巻立コンクリート (高炉セメント18N相当) 90°曲管 Ø 150	200 170 H (副臂高) 130 H (副臂高)	300 150		

Т

名 称	規格	計 第 式	数 量
	RB-40		
基礎砕石	t=20cm	0.275×0.300	0.08 m^2
		$0.300 \times 0.300 \times 2.026 - (0.165^2 \times \pi/4)$	
コンクリート	F-18-8-25BB	\times 1.454 + 0.216 ² \times $\pi/4$ \times 0.300)	0.140 m^3
		$(0.300 \times 2 + 0.300) \times 2.026$	
型枠		$-$ 0.216 ² \times $\pi/4$ \times 1	1.787 m^2
副管用支管	200×150		1 個
90° 曲管	φ 150		1 個
接着受口カラー	φ 150		1 個
プレーンエント゛			(4m/本)
直管	φ 150	1.067	1.1 m
番線	#12		0.14 m

副管設置	No.3−1 φ100 H=2.0m未満	1.0	箇所	当り	
		副管高	H= h1= h2=	1.693 1.337 2.201	m m m
h2(卷立高) H+292	巻立コンクリート (高炉セメント18N相当) 90°曲管 φ 150	200 170 H (副管高) 130	300		

名 称	規格	計算式	数 量
	RB-40		9
基礎砕石	t=20cm	0.275×0.300	0.08 m^2
		$0.300 \times 0.300 \times 2.201 - (0.165^2 \times \pi/4)$	9
コンクリート	F-18-8-25BB	\times 1.724 + 0.216 ² \times $\pi/4$ \times 0.300)	0.150 m^3
		$(0.300 \times 2 + 0.300) \times 2.201$	0
型枠		$-$ 0.216 ² \times $\pi/4$ \times 1	1.944 m^2
副管用支管	200×150		1 個
90° 曲管	φ 150		1 個
接着受口カラー	φ 150		1 個
プレーンエント゛			(4m/本)
直管	φ 150	1.337	1.3 m
番線	#12		0.14 m