工事起工 概要書

部 長	次:	長	課	長	課長	補佐	係	長	審査	員	設計者							
執行年	度			平成	3 0	年度												
工 事 番 工 事	: 号 名	н	30八	郷中	学校ク	ブラウ	ンド	改修工	事		第	3 0 -	-01	- 0		1 — 0 1. 設計	01号 書	•
工 事 場 又は履行	,所 場所				石	岡市		枯	岡									
施工方			請負原契約年月日年月日															
工期又履行期	は間		平	成	左	F	月	E] カ	ら ^및	区成 31	年	1 月	3 1	1 月	まで	F	間
受注	者																	
費	目		起	I		3	第1	回変更		増	∦ 減 (△))	亦亩主	書名 に	付する	丁重価	枚	
起工	額																	青負比率
請負(委に付する													請負」	七率:直	2工(前[回変更)	時の請う	負決定額 積算額
工事(業	務) 格																	積算額 位止め)
測量試験	食費												変更和		事価格	. 12.74	_	円
又は工事 消費税相													_ 請負よ	七率			_	
請負(委													変更		格		_	円
決定	額																	
エ	事			要			- 1.		Lyrr			Luc =	 				l	Lori
	内	7	<u> </u>		7	規格 1	. 3	数量 1	単位	1	規格2	数量	建 2 単	位 2	規模	各 3	数量3	単位 3
公園整備工	_事					A =		18500	m 2	2								
土工 N=	= 1. (0式			•													
特殊針葉植		今舗:	装工	A =	18.	5.0	0.0.	0 m²										
147/12/12/01/2	1/201/201	<u> низ</u>						<u> </u>										
変更理由																		
及																		

工事数量総括(内訳)表

実施 起工 設計書

<u> 30-01-000-1</u> 工事区分 工種 種別	数量		金額	◇Ⅲ □	リ内訳	工設記
<u> 工争区分 </u>		半江	並 領		い ト』 <u>助</u> (
ノソマ 17年間						
	1	式				
土工	1					
	1	式				
掘削工				掘削	3, 300. 000	m3
	1	式				
残土処理工				土砂等運搬	3, 640. 000	m3
				→ 整地	3, 640. 000	m3
	1	式				
排水構造物工						
				-		
/6-246 [1	式			400.000	
作業土工				床掘り	420.000	m3
	1	式		埋戻し	80.000	m3
側溝工	1	14		プレキャストU型側溝	244. 000	•••
別件上						m +/-
	1	式		─ 側溝蓋	472. 000	枚
管渠工	1				2, 006. 000	m
日水上					2, 000. 000	111
	1	式				
集水桝・マンホール工	_			プレキャスト集水桝	6.000	箇所
	1	式				
構造物撤去工						
				_		
	1	式				
構造物取壊し工				コンクリート構造物取壊し	7.000	m3
				-		
	1	式				
運搬処理工					7. 000	m3
		式		─	7. 000	m3
H-1.#\+\\#\+\-	1	式		n → >= +11- 1 , /** +44- +-	1 100 000	
排水構造物撤去工				暗渠排水管撤去	1, 188. 000	m
	1	式				
`ラウンド・コート整備	1	- 4				
//* I = I IE III						
	1	式				
グラウンド・コート施設整備工						
	1	式				
競技施設工				ヒ゜ッチャーフ゜レート	1. 000	箇所
				ホームヘ゛ース	1.000	箇所
	1	式		塁ベース	3.000	箇所
n serv						
	1	式				
	1			1		

工事数量総括(内訳)表

第 30-01-000-1	数量		夕 宛		细则内部	工 設計
工事区分 工種 種別 舗装工	数重	早仏	金額		細別内訳	
開 衣上						
	1	式				
特殊針葉樹皮混合舗装				路床工	18, 500. 000	m2
エ				路盤工	18, 500. 000	m2
	1	式		表層工	18, 500. 000	m2
共通仮設						
				4		
	1	式				
共通仮設費						
	1	式		=		
安全費	1			安全管理費	30.000	人日
为工 员				- 人工日本京	00.000	Ж
	1	式				
直接工事費計						
				\dashv		
11 \\ \text{7 \text{1-1} \\ \t	1	式				
共通仮設費 (率計上)						
	1	式				
共通仮設費計 共通仮設費計	1	- (
				_		
	1	式				
純工事費						
				-		
現場管理費	1	式				
先杨官珪 質						
	1	式				
工事原価						
				4		
	1	式				
一般管理費等						
	1	式		7		
契約保証費用	1	10				
大小小						
	1	式				
工事価格						
		,		-		
	1	式				
消費税相当額						
	1	式		7		
請負工事費	1	- 4				
				_		
	1	式				

第 30-01-000-1-001 号					_実施 起工 設計書
工事区分 工種 種別 細別 規格	数 量	単位	単 価	金額	摘 要
グラウンド整備					
土工					
掘削工.					
掘削	3, 300. 000	m3			
	3, 333, 333	mo .			施工P
掘削 土質(土砂),施工方法(オープンカット),押土の有 無(有り),施工数量(普通土30,000m3未満・ 湿地軟弱土)	3, 300. 000	m3			- 第0001号代価表
残土処理工					
土砂等運搬					
	3, 640. 000	m3			施工P
土砂等運搬 土砂等発生現場(標準), 積込機種・規格(バッ クホウ山積0.45m3 (平積0.35m3)), 土質(土砂 (岩塊・玉石混り土含む)), DID区間の有無 (無し), 運搬距離 (km) (DID区間無) (4.5 km以下)	3, 640. 000	m3			- 第0002号代価表
整地	3, 640. 000	m3			
整地	,				施工P 第0003号代価表
作業区分(残土受入れ地での処理)	3, 640. 000	m3			
排水構造物工					_
作業土工					
床掘り -	400,000	. 0			
	420. 000	m3			施工P
床掘り 土質区分(土砂),施工方法(標準),土留方式 の種類(無し),障害の有無(障害無し)	420. 000	m3			-第0004号代価表
埋戻し	80. 000	m3			-
				ı	1

第 30-01-000-1-001 号

実施 起工 設計書

工事区分 工種 種別 細別 規格	数 量	単位	単 価	金額	摘要
埋戻し 施工方法(最大埋戻幅1m未満)	80. 000	m3			施工P 第0005号代価表
側溝工					
プレキャストU型側溝	244.000				
	244. 000	m			
長尺 U字溝 (KUS300*300) 作業区分(据付), U字側溝種類 (KUS300*300), 夜間作業の有無(無), 時間的制約の有無(無し), 施工箇所による補正(無), 基礎砕石 施工の有無(有), 基礎砕石の種類(再生クラッシ ヤーラン RB-40), 基礎砕石設計数量(0.5 m3/10 m)	132. 000	m			
長尺 U字溝 (KUS300*400) 作業区分(据付), U字側溝種類(KUS300*400), 夜間作業の有無(無), 時間的制約の有無(無し), 施工箇所による補正(無), 基礎砕石 施工の有無(有), 基礎砕石の種類(再生クラッシ ャーラン RB-40), 基礎砕石設計数量(0.5 m3/10 m)	8. 000	m			
深溝 U 字溝 (KDS300*500) 作業区分(据付), U字側溝種類(KDS300*500), 夜間作業の有無(無), 時間的制約の有無(無し), 施工箇所による補正(無), 基礎砕石施工の有無(有), 基礎砕石の種類(再生クラッシャーラン RB-40), 基礎砕石設計数量(0.5 m3/10 m)	22. 000	m			
深溝 U 字溝 (KDS300*600) 作業区分(据付), U字側溝種類(KDS300*600), 夜間作業の有無(無), 時間的制約の有無(無し), 施工箇所による補正(無), 基礎砕石施工の有無(有), 基礎砕石の種類(再生クラッシャーラン RB-40), 基礎砕石設計数量(0.5 m3/10 m)	77. 000	m			
深溝 U 字溝 (KDS400*1000) 作業区分(据付), U字側溝種類(KDS400*100 0), 夜間作業の有無(無), 時間的制約の有無 (無し), 施工箇所による補正(無), 基礎砕石 施工の有無(有), 基礎砕石の種類(再生クラッシ ヤーラン RB-40), 基礎砕石設計数量(0.65 m3/1 0m)	5. 000	m			

宝施 起工 設計書

30-01-000-1-001 号	W =	227.71))/ / /	A 4	実施 起工 設計
工事区分 工種 種別 細別 規格	数 量	単位	単 価	金額	摘要
調整コンケリート 構造物種別(無筋・鉄筋構造物),施工条件(打設量10m3/日未満かつ高2m以下),コンケリート 規格(18-8-25(高炉)),養生工の種類(一般養生),現場内小運搬の有無(無し),費用 の内訳(全ての費用)	2. 000	m3			施工P —第0006号代価表
側溝蓋 -	472. 000	枚			
コンクリート側溝蓋(IS-300) 作業区分(据付),蓋版の種類(IS-300),夜間 作業の有無(無),時間的制約の有無(無し), 施工箇所による補正(無)	448. 000	枚			
コンクリート側溝蓋(IS-400) 作業区分(据付),蓋版の種類(IS-400),夜間 作業の有無(無),時間的制約の有無(無し), 施工箇所による補正(無)	8. 000	枚			
鋼鉄製蓋布設(長尺U字溝)(T14 3 -					
調政製品和設(投入し子供)(114 3 00用)作業区分(据付),蓋版の種類(T-14 300用),夜間作業の有無(無),時間的制約の有無(無し),施工箇所による補正(無)	15. 000	枚			
鋼鉄製蓋布設(長尺U字溝)(T14 4 - 00用) 作業区分(据付),蓋版の種類(T-14 400用), 夜間作業の有無(無),時間的制約の有無(無 し),施工箇所による補正(無)	1. 000	枚			
管渠工					
暗渠排水管	2, 006. 000	m			
暗渠排水管(VU300)	64. 000	m			第0007号代価表
暗渠排水管(VU500)	6. 000	m			第0008号代価表 20180-
暗渠排水管(φ100)	1, 508. 000	m			— 第0009号代価表
暗渠排水管(φ150)	428. 000	m			— 第0010号代価表
集水桝・マンホール工	120.000				

工事区分 工種 種別 細別 規格	数 量	単位	単 価	金 額	摘 要
プレキャスト集水桝	6. 000	箇所			
	3, 333	E4/21			施工P
プレキャスト集水桝(600*600*850) 作業区分(据付),製品質量(kg/基)(800kg を超え1200kg以下),基礎砕石の有無(有り) ,費用の内訳(全ての費用)	4. 000	基			——第0011号代価表 ——
					施工P
プレキャスト集水桝(材料費)	4. 000	基			— 第0012号代価表
	4.000	坐			施工P
プレキャスト集水桝 (600*600*550) 作業区分(据付),製品質量 (kg/基) (800kg を超え1200kg以下),基礎砕石の有無(有り) ,費用の内訳(全ての費用)	1. 000	基			— 第0011号代価表
					施工P
プレキャスト集水桝(材料費)	1. 000	基			— 第0013号代価表
	1.000	- 本			施工P
プレキャスト集水桝 (700*700*1300) 作業区分(据付),製品質量(kg/基)(1600k gを超え2200kg以下),基礎砕石の有無(有り),費用の内訳(全ての費用)					— 第0014号代価表
	1. 000	基			
**					施工P
プレキャスト集水桝(材料費)	1. 000	基			— 第0015号代価表
靠造物撤去工 ————————————————————————————————————					
構造物取壊し工					
コンクリート構造物取壊し					
	7. 000	m3			
構造物とりこわし 構造物区分(鉄筋構造物),工法区分(機械施工),施工規模による加算(10m3未満),時間 的制約を受ける場合の補正(無),夜間作業 補正(無),低騒音・低振動対策(必要)	5. 000	m3			
構造物とりこわし 構造物区分(無筋構造物),工法区分(機械施工),施工規模による加算(10m3未満),時間 的制約を受ける場合の補正(無),夜間作業 補正(無),低騒音・低振動対策(必要)	2. 000	m3			
運搬処理工 -					

宝施 起工 設計書

第 30-01-000-1-001 号					実施 起工 設計書
工事区分 工種 種別 細別 規格	数 量	単位	単 価	金額	摘 要
殼運搬	7,000	0			
	7. 000	m3			施工P
殻運搬(二次製品) 殻発生作業(Co (無筋・鉄筋) 構造物とりこ わし),積込工法区分(機械積込),DID区間の 有無(無し),運搬距離(km) (DID区間無) (22.5km以下),費用の内訳(全ての費用)	5. 000	m3			
					施工P
殻運搬(無筋) 殻発生作業(Co (無筋・鉄筋) 構造物とりこ わし), 積込工法区分(機械積込), DID区間の 有無(無し), 運搬距離 (km) (DID区間無) (22.5km以下), 費用の内訳(全ての費用)	2. 000	m3			— 第0016号代価表
					
,,,,,,	7. 000	m3			
コンクリート廃材処理費(中間処					
理施設) コンケリート塊(有筋) 30cm以下	13. 000	t			
コンクリート廃材処理費(中間処					
理施設) コンクリート塊(無筋) 30cm以下	6. 000	t			
排水構造物撤去工					_
暗渠排水管撤去					
	1, 188. 000	m			
暗渠排水管撤去・運搬	1, 188. 000	m			第0017号代価表 2018040
グラウンド・コート整備					_
グラウンド・コート施設整備工					
競技施設工					
ピッチャープ゚レート	1. 000	箇所			
ピッチャープレート	1. 000				
ホームヘ゛ース	1.000	箇所			

0.0 0.1 0.0 1 0.0 1 H

第 30-01-000-1-001 号					実施 起工 設計書
工事区分 工種 種別 細別 規格	数 量	単位	単 価	金 額	摘 要
ホームベース					
	1.000	基			
塁ベース	3. 000	箇所			
		B//1			
塁ベース	2 000	++-			
	3. 000	基			
舗装					
舗装工					
mux 1					
特殊針葉樹皮混合舗装工					
路床工	10 500 000	0			
	18, 500. 000	m2			
路床工					第0018号代価表
	18, 500. 000	m 2			20180403
路盤工					
□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	18, 500. 000	m2			
路盤工 t=150 C-40	18, 500. 000	m 2			第0019号代価表 20180401
	18, 300. 000	111 2			2010010
表層工					
	18, 500. 000	m2			
表層工 t=100 特殊針葉樹皮混合					第0020号代価表
土(岩瀬砂)	15, 820. 000	m 2			20180403
					佐0001 日 小 /エ +z
表層工 t=150 特殊針葉樹皮混合 土(黒土7:砂3)	2, 680. 000	m 2			第0021号代価表 20180403
工(赤工1・420)	2, 000. 000	111 2			
表面処理工					第0022号代価表
	18, 500. 000	m 2			2018040
 共通仮設					
- WARA					
ルンス / ビニル. 中					
共通仮設費 					
安全費					\dashv
安全管理費					_
	30.000	人目			

本工事費内訳書 第 30-01-000-1-001 号 実施 起工 設計書 工事区分 工種 種別 細別 規格 単位 摘要 数量 単 価 金 額 交通誘導警備員B 20180401 30.000 人 直接工事費計 共通仮設費 (率計上) 共通仮設費計 純工事費 現場管理費 工事原価 一般管理費等 契約保証費用 工事価格 消費税相当額 請負工事費

9

第 0001 号 代価表 掘削

施工P(機56.61%, 労27.91%, 材15.48%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
ブルドーザ [湿地・排出ガス対策型(1次基準					
) _{20 t 級}	56. 610	%			K1
運転手 (特殊)					
	27. 910	%			R1
軽油					
1. 2号	15. 480	%			Z1
			(標準単価)
			積算単価		

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	土質	1	土砂
J 0 2	施工方法	1	オープ゜ンカット
J 0 4	押土の有無	1	有り
J 0 6	施工数量	1	普通土30,000m3未満·湿地軟弱土

10

第 0002 号 代価表 土砂等運搬

施工P(機49.71%, 労37.76%, 材12.53%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 10 t 積級	49. 710	%			K1
運転手 (一般)	37. 760	%			R1
軽油 1.2号	12. 530	%			Z1
			(標準単価 積算単価)

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	土砂等発生現場	1	標準
J 0 2	積込機種·規格	3	バックホウ山積0.45m3(平積0.35m3)
J 0 3	土質	1	土砂(岩塊・玉石混り土含む)
J 0 4	DID区間の有無	1	無し
109	運搬距離 (km) (DID区間無)	6	4.5km以下

11

施工P(機54.29%, 労35.18%, 材10.53%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
ブルドーザ [普通・排出ガス対策型 (1次基準					
)] 15t級	54. 290	%			K1
運転手 (特殊)					
	35. 180	%			R1
軽油					
1. 2号	10. 530	%			Z1
			(標準単価)
			積算単価		

12

 条件名称

 J 0 1
 作業区分

1 残土受入れ地での処理

第 0004 号 代価表 床掘り

施工P(機46.89%, 労38.18%, 材14.93%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
バックホウ (クローラ) [標準] 排ガス型 (第2次) 山積0.8m3	46. 890	%			K1
運転手 (特殊)	38. 180	%			R1
軽油 1. 2号	14. 930	%			Z1
			(標準単価 積算単価)
冬仕夕称		7,	<u></u> 力値 入力	7夕称	

13

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	土質区分	1	土砂
J 0 2	施工方法	1	標準
J 0 3	土留方式の種類	1	無し
J 0 4	障害の有無	1	障害無し

第 0005 号 代価表 埋戻し

施工P(機7.00%, 労90.46%, 材2.54%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
バックホウ (クローラ) [標準] 排ガス型 (第1次) 山積0.45m3	6. 230	%			K1
タンパ及びランマ 質量 60~80kg	0. 770	%			K2
普通作業員	54. 980	%			R1
特殊作業員	27. 000	%			R2
運転手 (特殊)	8. 480	%			R3
軽油 1.2号	1. 940	%			Z1
ガソリン レギュラー	0. 600	%			72
			(標準単価 積算単価)

14

 条件名称

 J 0 1

 施工方法

入力值 入力名称

4 最大埋戻幅1m未満

施工P(機0.00%, 労32.33%, 材67.67%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
普通作業員					
	14. 890	%			R1
特殊作業員					
	8. 700	%			R2
世話役					
	6. 360	%			R3
生コンクリート					
18-8-25 (20) 高炉	67. 670	%			Z1
			(標準単価)
			積算単価		
条件名称		入;]名称	

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	構造物種別	1	無筋・鉄筋構造物
J 0 2	施工条件	2	打設量10m3/日未満かつ高2m以下
J 0 3	コンクリート規格	26	18-8-25(高炉)
J 0 5	養生工の種類	2	一般養生
Ј07	現場内小運搬の有無	2	無し
J 1 3	費用の内訳	1	全ての費用

第 0007 号 代価表 暗渠排水管(VU300)

第30-01-000-1-001号				10.000) m	当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要	
塩化ビニル管						
VU300	2. 500	本				
砂基礎						
	1. 200	m 3				
基面整正					į	施工P
	9.000	m2				
床掘り					į	施工P
土質区分(土砂),施工方法(標準),土留方式の種類(無し),障害の有無(障害無し)	6. 000	m3				
埋戻し					t	施工P
施工方法(最大埋戻幅1m未満)	4. 000	m3				
合計						
ロ戸			単位当り			

入力値 入力名称 条件名称

16

第 0008 号 代価表 暗渠排水管(VU500)

第30-01-000-1-001号				10.000	m 当
名称	数量	単位	単価	金額	摘要
塩化ビニル管					
VU500	2. 500	本			
砂基礎					
	2. 500	m 3			
基面整正					施工
	12. 000	m2			
床掘り					施工
土質区分(土砂),施工方法(標準),土留方式の種類(無し),障害の有無(障害無し)	12. 000	m3			
埋戻し					施工
施工方法(最大埋戻幅1m未満)	7. 000	m3			
∧ ⇒1					
合計			単位当り		

入力値 入力名称 条件名称

17

第 0009 号 代価表 暗渠排水管(φ100)

第30-01-000-1-001号				10.000) m	当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要	
暗渠排水管						
φ 100	10.000	m				
単粒度砕石						
5号20-13mm	0. 980	m 3				
透水シート						
	13. 200	m 2				
床掘り					j	施工P
土質区分(土砂),施工方法(標準),土留方式の種類(無し),障害の有無(障害無し)	1. 080	m3				
A =1						
合計			単位当り			

入力値 入力名称 条件名称

18

第 0010 号 代価表 暗渠排水管(φ150)

第30-01-000-1-001号				10.000) m	当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要	
暗渠排水管						
φ 150	10.000	m				
単粒度砕石						
5号20-13mm	1. 690	m 3				
透水シート						
	17. 400	m 2				
床掘り					ħ	 布工 Ρ
土質区分(土砂),施工方法(標準),土留方式の種類(無し),障害の有無(障害無し)	1. 890	m3				
合計			単位当り			

入力値 入力名称 条件名称

19

第 0011 号 代価表 プレキャスト集水桝

第30-01-000-1-001号

施工P(機18.32%, 労76.38%, 材5.30%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号				1.000) 基	当り
名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要	
バックホウ(クローラ)[標準・クレーン機						
能付き] 排ガス型(第1次) 山積0.45m3 2.9t吊	15. 270	%			K1	
普通作業員						
	21. 900	%			R1	
運転手 (特殊)						
	19. 260	%			R2	
世話役						
	16. 930	%			R3	
特殊作業員						
	5. 570	%			R4	
軽油						
1. 2号	4. 420	%			Z1	
			(標準単価)	

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	作業区分	1	据付
J 0 2	製品質量(kg/基)	4	800kgを超え1200kg以下
J 0 3	基礎砕石の有無	1	有り
104	費用の内訳	1	全ての費用

積算単価

施工P(機0.00%, 労0.00%, 材100.00%, 市0.00%)

				, ,		
第30-01-000-1-001号				1.000	0 基	当り
名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘	更
集水桝						
	100.000	%			Z1	
			(標準単価)	
			積算単価			
条件名称		入	力値 入力) J名称	•	
1						

21

施工P(機0.00%, 労0.00%, 材100.00%, 市0.00%)

名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
集水桝					
	100.000	%			Z1
			(標準単価)
			積算単価		

第30-01-000-1-001号 1.000 基 条件名称 入力値 入力名称

22

第 0014 号 代価表 プレキャスト集水桝

施工P(機15.66%, 労79.82%, 材4.52%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号			75 <u>-</u> 11 (1751	1. 000		当り
名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要	
バックホウ(クローラ)[標準・クレーン機						
能付き] 排ガス型(第1次) 山積0.45m3 2.9t吊	13. 050	%			K1	
普通作業員						
	23. 230	%			R1	
世話役						
	20. 590	%			R2	
運転手 (特殊)						
	16. 460	%			R3	
特殊作業員						
	6. 250	%			R4	
軽油						
1. 2号	3. 770	%			Z1	
			(標準単価)	
			積算単価			
条件名称	•	入:	力值		•	

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	作業区分	1	据付
J 0 2	製品質量(kg/基)	6	1600kgを超え2200kg以下
J 0 3	基礎砕石の有無	1	有り
104	費用の内訳	1	全ての費用

23

施工P(機0.00%, 労0.00%, 材100.00%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号 1.000 基 当り 地区単価 構成比 単位 東京単価 摘要 名称 集水桝 Z1 100.000 % (標準単価 積算単価 入力値 入力名称 条件名称

24

第 0016 号 代価表 殼運搬

施工P(機49.71%, 労37.76%, 材12.53%, 市0.00%)

第30-01-000-1-001号

1.000 m3 当り

3,00 01 000 1 001.5				1.000	, mo ¬ ,
名称	構成比	単位	東京単価	地区単価	摘要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 10t積級	49. 710	%			K1
運転手 (一般)					
	37. 760	%			R1
軽油 1.2号	12. 530	%			Z1
			(標準単価)
			積算単価		

	条件名称	入力値	入力名称
J 0 1	殼発生作業	1	Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし
J 0 2	積込工法区分	1	機械積込
J 0 3	DID区間の有無	1	無し
J 0 4	運搬距離 (km) (DID区間無)	14	22.5km以下
J 1 6	費用の内訳	1	全ての費用

25

第 0017 号 代価表 暗渠排水管撤去・運搬

第30-01-000-1-001号				1188.000) m	当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要	
暗渠排水管						施工P
作業区分(撤去),管種別(直管),呼び径(50~150mm)	1, 188. 000	m				
床掘り						施工P
土質区分(土砂),施工方法(標準),土留方式の種類(無し),障害の有無(障害無し)	140.000	m3				
埋戻し						施工P
施工方法(最大埋戻幅1m未満)	140.000	m3				
裁運搬						施工P
殻発生作業(Co (無筋・鉄筋) 構造物とりこわし),積 込工法区分(機械積込),DID区間の有無(無し),運搬 距離(km) (DID区間無) (7.5km以下),費用の内訳(全ての費用)	8. 000	m3				
合計						
	I		I	1		

単位当り

条件名称 入力値 入力名称

26

第 0018 号 代価表 路床工

第30-01-000-1-001号				100.000	m 2	当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要	
ブルドーザー						
6t級		h				
		11				
土木一般世話役						
		人				
特殊作業員						
		人				
振動ローラー						
コンバインド型 3~4t級		h				
		11				
普通作業員						
		人				
		, ,				
A =1						
合計						
			単位当り			
条件名称		入力値	入力名	称		

第 0019 号 代価表 路盤工 t=150 C-40

第30-01-000-1-001号				100.000	m 2 当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要
クラッシャーラン					
C - 4 0	19. 500	m 3			
ブルドーザー					
6t級		h			
土木一般世話役					
		人			
特殊作業員					
		人			
振動ローラー					
コンバインド型 3~4t級		h			
普通作業員					
		人			
Δ=L					
合計			単位当り		
h. 11 . 1 . 11					

入力值 入力名称 条件名称

28

第 0020 号 代価表 表層工 t=100 特殊針葉樹皮混合土(岩瀬砂)

第30-01-000-1-001号				100.000	m 2 当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要
岩瀬砂					
	14. 000	m 3			
	11.000	111 0			
特殊針葉樹皮改良材					
	3.000	m 3			
改良混合土作成					
バックホウ混合	14. 000	m 3			
ブルドーザー					
6t級		h			
		11			
トラクタ					
1t級		h			
土木一般世話役					
		人			
特殊作業員					
		人			
普通作業員					
		ı			
		人			
振動ローラー					
コンバインド型 3~4t級		h			
		11			
特殊作業員					
		人			
<u></u>					
合計			774 FF 714 10		
			単位当り		

入力値 入力名称 条件名称

第 0021 号 代価表 表層工 t=150 特殊針葉樹皮混合土(黒土7:砂3)

第30-01-000-1-001号 名称	数量	単位	単価	100.000 金額	m 2 当 摘要
		平江	- 平岡	亚识	加女
黒土					
	12.600	m 3			
少					
	7. 680	m 3			
	1.000	m o			
上壤改良材					
GS-CCクレイ (檜100%)	4 500				
	4. 500	m 3			
收良混合土作成					
XXIIII II II					
	20. 280	m 3			
- Fa 18 . 112					
ブルドーザー St級					
OL RIX		h			
トラクタ					
t級		h			
上木一般世話役					
		,			
		人			
寺殊作業員					
		人			
並					
普通作業員					
		人			
コンバインドローラー					
3∼4t		h			
寺殊作業員					
		人			
合計					
			単位当り		
D III H Th		1 4 /==		r.L.	
条件名称		入力値	入力名和	λ) ,	

30

第 0022 号 代価表 表面処理工

第30-01-000-1-001号				100.000	m 2	当り
名称	数量	単位	単価	金額	摘要	
表層安定剤						
苦汁	120.000	kg				
普通作業員						
		人				
化粧砂						
細目	0.300	m 3				
普通作業員						
		人				
エンジンローラー						
0.5~1.0t級		h				
A =1						
合計			単位当り			

入力値 入力名称 条件名称

31

事業区分:

		エ争とガンソノソノト以修										
工 種	種別	細別	規 格	単位	計算数量	設計数量	変更数量	数量増減	摘	要		
土工				式	1							
	掘削工			式	1							
		掘削		m3	3,298.2	3,300						
	作業土工			式	1							
		床掘	バックホウ Q=0.35m3	m3	421.9	420						
		埋戻し	機械投入+タンパ	m3	75.2	80						
	残土			式	1							
		残土	L=4.0km	m3	3,636.5	3,640						
舗装工				式	1							
	特殊針葉樹皮混合土舗装			式	1							
		表面処理工	ソイルハ・インダー: 1.2kg/m2 化粧砂: 0.003m3/m2	m2	18498.6	18,500						
		表層工 t=150	黒土混合土 黒土6:砂4 CCクレイ30%混合、檜100%	m2	2675.2	2,680						
		表層工 t=100	改良岩瀬砂 CCクレイ30%混合、檜100%	m2	15823.4	15,820						
		路盤工 t=150	再生砕石 RC-40	m2	18498.6	18,500	_					
		路床工		m2	18498.6	18,500						

事業区分:

		エ争区ガンノノノント以修工争								
工 種	種 別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	変更数量	数量増減	摘	要
排水工				式	1					
	排水構造物工			式	1					
		長尺U字溝	KUS300×300	m	131.5	132				
		長尺U字溝	KUS300 × 400	m	8.2	8				
		長尺U字溝	KDS300×500	m	22.0	22				
		長尺U字溝	KDS300 × 600	m	77.3	77				
		長尺U字溝	KDS400×1000	m	5.0	5				
		コンクリート蓋	IS-300 L=500	枚	448.0	448				
		コンクリート蓋	IS-400 L=500	枚	8.0	8				
		グレーチング蓋	300用 L=1000	枚	15.0	15				
		グレーチング蓋	400用 L=1000	枚	1.0	1				
		調整コンクリート 摺付コンクリート	18N/mm2	m3	1.9	2				
	管渠工			式	1					
		塩ビ管	VUφ 300	m	64.2	64				
		塩ビ管	VUφ 500	m	6.4	6				
		暗渠排水管	ホ [°] リエチレン製有孔管 φ 100	m	1507.5	1,508				
		 暗渠排水管	ホ [°] リエチレン製有孔管 φ 150	m	427.9	428				

事業区分:

1	エ 争								
種 別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	変更数量	数量増減	摘	要
集水桝工			式	1					
	集水桝A	600 × 600 × 850	基	1.0	1				
	集水桝B	600 × 600 × 550	基	1.0	1				
	集水桝C	600 × 600 × 850	基	1.0	1				
	集水桝D	600 × 600 × 850	基	1.0	1				
	集水桝E	600 × 600 × 850	基	1.0	1				
	集水桝F	700 × 700 × 1300	基	1.0	1				
	コア抜き	φ 150	箇所	4.0	4				
			式	1					
運動施設工			式	1					
	ピッチャープレート		基	1.0	1				
	ホームヘ゛ース		基	1.0	1				
	塁ベース		基	3.0	3				
		集水桝A 集水桝B 集水桝C 集水桝D 集水桝E 集水桝F コア抜き 運動施設工 と゚ッチャープ゚レート ホームベース	集水桝工	集水桝A 600×600×850 基 集水桝B 600×600×550 基 集水桝C 600×600×850 基 集水桝D 600×600×850 基 集水桝E 600×600×850 基 集水桝F 700×700×1300 基 コア抜き φ 150 箇所	集水桝工 式 1 集水桝A 600×600×850 基 1.0 集水桝B 600×600×550 基 1.0 集水桝C 600×600×850 基 1.0 集水桝D 600×600×850 基 1.0 集水桝E 600×600×850 基 1.0 集水桝F 700×700×1300 基 1.0 コア抜き φ 150 箇所 4.0 ゴエ 1 重動施設工 式 1 基 1.0 基 1.0 基 1.0 基 1.0 基 1.0	集水桝工 式 1 集水桝A 600×600×850 基 1.0 1 集水桝B 600×600×550 基 1.0 1 集水桝C 600×600×850 基 1.0 1 集水桝D 600×600×850 基 1.0 1 集水桝E 600×600×850 基 1.0 1 集水桝F 700×700×1300 基 1.0 1 コア抜き φ 150 箇所 4.0 4 運動施設工 式 1 運動施設工 式 1 基 1.0 1	集水桝工	集水桝工 式 1 集水桝A 600×600×850 基 1.0 1 集水桝B 600×600×550 基 1.0 1 集水桝C 600×600×850 基 1.0 1 集水桝D 600×600×850 基 1.0 1 集水桝E 600×600×850 基 1.0 1 集水桝F 700×700×1300 基 1.0 1 コア抜き φ 150 箇所 4.0 4 運動施設工 式 1 基 1.0 1 基 1.0 1 基 1.0 1 基 1.0 1 基 1.0 1 基 1.0 1	集水桝工

事業区分:

種 別	細別	10 1b	22/ / 1	- 1 111					
.=	和为	規 格	単位	計算数量	設計数量	変更数量	数量増減	摘	要
			式	1					
造物取壊工			式	1					
	構造物取壊し	二次製品	m3	5.1	5				
	Co殼運搬	二次製品	m3	5.1	5				
	Co殼処理費	二次製品	t	12.8	13				
	構造物取壊し	無筋	m3	2.3	2				
	Co殼運搬	無筋	m3	2.3	2				
	Co殼処理費	無筋	t	5.6	6				
	暗渠支線撤去	有孔管φ 75	m	866.9	867				
	暗渠幹線撤去	有孔管φ 100	m	320.6	321				
				_			_		
		構造物取壊し	構造物取壊し 二次製品 Co設運搬 二次製品 Co設処理費 二次製品 構造物取壊し 無筋 Co設運搬 無筋 Co設運搬 無筋 Co設処理費 無筋 暗渠支線撤去 有孔管φ 75	式 構造物取壊し	式 1	講造物取壊工 式 1 構造物取壊し 二次製品 m3 5.1 5 Co設運搬 二次製品 m3 5.1 5 Co設処理費 二次製品 t 12.8 13 構造物取壊し 無筋 m3 2.3 2 Co設運搬 無筋 m3 2.3 2 Co設理搬 無筋 m3 2.3 2 Co設処理費 無筋 t 5.6 6 暗渠支線撤去 有孔管φ 75 m 866.9 867	議造物取壊工 式 1 構造物取壊し 二次製品 m3 5.1 5 Co設運搬 二次製品 m3 5.1 5 Co設処理費 二次製品 t 12.8 13 構造物取壊し 無筋 m3 2.3 2 Co設運搬 無筋 m3 2.3 2 Co設処理費 無筋 m3 2.3 2 Co設処理費 無筋 t 5.6 6 暗渠支線撤去 有孔管φ 75 m 866.9 867	話告物取壊工 式 1 構造物取壊し 二次製品 m3 5.1 5 Co設運搬 二次製品 m3 5.1 5 Co設処理費 二次製品 t 12.8 13 構造物取壊し 無筋 m3 2.3 2 Co設運搬 無筋 m3 2.3 2 Co設処理費 無筋 t 5.6 6 暗渠支線撤去 有孔管φ 75 m 866.9 867	該造物取壊工 式 1 構造物取壊し 二次製品 m3 5.1 5 Co設運搬 二次製品 m3 5.1 5 Co設処理費 二次製品 t 12.8 13 構造物取壊し 無筋 m3 2.3 2 Co設運搬 無筋 m3 2.3 2 Co設処理費 無筋 t 5.6 6 暗渠支線撤去 有孔管φ 75 m 866.9 867

工 種 別 数 量 集 計 表

				土	·	エ			
種		別	規	格	数	星	ţ	備	考
掘	削			0		3, 298. 2	m3		
床	掘		バックホウ 1 (平積Q=0.35			421. 9	m3		
埋	戻		(発生土) 機械投入+タ	ンパ		75. 2	m3		
残	土					3, 636. 5	m3		

一般計算書

種 別:道路土工 ブロック:一般計算書 区 分:

細別/規格	算	式	数 量
掘削工 掘削			
が出日り	表計算書より	3, 298. 2	
	合 計	3, 298. 2	
構造物作業土工	- "	·	3,298.2 m3
床掘	作業土工	52.6 + 4.1 + 13.2 +	
		54.1 + 8.0 + 38.5 + 7.7 + 162.8 + 80.9	
	計	421. 9	421.9 m3
構造物作業土工		10.0	121. 5 me
埋戻(発生土)	作業土工	13.2 + 1.6 + 4.4 + 15.5 + 4.0 + 25.7 +	
	計	4.5 + 6.3 (有孔管撤去時埋戻) 75.2	
			75.2 m3
	掘削工 床掘	3, 298. 2 421. 9	
	盛土工/0.9 埋戻(発生土)/0.9	-83. 6	
	合 計	3, 636. 5	
残土 残土			3,636.5 m3

a:特殊針葉樹皮混合土舗装【黒土】 b:特殊針葉樹皮混合土舗装【改良岩瀬砂】

番号			標高			標高平均	平均差	面積∶a	面積:b	掘削深∶a	掘削深:b	掘削土量
1	現況高	19.50	19.52			19.51	0.01	37.0		0.29		10.7
'	計画高	19.50	19.53			19.52	0.01	37.0		0.29		10.7
2	現況高	19.50	19.51			19.51	-0.01	30.8		0.31		9.5
	計画高	19.50	19.50			19.50	0.01	30.0		0.51		9.0
3	現況高	19.50	19.52	19.51	19.51	19.51	0.01	100.0		0.29		29.0
	計画高	19.50	19.53	19.50	19.56	19.52	0.01	100.0		0.20		20.0
4	現況高	19.52	19.51	19.52		19.52	0.03	86.4		0.27		23.3
	計画高	19.53	19.56	19.56		19.55	0.00			0.27		
5	現況高	19.52	19.57			19.55	0.03	45.4		0.27		12.3
	計画高	19.56	19.59	10.10		19.58						
6	現況高	19.51	19.48	19.49		19.49	0.01	81.3		0.29		23.6
	計画高	19.50	19.48	19.52	10.50	19.50						
7	現況高	19.51	19.51	19.49	19.53	19.51	0.03	100.0		0.27		27.0
	計画高	19.50	19.56	19.52	19.59	19.54						
8	現況高	19.51 19.56	19.52 19.56	19.53 19.59	19.53 19.60	19.52	0.06	100.0		0.24		24.0
	計画高 現況高	19.52	19.57	19.53	19.55	19.58 19.54						
9	計画高	19.56	19.59	19.60	19.63	19.60	0.06	100.0		0.24		24.0
	現況高	19.57	19.57	19.55	19.57	19.57						
10	計画高	19.59	19.59	19.63	19.63	19.61	0.04	123.3		0.26		32.1
	現況高	19.57	19.59	19.57	19.57	19.58						
11	計画高	19.59	19.60	19.63	19.65	19.62	0.04	69.9	49.3	0.26	0.21	28.5
4.0	現況高	19.59	19.63	19.57	19.60	19.60	0.00		4454		0.00	05.4
12	計画高	19.60	19.63	19.65	19.65	19.63	0.03		115.4		0.22	25.4
13	現況高	19.63	19.64	19.60	19.65	19.63	0.00		1117		0.00	04.6
13	計画高	19.63	19.65	19.65	19.70	19.66	0.03		111.7		0.22	24.6
14	現況高	19.64	19.65	19.65	19.67	19.65	0.03		108.0		0.22	23.8
14	計画高	19.65	19.65	19.70	19.70	19.68	0.03		106.0		0.22	23.0
15	現況高	19.65	19.65	19.67	19.71	19.67	0.01		135.9		0.24	32.6
10	計画高	19.65	19.67	19.70	19.70	19.68	0.01		100.9		0.24	32.0
16	現況高	19.48	19.49	19.49	19.51	19.49	0.02	114.3		0.28		32.0
10	計画高	19.48	19.52	19.49	19.54	19.51	0.02	114.0		0.20		02.0
17	現況高	19.49	19.53	19.51	19.53	19.52	0.05	100.0		0.25		25.0
	計画高	19.52	19.59	19.54	19.62	19.57	0.00	100.0		0.20		20.0
18	現況高	19.53	19.53	19.53	19.55	19.54	0.07	100.0		0.23		23.0
	計画高	19.59	19.60	19.62	19.64	19.61				0.20		20.0
19	現況高	19.53	19.55	19.55	19.53	19.54	0.10	100.0		0.20		20.0
	計画高	19.60	19.63	19.64	19.68	19.64						

番号			標高			標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深:b	掘削土量
20	現況高計画高	19.55 19.63	19.57 19.63	19.53 19.68	19.54 19.67	19.55 19.65	0.10	100.0		0.20		20.0
21	現況高計画高	19.57 19.63	19.57 19.65	19.54 19.67	19.56 19.70	19.56 19.66	0.10	61.6	38.4	0.20	0.15	18.1
22	現況高計画高	19.57 19.65	19.60 19.65	19.56 19.70	19.58 19.70	19.58 19.68	0.10		100.0		0.15	15.0
23	現況高計画高	19.60 19.65	19.65 19.70	19.70 19.58 19.70	19.61 19.75	19.61 19.70	0.09		100.0		0.16	16.0
24	現況高	19.65 19.70	19.70 19.67 19.70	19.70 19.61 19.75	19.75 19.75	19.64	0.09		100.0		0.16	16.0
25	計画高 現況高	19.67	19.71	19.64	19.69	19.73 19.68	0.05		100.0		0.20	20.0
26	計画高 現況高	19.70 19.71	19.70 19.78	19.75 19.69	19.75 19.72	19.73 19.73	-0.02		74.5		0.27	20.1
27	計画高 現況高	19.70 19.78	19.69 19.72	19.75 19.76	19.71	19.71 19.75	-0.03		32.9		0.28	9.2
28	計画高 現況高	19.69 19.49	19.71 19.51	19.76 19.47	19.51	19.72 19.50	0.04	125.0		0.26		32.5
29	計画高 現況高	19.49 19.51	19.54 19.53	19.53 19.51	19.59 19.50	19.54 19.51	0.09	100.0		0.21		21.0
30	計画高 現況高	19.54 19.53	19.62 19.55	19.59 19.50	19.65 19.50	19.60 19.52	0.13	100.0		0.17		17.0
31	計画高 現況高	19.62 19.55	19.64 19.53	19.65 19.50	19.68 19.53	19.65 19.53	0.15	100.0		0.15		15.0
32	計画高 現況高	19.64 19.53	19.68 19.54	19.68 19.53	19.73 19.53	19.68 19.53						
	計画高 現況高	19.68 19.54	19.67 19.56	19.73 19.53	19.71 19.53	19.70 19.54	0.17	100.0	50.7	0.13	0.00	13.0
33	計画高現況高	19.67 19.56	19.70 19.58	19.71 19.53	19.75 19.56	19.71 19.56	0.17	47.3	52.7	0.13	0.08	10.4
34	計画高現況高	19.70 19.58	19.70 19.61	19.75 19.56	19.75 19.62	19.73	0.17		100.0		0.08	8.0
35	計画高	19.70	19.75	19.75	19.80	19.59 19.75	0.16		100.0		0.09	9.0
36	現況高計画高	19.61 19.75	19.64 19.75	19.62 19.80	19.63 19.80	19.63 19.78	0.15		100.0		0.10	10.0
37	現況高 計画高	19.64 19.75	19.69 19.75	19.63 19.80	19.66 19.80	19.66 19.78	0.12		100.0		0.13	13.0
38	現況高 計画高	19.69 19.75	19.72 19.71	19.66 19.80	19.68 19.75	19.69 19.75	0.06		100.0		0.19	19.0

a:特殊針葉樹皮混合土舗装【黒土】 b:特殊針葉樹皮混合土舗装【改良岩瀬砂】

番号			標高			標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深:b	掘削土量
39	現況高計画高	19.72 19.71	19.76 19.76	19.68 19.75	19.72 19.71	19.72 19.73	0.01		67.6		0.24	16.2
40	現況高	19.47	19.51	19.47	19.50	19.49	0.00	117.0	7.4	0.04	0.10	00.7
40	計画高	19.53	19.59	19.51	19.57	19.55	0.06	117.9	7.4	0.24	0.19	29.7
41	現況高	19.51	19.50	19.50	19.49	19.50	0.11	100.0		0.19		19.0
	計画高	19.59	19.65	19.57	19.61	19.61	0.11	100.0		0.10		10.0
42	現況高	19.50	19.50	19.49	19.51	19.50	0.15	100.0		0.15		15.0
	計画高	19.65	19.68	19.61	19.64	19.65						
43	現況高	19.50	19.53	19.51	19.47	19.50	0.18	100.0		0.12		12.0
	計画高	19.68	19.73	19.64	19.68	19.68						
44	現況高	19.53 19.73	19.53 19.71	19.47 19.68	19.50 19.75	19.51	0.21	84.9	15.1	0.09	0.04	8.2
	計画高 現況高	19.73	19.71	19.50	19.75	19.72 19.53						
45	計画高	19.71	19.75	19.75	19.80	19.75	0.22	6.4	93.6	0.08	0.03	3.3
	現況高	19.53	19.56	19.56	19.56	19.55						
46	計画高	19.75	19.75	19.80	19.80	19.78	0.23		100.0		0.02	2.0
47	現況高	19.56	19.62	19.56	19.58	19.58	0.00		100.0		0.00	0.0
47	計画高	19.75	19.80	19.80	19.85	19.80	0.22		100.0		0.03	3.0
48	現況高	19.62	19.63	19.58	19.61	19.61	0.22		100.0		0.03	3.0
40	計画高	19.80	19.80	19.85	19.85	19.83	0.22		100.0		0.03	3.0
49	現況高	19.63	19.66	19.61	19.66	19.64	0.19		100.0		0.06	6.0
-10	計画高	19.80	19.80	19.85	19.85	19.83	0.10		100.0		0.00	0.0
50	現況高	19.66	19.68	19.66	19.66	19.67	0.13		100.0		0.12	12.0
	計画高	19.80	19.75	19.85	19.79	19.80	51.15					
51	現況高	19.68	19.72	19.66	19.68	19.69	0.06		100.4		0.19	19.1
	計画高	19.75	19.71	19.79	19.73	19.75						
52	現況高計画高	19.47 19.51	19.50 19.57	19.50 19.53		19.49 19.54	0.05	1.1	102.5	0.25	0.20	20.8
	現況高	19.50	19.49	19.50	19.47	19.49						
53	計画高	19.57	19.61	19.53	19.57	19.57	0.08	35.1	64.9	0.22	0.17	18.8
	現況高	19.49	19.51	19.47	19.51	19.50						
54	計画高	19.61	19.64	19.57	19.60	19.61	0.11	57.3	42.7	0.19	0.14	16.9
	現況高	19.51	19.47	19.51	19.51	19.50	0.14	44.5		0.10	0.11	10.0
55	計画高	19.64	19.68	19.60	19.63	19.64	0.14	44.5	55.5	0.16	0.11	13.2
56	現況高	19.47	19.50	19.51	19.52	19.50	0.19	5.7	94.3	0.11	0.06	6.3
30	計画高	19.68	19.75	19.63	19.68	19.69	0.18	5.7	J4.0	0.11	0.00	0.3
57	現況高	19.50	19.56	19.52	19.52	19.53	0.21		100.0		0.04	4.0
	計画高	19.75	19.80	19.68	19.73	19.74	0.21		100.0		0.04	ਜ.∪

番号		標高 現況高 1956 1956 1952 1955				標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深∶b	掘削土量
58	現況高計画高	19.56 19.80	19.56 19.80	19.52 19.73	19.55 19.74	19.55 19.77	0.22		100.0		0.03	3.0
59	現況高計画高	19.56 19.80	19.58 19.85	19.55 19.74	19.58 19.79	19.57 19.80	0.23		100.0		0.02	2.0
60	現況高計画高	19.58 19.85	19.61 19.85	19.58 19.79	19.61 19.80	19.60 19.82	0.22		100.0		0.03	3.0
61	現況高計画高	19.61 19.85	19.66 19.85	19.61 19.80	19.63 19.80	19.63 19.83	0.20		100.0		0.05	5.0
62	現況高計画高	19.66 19.85	19.66 19.79	19.63 19.80	19.64 19.80	19.65 19.81	0.16		100.0		0.09	9.0
63	現況高	19.66	19.68	19.64	19.65	19.66	0.12		100.0		0.13	13.0
64	計画高 現況高	19.79 19.68	19.73 19.72	19.80 19.65	19.79 19.66	19.78 19.68	0.08		96.2		0.17	16.4
65	計画高 現況高	19.73 19.50	19.73 19.48	19.79 19.47	19.79	19.76 19.48	0.02		84.6		0.23	19.5
66	計画高 現況高	19.53 19.50	19.48 19.47	19.49 19.47	19.47	19.50 19.48	0.05		100.0		0.20	20.0
67	計画高 現況高	19.53 19.47	19.57 19.51	19.49 19.47	19.53 19.48	19.53 19.48	0.09		100.0		0.16	16.0
68	計画高 現況高	19.57 19.51	19.60 19.51	19.53 19.48	19.56 19.48	19.57 19.50	0.09		100.0		0.16	
	計画高 現況高	19.60 19.51	19.63 19.52	19.56 19.48	19.57 19.50	19.59 19.50						16.0
69	計画高現況高	19.63 19.52	19.68 19.52	19.57 19.50	19.61 19.52	19.62 19.52	0.12		100.0		0.13	13.0
70	計画高現況高	19.68 19.52	19.73 19.55	19.61 19.52	19.66 19.56	19.67 19.54	0.15		100.0		0.10	10.0
71	計画高	19.73	19.74	19.66 19.56	19.68	19.70	0.16		100.0		0.09	9.0
72	現況高計画高	19.55 19.74	19.58 19.79	19.68	19.60 19.73	19.57 19.74	0.17		100.0		0.08	8.0
73	現況高計画高	19.58 19.79	19.61 19.80	19.60 19.73	19.61 19.75	19.60 19.77	0.17		100.0		0.08	8.0
74	現況高 計画高	19.61 19.80	19.63 19.80	19.61 19.75	19.60 19.75	19.61 19.78	0.17		100.0		0.08	8.0
75	現況高 計画高	19.63 19.80	19.64 19.80	19.60 19.75	19.61 19.80	19.62 19.79	0.17		100.0		0.08	8.0
76	現況高 計画高	19.64 19.80	19.65 19.79	19.61 19.80	19.62 19.85	19.63 19.81	0.18		100.0		0.07	7.0

a:特殊針葉樹皮混合土舗装【黒土】 b:特殊針葉樹皮混合土舗装【改良岩瀬砂】

番号						標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深:b	掘削土量
77	現況高計画高	19.65 19.79	19.66 19.79	19.62 19.85	19.62 19.85	19.64 19.82	0.18		100.0		0.07	7.0
78	現況高計画高	19.48 19.48	19.47 19.49	19.43 19.43	19.47 19.45	19.46 19.46	0.00		94.9		0.25	23.7
79	現況高計画高	19.47 19.49	19.47 19.53	19.47 19.45	19.47 19.49	19.47 19.49	0.02		100.0		0.23	23.0
80	現況高計画高	19.47 19.53	19.48 19.56	19.47 19.49	19.48 19.52	19.48 19.53	0.05		100.0		0.20	20.0
81	現況高計画高	19.48 19.56	19.48 19.57	19.48 19.52	19.48 19.52	19.48 19.54	0.06		100.0		0.19	19.0
82	現況高計画高	19.48 19.57	19.50 19.61	19.48 19.52	19.50 19.54	19.49 19.56	0.07		100.0		0.18	18.0
83	現況高計画高	19.57 19.50 19.61	19.52 19.66	19.52 19.50 19.54	19.54 19.52 19.59	19.50 19.51 19.60	0.09		100.0		0.16	16.0
84	現況高	19.52	19.56	19.52	19.54	19.54	0.10		100.0		0.15	15.0
85	計画高 現況高	19.66 19.56	19.68 19.60	19.59 19.54	19.61 19.56	19.64 19.57	0.10		100.0		0.15	15.0
86	計画高 現況高	19.68 19.60	19.73 19.61	19.61 19.56	19.67 19.60	19.67 19.59	0.12		100.0		0.13	13.0
87	計画高 現況高	19.73 19.61	19.75 19.60	19.67 19.60	19.70 19.60	19.71 19.60	0.13		100.0		0.12	12.0
88	計画高 現況高	19.75 19.60	19.75 19.61	19.70 19.60	19.70 19.60	19.73 19.60	0.15		100.0		0.10	10.0
89	計画高 現況高	19.75 19.61	19.80 19.62	19.70 19.60	19.74 19.64	19.75 19.62	0.18		100.0		0.07	7.0
90	計画高 現況高	19.80 19.62	19.85 19.62	19.74 19.64	19.79 19.65	19.80 19.63	0.19		100.0		0.06	6.0
91	計画高 現況高	19.85 19.43	19.85 19.47	19.79 19.44	19.79 19.46	19.82 19.45	-0.02		112.5		0.27	30.4
	計画高 現況高	19.43 19.47	19.45 19.47	19.44 19.46	19.41 19.46	19.43 19.47						
92	計画高現況高	19.45 19.47	19.49 19.48	19.41 19.46	19.45 19.46	19.45 19.47	-0.02		117.3		0.27	31.7
93	計画高現況高	19.49 19.48	19.52 19.48	19.45 19.46	19.48 19.46	19.49 19.47	0.02		125.8		0.23	28.9
94	計画高現況高	19.52 19.48	19.52 19.50	19.48 19.46	19.47 19.45	19.50 19.47	0.03		131.9		0.22	29.0
95	計画高	19.46	19.54	19.47	19.45	19.47	0.03		129.0		0.22	28.4

番号						標高平均	平均差	面積:a	面積∶b	掘削深∶a	掘削深:b	掘削土量
96	現況高				19.51	19.50	0.03		100.0		0.22	22.0
	計画高 現況高	19.54 19.52	19.59 19.54	19.47 19.51	19.52 19.53	19.53 19.53						
97	計画高	19.52	19.54	19.51	19.55	19.53	0.04		100.0		0.21	21.0
	現況高	19.54	19.56	19.53	19.55	19.55						
98	計画高	19.61	19.67	19.55	19.61	19.61	0.06		100.0		0.19	19.0
99	現況高	19.56	19.60	19.55	19.56	19.57	0.09		100.0		0.16	16.0
99	計画高	19.67	19.70	19.61	19.65	19.66	0.09		100.0		0.16	16.0
100	現況高	19.60	19.60	19.56	19.58	19.59	0.09		100.0		0.16	16.0
100	計画高	19.70	19.70	19.65	19.65	19.68	0.00		100.0		0.10	10.0
101	現況高	19.60	19.60	19.58	19.60	19.60	0.09		100.0		0.16	16.0
	計画高	19.70	19.74	19.65	19.68	19.69						
102	現況高	19.60	19.64	19.60	19.61	19.61	0.13		100.0		0.12	12.0
	計画高 現況高	19.74 19.64	19.79 19.65	19.68 19.61	19.73 19.63	19.74 19.63						
103	計画高	19.79	19.03	19.73	19.03	19.03	0.13		100.0		0.12	12.0
	現況高	19.45	19.51	13.75	13.70	19.48						
104	計画高	19.47	19.52			19.50	0.02		50.5		0.23	11.6
105	現況高	19.51	19.53	19.50		19.51	0.01		101 5		0.04	04.4
105	計画高	19.52	19.55	19.49		19.52	0.01		101.5		0.24	24.4
106	現況高	19.53	19.55	19.50	19.52	19.53	0.02		100.0		0.23	23.0
100	計画高	19.55	19.61	19.49	19.55	19.55	0.02		100.0		0.23	23.0
107	現況高	19.55	19.56	19.52	19.53	19.54	0.06		100.0		0.19	19.0
,	計画高	19.61	19.65	19.55	19.60	19.60	0.00		100.0		0.10	10.0
108	現況高	19.56	19.58	19.53	19.57	19.56	0.07		100.0		0.18	18.0
	計画高	19.65	19.65	19.60	19.60	19.63						
109	現況高 計画高	19.58 19.65	19.60 19.68	19.57 19.60	19.59 19.62	19.59 19.64	0.05		100.0		0.20	20.0
	現況高	19.60	19.61	19.59	19.61	19.60						
110	計画高	19.68	19.73	19.62	19.67	19.68	0.08		100.0		0.17	17.0
444	現況高	19.61	19.63	19.61	19.62	19.62	0.00		100.0		0.47	47.0
111	計画高	19.73	19.73	19.67	19.67	19.70	0.08		100.0		0.17	17.0
112	現況高	19.50	19.52			19.51	0.01		39.8		0.24	9.6
112	計画高	19.49	19.55			19.52	0.01		0.80		0.24	9.0
113	現況高	19.52	19.53			19.53	0.05		66.6		0.20	13.3
	計画高	19.55	19.60	1.0		19.58	0.00		00.0		0.20	10.0
114	現況高	19.53	19.57	19.56		19.55	0.03		91.0		0.22	20.0
	計画高	19.60	19.60	19.55		19.58	,•					=

番号			標高			標高平均	平均差	面積∶a	面積:b	掘削深:a	掘削深:b	掘削土量	a:特殊針葉樹皮混合土舗装【黒土】 b:特殊針葉樹皮混合土舗装【改良岩瀬砂】
115	現況高計画高	19.57 19.60	19.59 19.62	19.56 19.55	19.58 19.56	19.58 19.58	0.00		119.1		0.25	29.8	
116	現況高計画高	19.59 19.62	19.61 19.67	19.58 19.56	19.60 19.61	19.60 19.62	0.02		145.0		0.23	33.4	
117	現況高計画高	19.61 19.67	19.62 19.67	19.60 19.61	19.61 19.61	19.61 19.64	0.03		100.0		0.22	22.0	
118	現況高計画高	19.60 19.61	19.61 19.61	10.01	10.01	19.61 19.61	0.00		61.2		0.25	15.3	
119	現況高計画高	19.75 19.78	19.75 19.78			19.75 19.78	0.03		51.1		0.22	11.2	
120	現況高計画高	19.75 19.78	19.78 19.78			19.77 19.78	0.01		76.4		0.24	18.3	
121	現況高計画高	19.83 19.72	19.78 19.78	19.80 19.74		19.80 19.75	-0.05		82.7		0.30	24.8	
122	現況高計画高	19.72 19.73	19.78 19.73	19.66 19.79	19.68 19.79	19.71 19.76	0.05		102.6		0.20	20.5	
123	現況高計画高	19.78 19.73	19.75 19.78	19.68 19.79	19.69 19.84	19.73 19.79	0.06		118.6		0.19	22.5	
124	現況高計画高	19.75 19.78	19.75 19.78	19.69 19.84	19.72 19.84	19.73 19.81	0.08		125.3		0.17	21.3	
125	現況高計画高	19.75 19.78	19.75 19.78	19.72 19.84	19.74 19.84	19.74 19.81	0.07		134.1		0.18	24.1	
126	現況高計画高	19.75 19.78	19.75 19.78	19.74 19.84	19.74 19.84	19.75 19.81	0.06		100.0		0.19	19.0	
127	現況高計画高	19.75 19.78	19.78 19.78	19.74 19.84	19.78 19.84	19.76 19.81	0.05		100.0		0.20	20.0	
128	現況高計画高	19.78 19.78	19.80 19.74	19.78 19.84	19.80 19.80	19.79 19.79	0.00		116.8		0.25	29.2	
129	現況高計画高	19.66 19.79	19.68 19.79	19.62 19.85	19.66 19.85	19.66 19.82	0.16		100.0		0.09	9.0	
130	現況高計画高	19.68 19.79	19.69 19.84	19.66 19.85	19.67 19.90	19.68 19.85	0.17		100.0		0.08	8.0	
131	現況高計画高	19.69 19.84	19.72 19.84	19.67 19.90	19.70 19.90	19.70 19.87	0.17		100.0		0.08	8.0	
132	現況高計画高	19.72 19.84	19.74 19.84	19.70 19.90	19.72 19.90	19.72 19.87	0.15		100.0		0.10	10.0	
133	現況高計画高	19.74 19.84	19.74 19.84	19.72 19.90	19.74 19.90	19.74 19.87	0.13		100.0		0.12	12.0	
	可凹向	13.04	13.04	טע.עו	18.80	1 8.0 /	<u> </u>						

番号			標高			標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深:b	掘削土量
134	現況高計画高	19.74 19.84	19.78 19.84	19.74 19.90	19.76 19.90	19.76 19.87	0.11		100.0		0.14	14.0
135	現況高計画高	19.78 19.84	19.80 19.80	19.76 19.90	19.78 19.85	19.78 19.85	0.07		100.0		0.18	18.0
136	現況高	19.80	19.78 19.85	19.90	19.00	19.79 19.83	0.04		55.3		0.21	11.6
137	計画高 現況高	19.80 19.62	19.66	19.65	19.67	19.65	0.17		100.0		0.08	8.0
138	計画高 現況高	19.85 19.66	19.85 19.67	19.79 19.67	19.80 19.69	19.82 19.67	0.18		100.0		0.07	7.0
139	計画高 現況高	19.85 19.67	19.90 19.70	19.80 19.69	19.84 19.70	19.85 19.69	0.18		100.0		0.07	7.0
	計画高 現況高	19.90 19.70	19.90 19.72	19.84 19.70	19.845 19.70	19.87 19.71						
140	計画高現況高	19.90 19.72	19.90 19.74	19.845 19.70	19.855 19.71	19.88 19.72	0.17		100.0		0.08	8.0
141	計画高	19.90	19.90	19.855	19.85	19.88	0.16		100.0		0.09	9.0
142	現況高計画高	19.74 19.90	19.76 19.90	19.71 19.85	19.74 19.885	19.74 19.88	0.14		100.0		0.11	11.0
143	現況高 計画高	19.76 19.90	19.78 19.85	19.74 19.885	19.75 19.86	19.76 19.87	0.11		100.0		0.14	14.0
144	現況高 計画高	19.78 19.85	19.75 19.86	19.79 19.82		19.77 19.84	0.07		93.8		0.18	16.9
145	現況高 計画高	19.65 19.79	19.67 19.80	19.63 19.73	19.64 19.75	19.65 19.77	0.12		100.0		0.13	13.0
146	現況高計画高	19.67 19.80	19.69 19.84	19.64 19.75	19.66 19.78	19.67 19.79	0.12		100.0		0.13	13.0
147	現況高計画高	19.69 19.84	19.70 19.845	19.66 19.78	19.68 19.79	19.68 19.81	0.13		100.0		0.12	12.0
148	現況高計画高	19.70 19.845	19.70 19.855	19.68 19.79	19.70 19.81	19.70 19.83	0.13		100.0		0.12	12.0
149	現況高	19.70 19.855	19.71 19.85	19.70 19.81	19.73 19.80	19.71 19.83	0.12		100.0		0.13	13.0
150	計画高現況高	19.855 19.85	19.85 19.74 19.885	19.73	19.75	19.83 19.73 19.84	0.11		100.0		0.14	14.0
151	計画高 現況高	19.74	19.75	19.80 19.75	19.81 19.75	19.75	0.09		100.0		0.16	16.0
152	計画高 現況高	19.885 19.75	19.86 19.79	19.81 19.75	19.82 19.78	19.84 19.77	0.06		132.2		0.19	25.1
102	計画高	19.86	19.82	19.82	19.80	19.83	0.00		102.2		0.10	20.1

番号		画高 19.73 19.75 19.67 19.				標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深∶b	掘削土量
153	現況高計画高				19.63 19.70	19.63 19.71	0.08		100.0		0.17	17.0
154	現況高計画高	19.64 19.75	19.66 19.78	19.63 19.70	19.65 19.72	19.65 19.74	0.09		100.0		0.16	16.0
155	現況高計画高	19.66 19.78	19.68 19.79	19.65 19.72	19.68 19.735	19.67 19.76	0.09		100.0		0.16	16.0
156	現況高計画高	19.68 19.79	19.70 19.81	19.68 19.735	19.69 19.765	19.69 19.78	0.09		100.0		0.16	16.0
157	現況高	19.79 19.70 19.81	19.73	19.69	19.71 19.75	19.71	0.07		100.0		0.18	18.0
158	計画高 現況高	19.73	19.80 19.75	19.765 19.71	19.74	19.78 19.73	0.05		100.0		0.20	20.0
159	計画高 現況高	19.80 19.75	19.81 19.75	19.75 19.74	19.765 19.76	19.78 19.75	0.04		100.0		0.21	21.0
160	計画高 現況高	19.81 19.75	19.82 19.78	19.765 19.76	19.78 19.77	19.79 19.77	0.03		100.0		0.22	22.0
161	計画高 現況高	19.82 19.78	19.80 19.77	19.78	19.78	19.80 19.78	0.01		71.8		0.24	17.2
162	計画高 現況高	19.80 19.62	19.78 19.63	19.61	19.63	19.79 19.62	0.04		100.0		0.21	21.0
	計画高 現況高	19.67 19.63	19.70 19.65	19.61 19.63	19.65 19.65	19.66 19.64						
163	計画高 現況高	19.70 19.65	19.72 19.68	19.65 19.65	19.66 19.67	19.68 19.66	0.04		100.0		0.21	21.0
164	計画高現況高	19.72 19.68	19.735 19.69	19.66 19.67	19.68 19.68	19.70 19.68	0.04		94.1		0.21	19.8
165	計画高	19.735 19.69	19.765 19.71	19.68 19.68	19.72 19.70	19.73 19.70	0.05		100.0		0.20	20.0
166	現況高計画高	19.765	19.75	19.72	19.70	19.73	0.03		100.0		0.22	22.0
167	現況高計画高	19.71 19.75	19.74 19.765	19.70 19.70	19.72 19.72	19.72 19.73	0.01		100.0		0.24	24.0
168	現況高 計画高	19.74 19.765	19.76 19.78	19.72 19.72	19.73 19.74	19.74 19.75	0.01		131.7		0.24	31.6
169	現況高計画高	19.76 19.78	19.77 19.78	19.73 19.74	19.77 19.76	19.76 19.77	0.01		110.7		0.24	26.6
170	現況高 計画高	19.77 19.78	19.77 19.76			19.77 19.77	0.00		77.6		0.25	19.4
171	現況高計画高	19.61 19.61	19.63 19.65			19.62 19.63	0.01		71.7		0.24	17.2

番号			標高	標高平均	平均差	面積:a	面積:b	掘削深∶a	掘削深∶b	掘削土量
172	現況高 計画高	19.63 19.65	19.65 19.66	19.64 19.66	0.02		85.2		0.23	19.6
173	現況高計画高	19.65 19.66	19.67 19.68	19.66 19.67	0.01		41.7		0.24	10.0
174	現況高計画高	19.67 19.68	19.68 19.72	19.68 19.70	0.02		70.6		0.23	16.2
175	現況高計画高	19.68 19.72	19.70 19.70	19.69 19.71	0.02		72.3		0.23	16.6
176	現況高 計画高	19.70 19.70	19.72 19.72	19.71 19.71	0.00		49.9		0.25	12.5
1,	い計				·	2675.2	14495.9			2916.8

- a:特殊針葉樹皮混合土舗装【黒土】
- b:特殊針葉樹皮混合土舗装【改良岩瀬砂】

番号			標高			標高平均	平均差	面積∶a	面積:b	掘削深∶a	掘削深∶b	掘削土量
177	現況高	19.78	19.78	19.80		19.79	0.04		133.5		0.21	28.0
	計画高	19.78	19.83	19.88	10.70	19.83						
178	現況高計画高	19.73 19.73	19.77 19.76	19.77 19.77	19.79 19.83	19.77 19.77	0.00		128.2		0.25	32.1
	現況高	19.77	19.78	19.79	19.81	19.79						
179	計画高	19.76	19.78	19.83	19.88	19.81	0.02		103.8		0.23	23.9
	現況高	19.77	19.79	20.01	10.00	19.86						
180	計画高	19.77	19.83	19.87		19.82	-0.04		117.2		0.29	34.0
101	現況高	19.79	19.81	20.01	20.50	20.03	0.15		100.0		0.40	40.0
181	計画高	19.83	19.88	19.87	19.93	19.88	-0.15		123.0		0.40	49.2
182	現況高	19.80	19.84	19.81	20.50	19.99	-0.08		120.0	138.2	0.33	45.6
102	計画高	19.88	19.93	19.88	19.93	19.91	-0.06		130.2		0.33	45.0
,	小計								743.9			212.8
183	現況高	19.86	19.82	19.80		19.83	-0.09		171.3		0.34	58.2
100	計画高	19.72	19.77	19.74		19.74	0.03		171.3		0.54	30.2
184	現況高	19.85	19.82	19.82		19.83	-0.02		141.4		0.27	38.2
101	計画高	19.85	19.77	19.82		19.81	0.02				0.27	00.2
185	現況高	19.85	19.88	19.82	19.87	19.86	0.00		160.2		0.25	40.1
	計画高	19.85	19.88	19.82	19.87	19.86	0.00				0.20	
/	小計								472.9			136.5
186	現況高	20.15	20.06	19.65	19.81	19.92	-0.04		110.7		0.29	32.1
100	計画高	20.15	20.06	19.65	19.65	19.88	0.04		110.7		0.29	02.1
/	小計								110.7			32.1

2675.2

15823.4

3298.2

合計

工 種 別 数 量 集 計 表

			舗装	エ		
種	別	規	格	数	量	備考
特殊針葉樹皮 【黒土】【改						
表面処		ソイルハ゛インタ゛- 化粧砂:0.	: 1.2kg/m2 003m3/m2	18	, 498. 6 m	2
特殊針葉樹皮 【黒土						
表層工	t=150		黒土6:砂4 合、檜100%	2.	, 675. 2 m	2
特殊針葉樹皮 【改良岩	瀬砂】					
表層工		改良岩瀬砂 CCクレイ30%混	合、檜100%	15	, 823. 4 m	2
特殊針葉樹皮 【黒土】【改	良岩瀬砂】					
路盤工		再生砕石	RC-40	18	, 498. 6 m	2
特殊針葉樹皮 【黒土】【改	良岩瀬砂】					
路床 	<u></u>			18	, 498. 6 m	2

一般計算書

種 別:舗装工 ブロック:一般計算書 区 分:

細別/規格	算	式	数 量
特殊針葉樹皮混合土舗装 【黒土】【改良岩瀬砂】 表面処理工 ソイルバインタデー: 1.2kg/m2	2675. 2 + 14495. 9 +		
化粧砂: 0.003m3/m2 特殊針葉樹皮混合土舗装	472.9 +	110. 7 = 18498. 6	18, 498. 6 m2
【黒土】 表層工 t=150 黒土混合土 黒土6:砂4 CCクレイ30%混合、檜100%	2675. 2	= 2675.2	2, 675. 2 m2
特殊針葉樹皮混合土舗装 【改良岩瀬砂】 表層工 t=100 改良岩瀬砂	14495.9 +		
CCクレイ30%混合、檜100% 特殊針葉樹皮混合土舗装	472.9 +	110. 7 = 15823. 4	15, 823. 4 m2
【 黒土】【改良岩瀬砂】 路盤工 t=150 再生砕石 RC-40	2675. 2 + 14495. 9 + 472. 9 +	743. 9	18, 498. 6 m2
特殊針葉樹皮混合土舗装 【黒土】【改良岩瀬砂】 路床工	2675. 2 + 14495. 9 + 472. 9 +		18, 498. 6 m2

工 種 別 数 量 集 計 表

	排水工							
種別	規 格	数 量	備考					
長尺U字溝	KUS300×300	131. 5 m						
長尺U字溝	KUS300×400	8. 2 m						
長尺U字溝	KDS300×500	22. 0 m						
長尺U字溝	KDS300×600	77. 3 m						
長尺U字溝	KDS400×1000	5. 0 m						
コンクリート蓋	IS-300 L=500	448.0 枚						
コンクリート蓋	IS-400 L=500	8.0 枚						
グレーチング蓋	300用 L=1000	15.0 枚						
グレーチング蓋	400用 L=1000	1.0 枚						
調整コンクリート 摺付コンクリート	18N/mm2	1. 9 m3						
塩ビ管	VU φ 300	64. 2 m						
塩ビ管	VU φ 500	6. 4 m						
暗渠排水管	ポ゚リエチレン製有孔管 φ100	1, 507. 5 m						
暗渠排水管	ポ゚リエチレン製有孔管 φ 150	427. 9 m						
集水桝A	$600 \times 600 \times 850$	1.0 基						
集水桝B	$600\times600\times550$	1.0 基						
集水桝C	$600 \times 600 \times 850$	1.0 基						
集水桝D	600×600×850	1.0 基						
集水桝E	600×600×850	1.0 基						
集水桝F	700×700×1300	1.0 基						
コア抜き	φ 150	4.0 箇所						

一般計算書

種 別:排水工 ブロック:一般計算書 区 分:

細別/規格	算		式		数量	
長尺U字溝 KUS300×300	34.9 + 31.3 + 33.8	+ 31.5	=	131. 5		
					131. 5	m
長尺U字溝 KUS300×400	8. 2		=	8.2	8. 2	m
長尺U字溝 KDS300×500	22. 0		=	22. 0	22. 0	
長尺U字溝 KDS300×600	42.0 + 9.9 + 25.4		=	77. 3		
長尺U字溝 KDS400×1000	5. 0		=	5. 0	77.3	
					5. 0	m
コンクリート蓋 IS-300 L=500	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	/ 0.5 / 0.5 / 0.5	= = = = =	124. 0 123. 0 136. 0 18. 0 47. 0 448. 0	448. 0	₩
コンクリート蓋 IS-400 L=500	(5.0 - 1.0) × 1	/ 0.5	=	8. 0		
グレーチング蓋 300用 L=1000	66. 2 / 20. 0 65. 3 / 20. 0 72. 2 / 20. 0 9. 9 / 20. 0 25. 4 / 20. 0		= = = = =	4. 0 4. 0 4. 0 1. 0 2. 0 15. 0	8. 0 15. 0	
グレーチング蓋 400用 L=1000	5.0 / 20.0		=	1.0		
調整コンクリート 摺付コンクリート 18N/mm2	6. 416 × 0. 3 0. 02		= = 計 =	1. 92 0. 02 1. 94	1. 0	

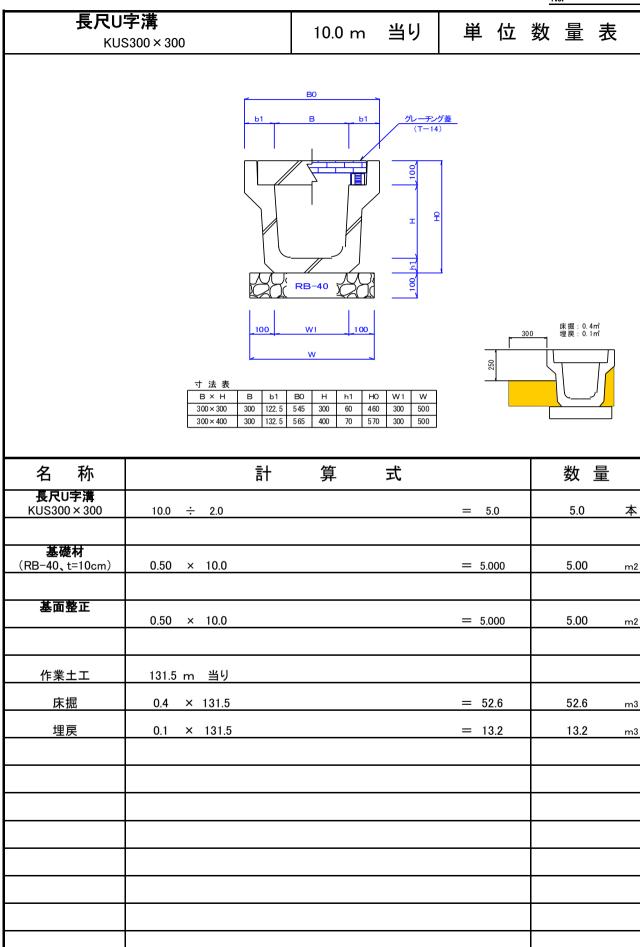
一般計算書

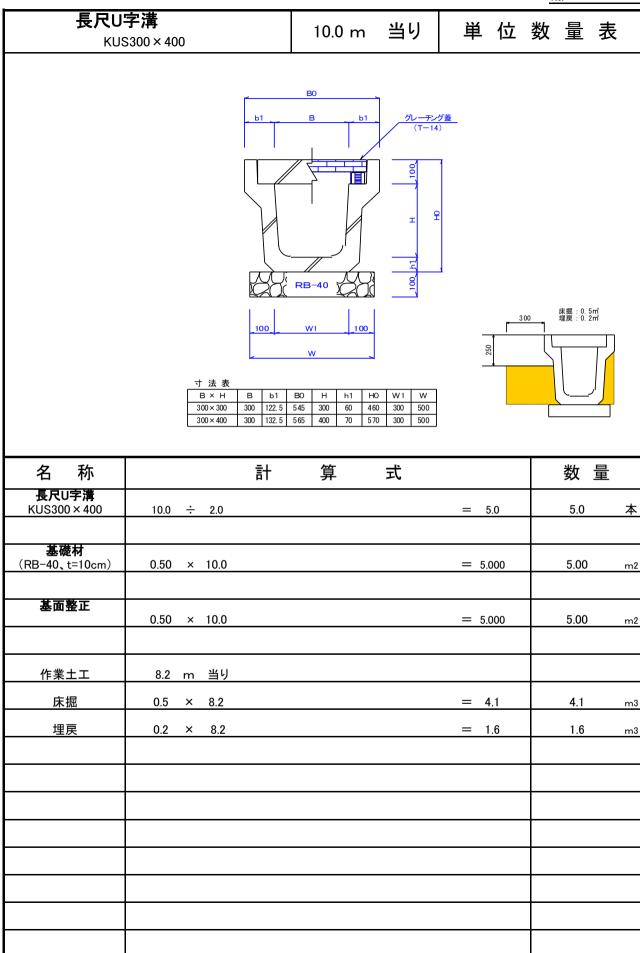
種 別:排水工 ブロック:一般計算書 区 分:

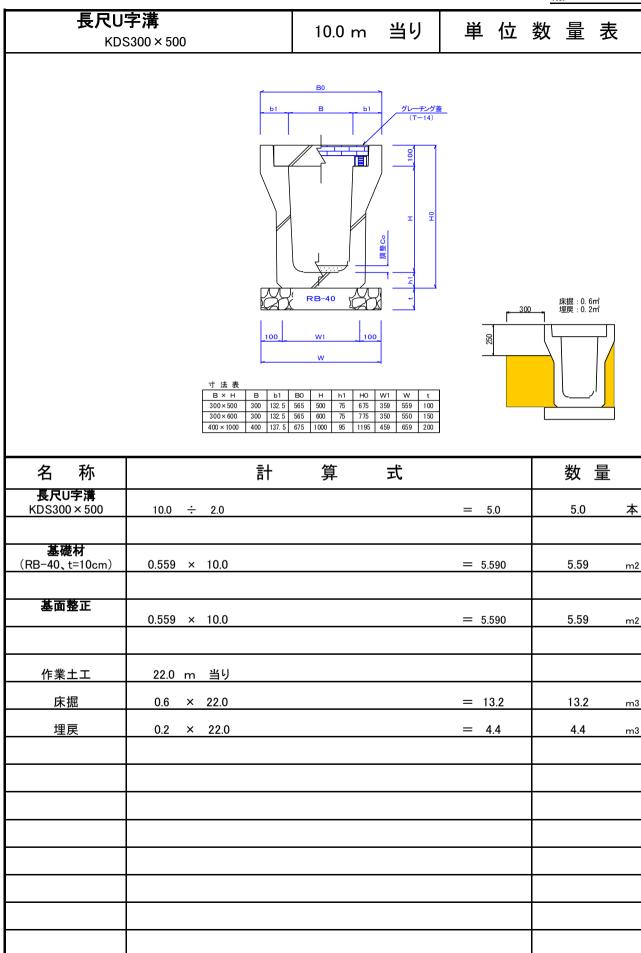
細別/規格	算	式	数量
塩ビ管 VU φ 300	64. 2	= 64.2	64.2 m
塩ビ管 VUφ500	6. 4	= 6.4	6.4 m
暗渠排水管 φ100 ポリエチレン製有孔管	1507. 5	= 1507.5	1, 507. 5 m
暗渠排水管 φ150 ポリエチレン製有孔管	427. 9	= 427.9	427.9 m
集水桝A 600×600×850	1.0	= 1.0	1.0 基
集水桝B 600×600×550	1.0	= 1.0	1.0 基
集水桝C 600×600×850	1.0	= 1.0	1.0 基
集水桝D 600×600×850	1.0	= 1.0	1.0 基
集水桝E 600×600×850	1.0	= 1.0	1.0 基
集水桝F 700×700×1300	1.0	= 1.0	1.0 基
コア抜き φ150	4. 0	= 4.0	
			4.0 箇所

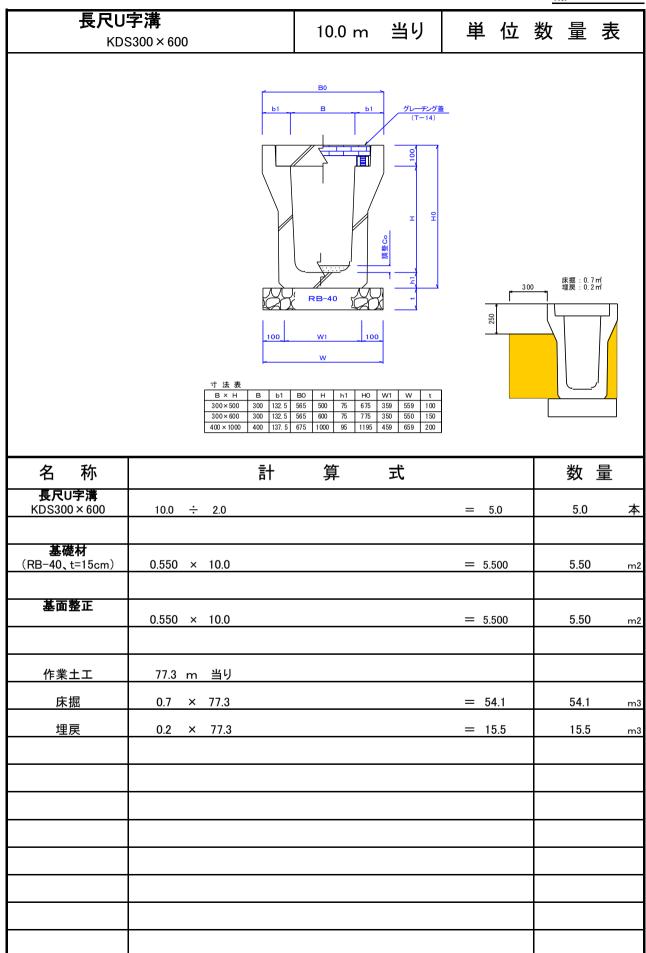
排 水 工

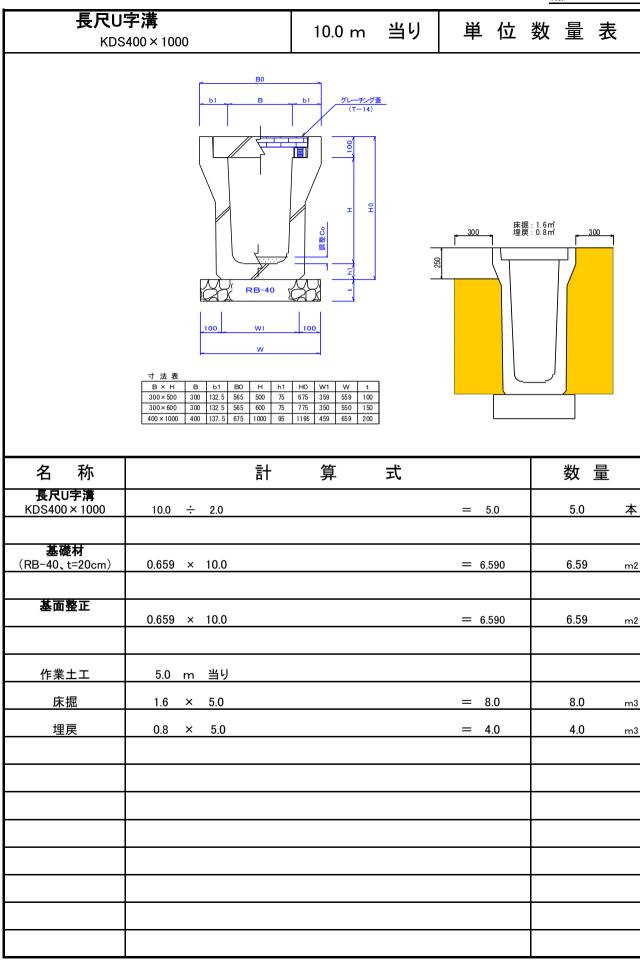
番号	細別/規格	算	式	数量
	暗渠支線 φ100	13.9 + 25.1 + 39.8 + 63.8 55.7 + 54.9 + 22.0 + 25.6 31.9 + 15.4 + 18.8 + 37.3 56.6 + 58.1 + 57.4 + 62.9	+ 62.4 + 56.4 + + 28.2 + 29.0 + + 59.6 + 54.8 + + 69.9 + 53.8 +	1507. 5 m
	暗渠幹線 φ150	164.6 + 61.5 + 109.2 + 78.7	+ 13.9 = 427.9	427. 9 m





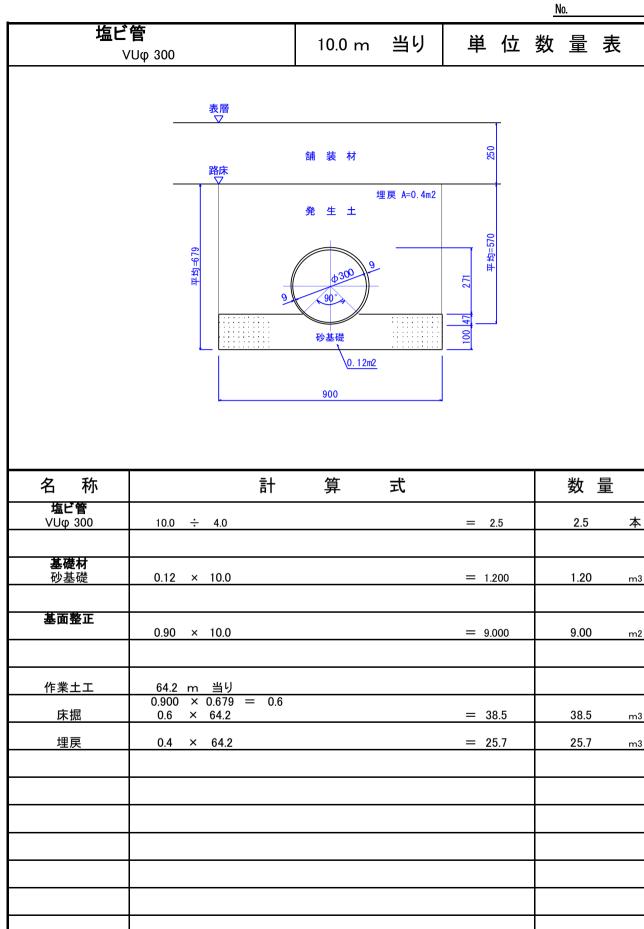


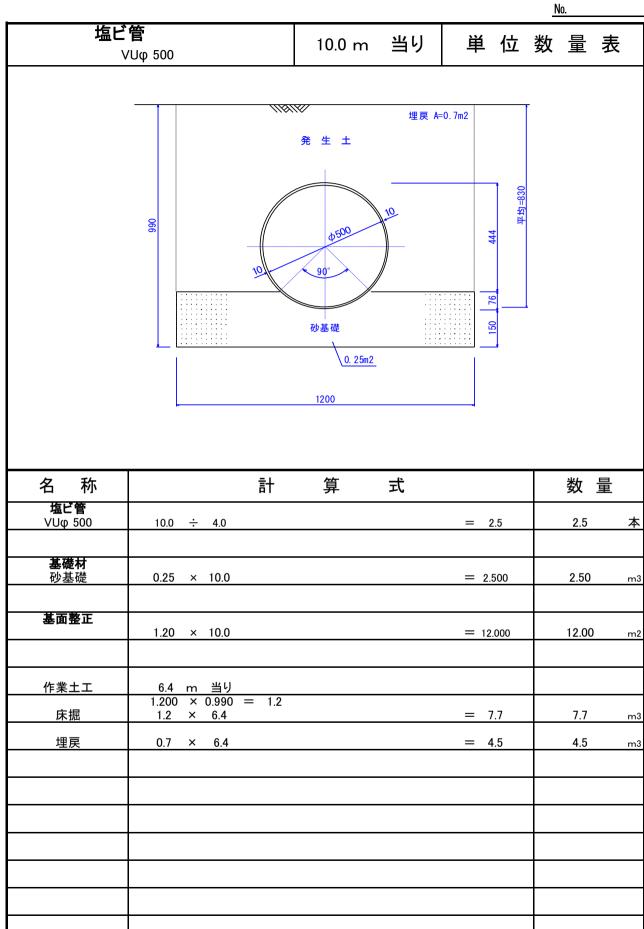




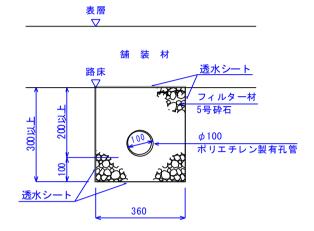
平均幅員面積計算書

一							
測点	距離(m)	厚さ(m)	調整コンクリート 平均厚さ(m)	面積(m2)	厚さ(m)	平均厚さ(m)	面積(m2)
	0.000	0.060					
	4. 740	0. 046	0.0530	0. 251			
	11. 740	0. 095	0.0705	0.828			
	13. 220	0. 089	0.0920	1. 216			
	1. 090	0. 092	0.0905	0.099			
	11. 210	0. 144	0.1180	1.323			
	0.000	0. 044	0.0940	0.000			
	12. 560	0. 101	0.0725	0.911			
	3. 570	0. 123	0.1120	0.400			
	0. 700	0. 126	0. 1245	0.087			
	3. 120	0. 136	0. 1310	0.409			
	0. 700	0. 138	0. 1370	0.096			
	1. 350	0. 147	0. 1425	0. 192			
	0.000	0.047	0.0970	0.000			
	8. 220	0. 100	0.0735	0.604			
台 計	72. 220			6.416			





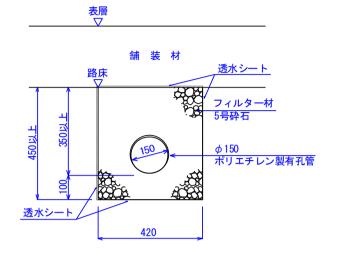
暗渠排水管	10.0 m 当り	単位数量表
φ 100	10.0 m = 9	平 四 奴 里 仅



 $1/4 \times 3.14 \times 0.10 \times 0.10 = 0.01$

名 称	計算式		数量
暗渠排水管 φ 100	10.0 ÷ 5.0	= 2.0	2.0 本
7イルター材 5号砕石	(0.30 × 0.36 - 0.01) × 10.0	= 0.98	0.98 m3
透水シート	(0.30 + 0.36) × 2 × 10.0	= 13.2	13.2 m2
作業土工	1,507.5 m 当り		
床掘	0.30 × 0.36 × 1,507.5	= 162.8	162.8 m3

暗渠排水管	10.0 m	当り	単位数量表
φ 150	10.0 111	コソ	平 匹 奴 里 仅



 $1/4 \times 3.14 \times 0.15 \times 0.15 = 0.02$

名称	計 算 式		数量
暗渠排水管 φ 150	10.0 ÷ 5.0	= 2.0	2.0 本
フィルター材 5号砕石	(0.45 × 0.42 - 0.02) × 10.0	= 1.69	1.69 m3
透水シート 	(0.45 + 0.42) × 2 × 10.0	= 17.4	17.4 m2
作業土工	427.9 m 当り		
床掘	0.45 × 0.42 × 427.9	= 80.9	80.9 m3

KDS400×1000

T-14

3本

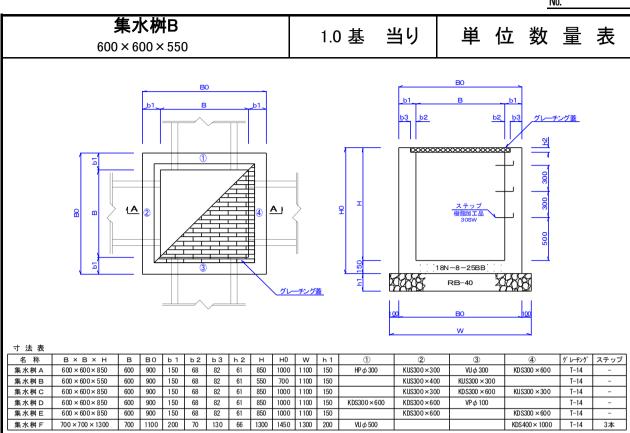
集水桝A 単 位 数 量 表 当り 1.0 基 600 × 600 × 850 во ,b1, b3 b2 b2 グレーチング蓋 Α 오 <u>LA</u> 8 18N-8-25BB RB-40 w 寸 法 表 B BO b1 b2 b3 h2 H H0 W h1 600 900 150 68 82 61 850 1000 1100 150 名 称 $B \times B \times H$ 4 グレーチング ステップ (1) (2) (3) 600 × 600 × 850 KUS300×300 VU φ 300 T-14 集水桝A HP φ 300 KDS300 × 600 集水桝B 600 × 600 × 550 600 900 150 68 82 61 550 700 1100 150 KUS300×400 KUS300 ×300 T-14 68 82 61 850 1000 1100 150 68 82 61 850 1000 1100 150 68 82 61 850 1000 1100 150 集水桝C 600 × 600 × 850 600 900 150 KUS300×300 KDS300 ×600 KUS300 ×300 T-14 600 900 150 600 900 150 KDS300×600 集水桝D 600 × 600 × 850 KDS300×600 VPφ100 T-14 KDS300 × 600 600 × 600 × 850 KDS300×600 T-14 集水桝E VU φ 500

70 130 66 1300 1450 1300 200

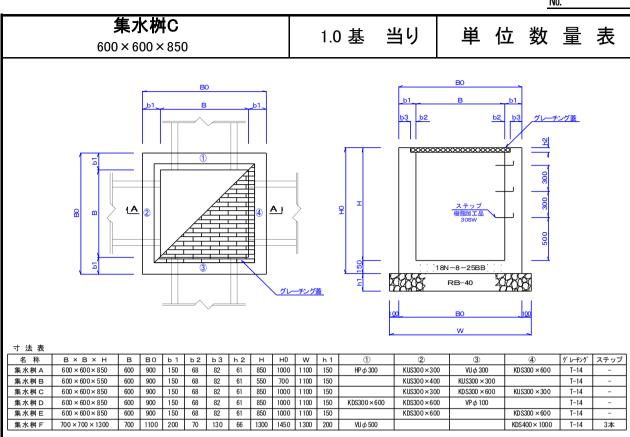
700 1100 200

集水桝 F 700×700×1300

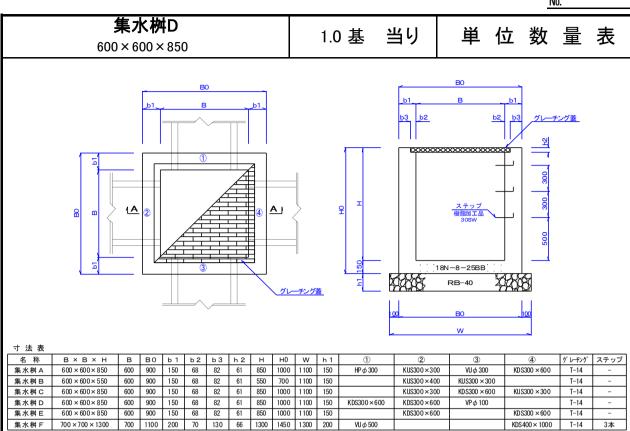
名 称	計 算 式	数量
集水桝A 600×600×850		
コンクリート (18N/mm2)	$\begin{array}{l} 0.90 \times 0.90 \times 1.00 - 0.736 \times 0.736 \times 0.061 - 0.60 \times 0.60 \times 0.85 \\ -1/4 \times 3.14 \times 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15 - 0.30 \times 0.60 \times = 0.409 \end{array}$	0.41 m3
型枠	$\begin{array}{rcl} 0.90 \times 1.00 \times 4 + 0.60 \times 0.85 \times 4 \\ - 1/4 \times 3.14 \times 0.30 \times 0.30 \times 4 - 0.30 \times 0.30 \times 2 - 0.30 \times 0.60 \times 2 \end{array} = 4.817$	4.82 m2
基礎材 (RB-40)	t= 15 cm 1.10 × 1.10 = 1.210	1.21 m2
基面整正	1.10 × 1.10 = 1.210	1. 2 1 m2
グレーチング蓋	T-14	1.0 組



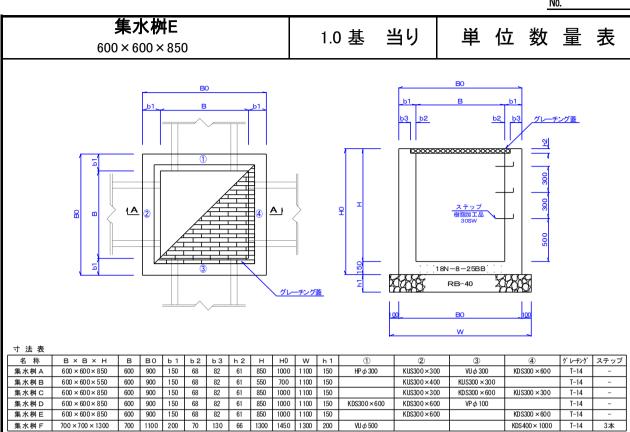
名 称	計 算 式		数量
集水桝B 600×600×550			
コンクリート (18N/mm2)	0.90 × 0.90 × 0.70-0.736 × 0.736 × 0.061-0.60 × 0.60 × 0.55 - 0.30 × 0.40 × 0.15-0.30 × 0.30 × 0.15	= 0.304	0.30 m3
型枠	0.90 × 0.70 × 4+0.60 × 0.55 × 4 - 0.30 × 0.40 × 2-0.30 × 0.30 × 2	= 3.420	3.42 m2
基礎材 (RB-40)	t= 15 cm 1.10 × 1.10	= 1.210	1.21 m2
基面整正	1.10 × 1.10	= 1.210	1.21 m2
グレーチング蓋	T-14		1.0 組



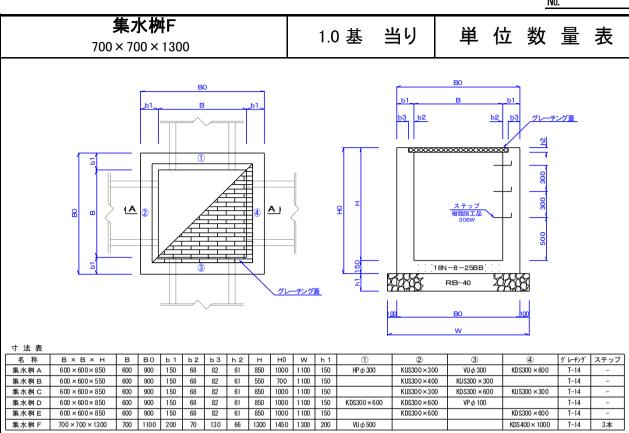
名	称		計	算	式		数量	畫
600×6	〈桝C 00×850							
(18N)	リート /mm2)	$0.90 \times 0.90 \times 1.00$ - $0.30 \times 0.30 \times 0.15$	$\times 2 - 0.30 \times 0.60$		× 0.60 × 0.85	= 0.417	0.42	m3
		0.90 × 1.00 × 4+0 - 0.30 × 0.30 × 4-0				= 4.920	4.92	m2
基框 (RB	楚材 −40)	t= 15 cm	1.10	× 1.10		= 1.210	1.21	m2
基面	整正		1.10	× 1.10		= 1.210	1.21	m2
グレー	シグ蓋	T-14					1.0	組



名	称		計	算	式		数量	皇
600×60	桝D 00×850							
(18N/	リート ⁽ mm2)	0.90 × 0.90 × 1.00 - 1/4 × 3.14 × 0.10	× 0.10 × 0.15-0			= 0.416	0.42	m3
型		0.90 × 1.00 × 4+0. - 1/4 × 3.14 × 0.10) × 0.60 × 4		= 4.904	4.90	m2
基份 (RB-	達材 -40)	t= 15 cm	1.10	× 1.10		= 1.210	1.21	m2
基面	整正		1.10	× 1.10		= 1.210	1.21	m2
ク・レーチ	ング蓋	T-14					1.0	組



名 称	計 算 式		数量
集水桝E 600×600×850			
コンクリート (18N/mm2)	$0.90 \times 0.90 \times 1.00 - 0.736 \times 0.736 \times 0.061 - 0.60 \times 0.60 \times 0.85$ - $0.30 \times 0.60 \times 0.15 \times 2$	= 0.417	0.42 m3
型枠	0.90 × 1.00 × 4+0.60 × 0.85 × 4 - 0.30 × 0.60 × 4	= 4.920	4.92 m2
基礎材 (RB-40)	t= 15 cm 1.10 × 1.10	= 1.210	1.21 m2
基面整正	1.10 × 1.10	= 1.210	1.21 m2
グレーチング蓋	T-14		1.0 組



名 称	計 算 式		数量
集水桝F 700×700×1300			
コンクリート (18N/mm2)	1.10 × 1.10 × 1.45 – 0.84 × 0.84 × 0.066 – 0.70 × 0.70 × 1.30 – 1/4 × 3.14 × 0.50 × 0.50 × 0.15 – 0.40 × 1.00 × 0.15	= 0.981	0.98 m3
型枠	1.10 × 1.45 × 4+0.70 × 1.30 × 4 - 1/4 × 3.14 × 0.50 × 0.50 × 2-0.40 × 1.00 × 2	= 8.828	8.83 m2
基礎材 (RB-40)	t= 20 cm 1.30 × 1.30	= 1.690	1.69 m2
基面整正	1.30 × 1.30	= 1.690	1.69 m2
グレーチング蓋	T-14		1.0 組
ステップ	3.0		3.0 本

工 種 別 数 量 集 計 表

運動施設工						
種別	規格	数 量	備 考			
ピッチャープレート		1.0 基				
ホームヘ゛ース		1.0 基				
型ベース		3.0 基				

		-				

		-				

一般計算書

種 別:運動施設工 ブロック:一般計算書 区 分:

細別/規格		算	:	式		数	量	
ピッチャープレート	1.0			=	1.0			
- // 1 / • 1	· ·				1. V		1 0	#
							1.0	- 基
ホームヘ゛ース	1.0			=	1.0			
							1.0	基
型ベース	3. 0			=	3.0			
							3.0	韭.
							J. U	巫

工 種 別 数 量 集 計 表

構造物撤去工							
別	規	格	数	量		備	考
構造物取壊し	二次製品			5. 1	m3		
Co殼運搬	二次製品			5. 1	m3		
Co殼処理費	二次製品			12.8	t		
構造物取壊し	無筋			2. 3	m3		
Co殼運搬	無筋			2. 3	m3		
Co殼処理費	無筋			5. 6	t		
暗渠支線撤去	有孔管 φ 75			866. 9	m		
暗渠幹線撤去	有孔管 φ 100			320. 6	m		

一般計算書

種 別:構造物撤去工 ブロック:一般計算書 区 分:

細別/規格	算	式	数量
構造物取壊し 二次製品	5. 10	= 5.10	
			5.1 m3
Co殼運搬 二次製品	5. 10	= 5.10	5.1 m3
Co殼処理費			37.1 1113
二次製品	$5.10 \times 2.50 t/m3$	= 12.8	12.8 t
構造物取壊し			
無筋	2. 25	= 2.25	2.3 m3
Co殼運搬	0.05	0.05	
無筋	2. 25	= 2.25	2.3 m3
Co殼処理費 無筋	2.25 ×2.50t/m3	= 5.6	5.6 t
暗渠支線撤去			
有孔管 φ 75 	866. 9	= 866.9	866.9 m
暗渠幹線撤去			
有孔管 φ 100 	320. 6	= 320.6	320.6 m
有孔管撤去時 埋戻	$1/4 \times 3.14 \times 0.075 \times 0.075 \times 866.9$ $1/4 \times 3.14 \times 0.10 \times 0.10 \times 320.6$	= 3.8 = 2.5	
(土工にて計上)	1/4~3.14~0.10~0.10~320.0	= 6.3	6.3 m3

構造物取壊・撤去 集計表

番号	無筋Co	取壊し	鉄筋Co	取壊し	二次製	品取壊し	舗装切断	備考
	(m3)	t	(m3)	t	(m3)	t	As,Co	
1					1.02	2.56		
2					2.14	5.35		
3					1.45	3.63		
4					0.49	1.22		
⑤	1.38	3.24						
6	0.87	2.04						
計	2.25	5.28	0.00	0.00	5.10	12.76	0.0	

延長計算書

撤去工

番号	細別/規格	算	式	数量	
1	KDS400×700	5. 0	= 5.0 合計 5.0	5. 0	m
2	tューム管HP φ 300	64. 8	= 64.8 合計 64.8	64.8	m
3	ヒューム管HP φ 350	10.1 + 25.5	= 35.6 合計 35.6	35. 6	m
4	ヒューム管ΗΡφ500	6. 4	= 6.4 合計 6.4	6. 4	m
5	集水桝 600×600×750	3. 0	= 3.0 合計 3.0	3.0	基
6	集水桝 700×700×960	1.0	= 1.0 合計 1.0	1.0	基
7	暗渠支線撤去 有孔管φ75	866. 9	= 866.9 合計 866.9	866. 9	m
8	暗渠幹線撤去 有孔管φ100	320. 6	= 320.6 合計 320.6	320. 6	m

延長計算書

撤去工

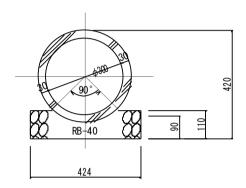
1th 72 T			
細別/規格	算	式	数量
暗渠支線撤去 有孔管 φ 75		+ 34.3 + 34.3 + + 34.3 + 34.3 +	
暗渠幹線撤去 有孔管φ100	28.0 + 15.0 + 16.2 + 8.0 - 15.0 + 15.0 + 23.6 + 8.1 - 15.0 + 32.1 + 7.5 + 15.0 - 32.1	+ 15.0 + 15.0 +	

数量計算書

当り ①KDS400×700撤去 名 称 延長= 5.0 m 137. 5 137.5 コンクリート蓋 88 RB-40 650 規 格 単 位 量 算 式 数 称 名 1.0本当り 821 kg Co殼 二次製品 L= 2.0 m 2.05 $5 \div 2.0 \times 0.821 = 2.05 t$ t 0.82 $2.05 t \div 2.50 t/m3 = 0.82$ m3二次製品 1.0本当り Co殼 51 kg L=0.5 m $(5.0 \div 0.5) \times 0.051 = 0.51 t$ 0.51 t $0.51 t \div 2.50 t/m3 = 0.20$ 0.20 m3 合 計 2.56 t 1.02 m3

数 量 計 算 書

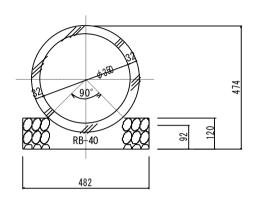
名 称 ②ヒューム管HPφ 300撤去 延長= **64.8** m



名称	規 格	算 式	単位	数量
Co殼	二次製品	1.0本当り 165 kg L= 2.0 m	1	
		$(64.8 \div 2.0) \times 0.165 = 5.35 t$	t	5.35
		$5.35 \text{ t} \div 2.50 \text{ t/m3} = 2.14$	m3	2.14
合 計			t	5.35
			m3	2.14

数量計算書

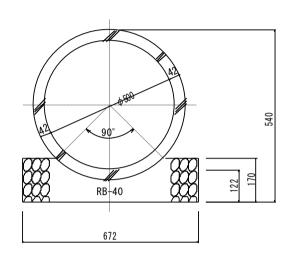
名 称 ③ヒューム管HPφ 350撤去 延長= **35.6** m



名 称	規 格	算 式	単位	数 量
Co殻	二次製品	1.0本当り 204 kg L= 2.0 m	1	
		$(35.6 \div 2.0) \times 0.204 = 3.63 t$	t	3.63
		$3.63 \text{ t} \div 2.50 \text{ t/m3} = 1.45$	m3	1.45
合 計			t	3.63
			m3	1.45

数量計算書

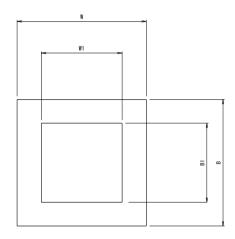
名 称 ④ヒューム管HPφ 500撤去 延長= **6.4** m



名称	規格	算 式	単位	数量
Co殼	二次製品	1.0本当り 459 kg L= 2	.4 m	
		$(6.4 \div 2.4) \times 0.459 = 1.$	22 t t	1.22
		1.22 t \div 2.50 t/m3 = 0.	49 m3	0.49
合 計			t	1.22
			m3	0.49

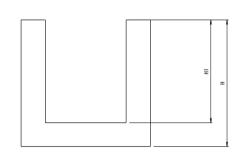
⑤集水桝撤去 600×600×750

3.0 基 当り 単 位 数 量 表



W	900	mm
W1	600	mm
В	900	mm
B1	600	mm
н Ж	900	mm
H1	750	mm

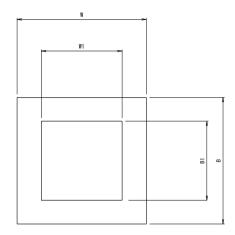
※ は推定



名 称	計 算 式	数量
	0.900 × 0.900 × 0.900	
コンクリート取壊し	$-$ 0.600 \times 0.600 \times 0.750 $=$ 0.459	
		0.459 m ³
3.0基当たり体積	$0.459 \times 3.0 = 1.377$	1.38 m ³
3.0基当たり重量	$1.380 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 3.243 \text{ t}$	3.24 t

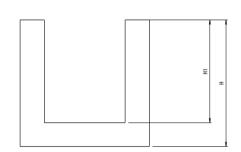
⑥集水桝撤去 700×700×960

1.0 基 当り 単 位 数 量 表



W	1,100	mm
W1	700	mm
В	1,100	mm
B1	700	mm
н Ж	1,110	mm
H1	960	mm

※ は推定



名称			†	算		式			数量	
コンクリート取壊し	1.100	× 1.10			×	0.960	_	0.072		
コンケリート収場し			<u> </u>	0.700		0.900		0.873		
									0.873 r	n³
1.0基当たり体積	0.873	× 1.0		0.8	73				0.87 r	n³
1.0基当たり重量	0.870	× 2.350	t/m³	= 2.0	45	t			2.04 t	:

特記仕様書

第1章 総 則

- 1-1 本特記仕様書は、H30八郷中学校グラウンド改修工事に適用する。
- 1-2 本工事は、設計図書及び特記仕様書による他、各項によるものとする。
 - 1. 茨城県土木工事共通仕様書
 - 2. 土木工事施工管理の手引
 - 3. 土木工事施工管理基準
 - 4. 土木工事等検査必携
 - 5. 屋外体育施設の建設指針 平成29年改訂版 (財)日本体育施設協会発行

1-3 資格の確認

本工事の主任技術者又は管理技術者を通知する場合には、土木施工管理技士 及び建設機械施工技士においては合格証明書の写しを、運動施設工においては 運動施設施工技士の合格証明書の写しを、実務経験者においては請負会社代表 者の証明書を添付するものとする。

- 1-4 本工事における工事数量は設計図書通りとする。原則として数量の変更による 契約変更は認めないものとする。ただし、現場状況及び工法等に大きな変更が 生じた場合は、監督員と協議の上決定するものとする。
- 1-5 本工事の仕様及び内容に疑義を生じた場合は、監督員と協議し対応するものと する。

第2章 土 工

2-1 土質区分

土質は共通仕様書「土及び岩の分類表」の粘土土とする。もし、施工中に土質の変化等を見た場合には、監督員に報告し、その処理について監督員と協議するものとする。

2-2 残 土

施工計画書に捨土場所の位置図、現況写真を添付するとともに、搬出数量については、出来高管理を実施する。

第3章 舗 装 工

3-1 材 料

次の材料は事前に監督員に品質証明書、見本又はこれに代わる資料を提出し承諾を得たものを使用する。

材料名	規格
■改良岩瀬砂	■5mm目網ふるい岩瀬砂 ■雑物を除去した良質の物を使用する。 ■材質については、粒度試験結果・サンプルの目 視確認等により監督員が改良岩瀬砂と認めたも のとする。
■JGS-CCクレイCP	■ 100% ■嫌気自己加熱処理品 ■繊維加工サイズ 15mm以下程度 ■ 林野庁木づかいサイクルマーク、エコマーク 登録品とする。 ■ NETIS 登録品とする。 ■ 品質証明書、サンプルを提出のこと。
■表面処理材	■ソイルバインダー同等品以上とする。

3-2 施 エ

1) 測量(丁張)

図面に従い係員立会いの上、位置を決定し10m~20m程度の間隔に測量杭を打ち、ベンチマークより図面に定められた計画高を決定する。

2) 路床工

ブルドーザ3t級にて所定の高さに不陸整正を行い、振動ローラ(コンバインド型3~4t)にて転圧する。また、転圧は一方方向ではなく縦・横入念に行い不陸のないように仕上げる。

3) 表層工

改良岩瀬砂とJGS-CCクレイCPをムラが生じないようにバックホウに て一次混合を行い、ブルドーザ3t級にて所定の高さに敷き均す。

敷均し完了後、トラクターにて縦横十分に二次混合を行う。

ブルドーザ3t級にて丁張杭に基づき、所定の仕上げ高さに敷均し整地を行う。 転圧は、振動ローラ(コンバインド型3~4 t)にて行い、不陸を人力にて修正 し、仕上を行う。

4) 表面処理工

化粧砂を所定量の100m2当り0.3m3をムラがないように散布し、表層安定剤(ソイルバインダー)を1.2kg/m2散布し完了する。

3-3 出来形管理

1) 出来形管理基準

工 種	項目	管理基準値(mm)	測定基準	摘要
路床工	基準高	±40以内	500m2/1箇所	
表層工	基準高厚 さ	±20以内 -9	同上	同上

2) 厚さについては全測定値の平均で、マイナスは認めない。

3-4 品質管理

1) 品質管理基準

エ 種	試験(測定)項目	試 験 方 法	試験(測定)基準
路床工	プルフローリング	タイヤローラ	全 面
表層工	硬度試験	プロクターニードル	1,000m2/1回

2) プルフローリング

仕上がった路床や路盤の表面に4tタイヤローラ又は施工時に用いた締固め機械と同等以上の接地圧をもった車輪(ゴムタイヤ)をゆっくりと走行させて、大きなタワミなどがあるかどうかを調べる。タワミが大きくて支持力や均一が乏しく軟弱と判断される場合は材料の入替えなどを検討し適切な処理をしなければならない。

3) プロクターニードル試験(貫入抵抗試験)

プロクターニードル試験の条件は、径6.5mmの金属製の貫入針を使用し、地面に 貫入させ、抵抗値から硬さを判定する。貫入速度が異なると正しい抵抗値が得られないので一定の貫入速度を保つことが大切である。 貫入速度は毎秒1/2インチ、貫入深は1インチでの抵抗値を計測する。

4) クレイグラウンドのプロクターニードル貫入抵抗値

競技場種類	貫入抵抗値(ポンド)	摘 要
陸上競技場	50 ~ 110	トラック及び助走路
野球場	30 ~ 80	芝生舗装を除く
多目的運動場	40 ~ 100	芝生舗装を除く
校 庭(学校運動場)	50 ~ 90	
テニスコート	40 ~ 110	
サッカー場	30 ~ 80	芝生舗装を除く

5)段階確認項目

種別	細別	確認時期	確 認 内 容
	丁 張	丁張完了時	位置・高さ
	路床工	路床転圧完了時	高さ・プルフローリング
舗装工	表層工	表層転圧完了時	高さ·厚さ·プロクターニードル 改良岩瀬砂・JGS-CCクレイCPの 使用数量
	表面処理工	施工時	化粧砂・ソイルバインダーの 使用数量

第4章 施 設 工

4-1 設計図書により正しい位置に設置する。使用する施設製品は、設計図記載品と同等品以上とし、設置場所等については監督員の立会いによる承認を得るものとする。

第5章 施工業者

5-1 工事の特に舗装工及びそれに直接関係する施設は、安全かつ高度な平坦性が要求されるため、屋外体育施設の建設に精通した運動施設基幹技能者の資格を有するものが、職長として現場常駐できる体育施設専門業者の責任施工に依るものとする。

第6章 施工条件明示関係

6-1 安全管理関係

- 1. 工事区域及び建設機械・資材置場等はバリケードを設置し、関係者以外の立ち入りを禁止する処置を講じること。
- 2. 工事用搬入路には、交通安全施設等を配置し、市道及び一般道の交通に支 障を及ぼさないよう十分な対策を講じ施工するものとする。

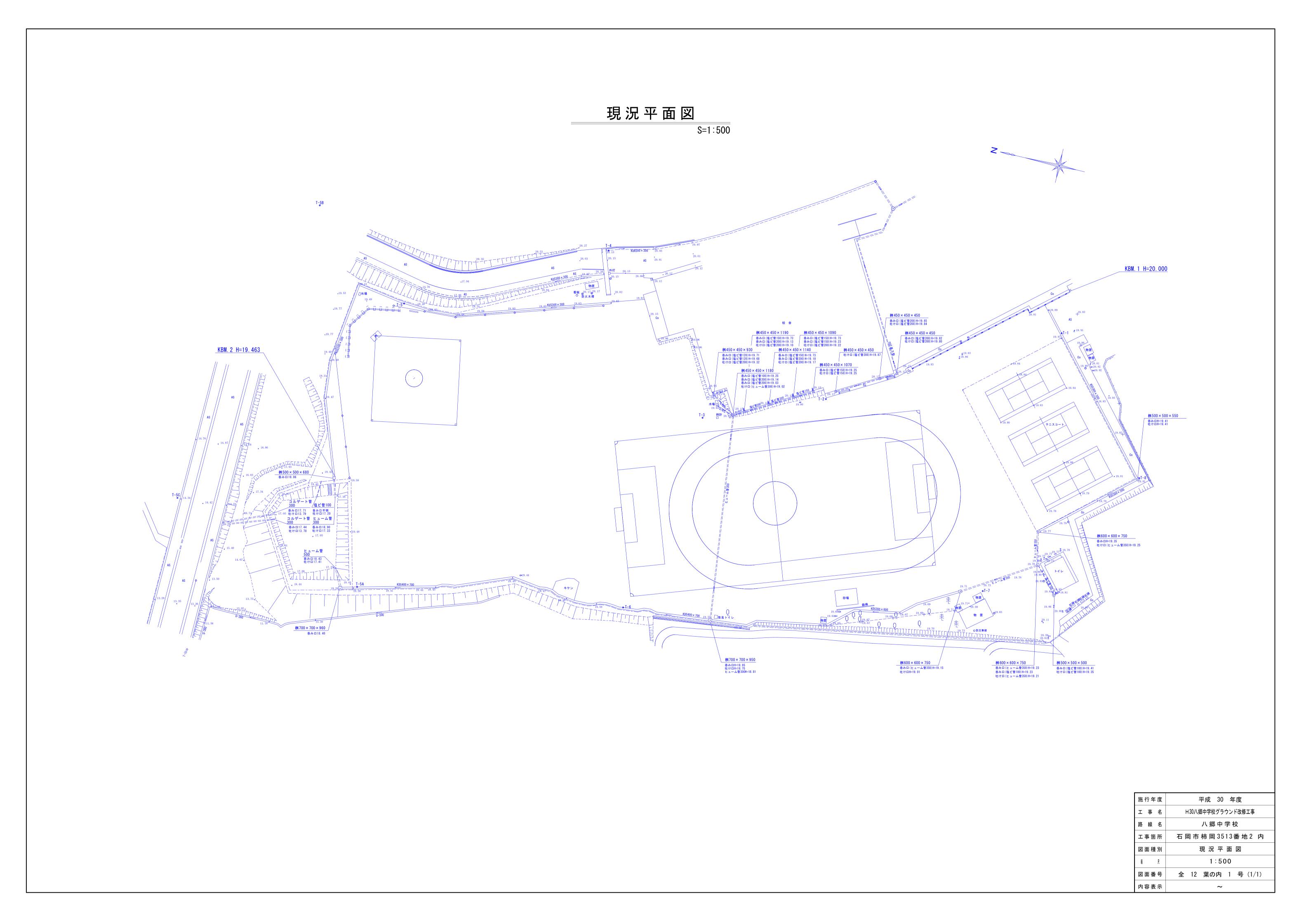
6-2 資材搬入及び工事搬入路関係

- 1. 搬入路となる市道、仮設道路等には損傷を与えないよう十分工夫するものとするが、やむおえず補修が必要となった場合は別途競技する。 なお、その際の資料として、着工前の通路状況の写真撮影等現況把握を十分におこなっておくこと。
- 2. 道路占有・使用及び通行規制等の期間及び範囲については別途協議するものとする。

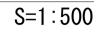
なお、許可・届出等の法手続きは、請負者にて実施するものとする。

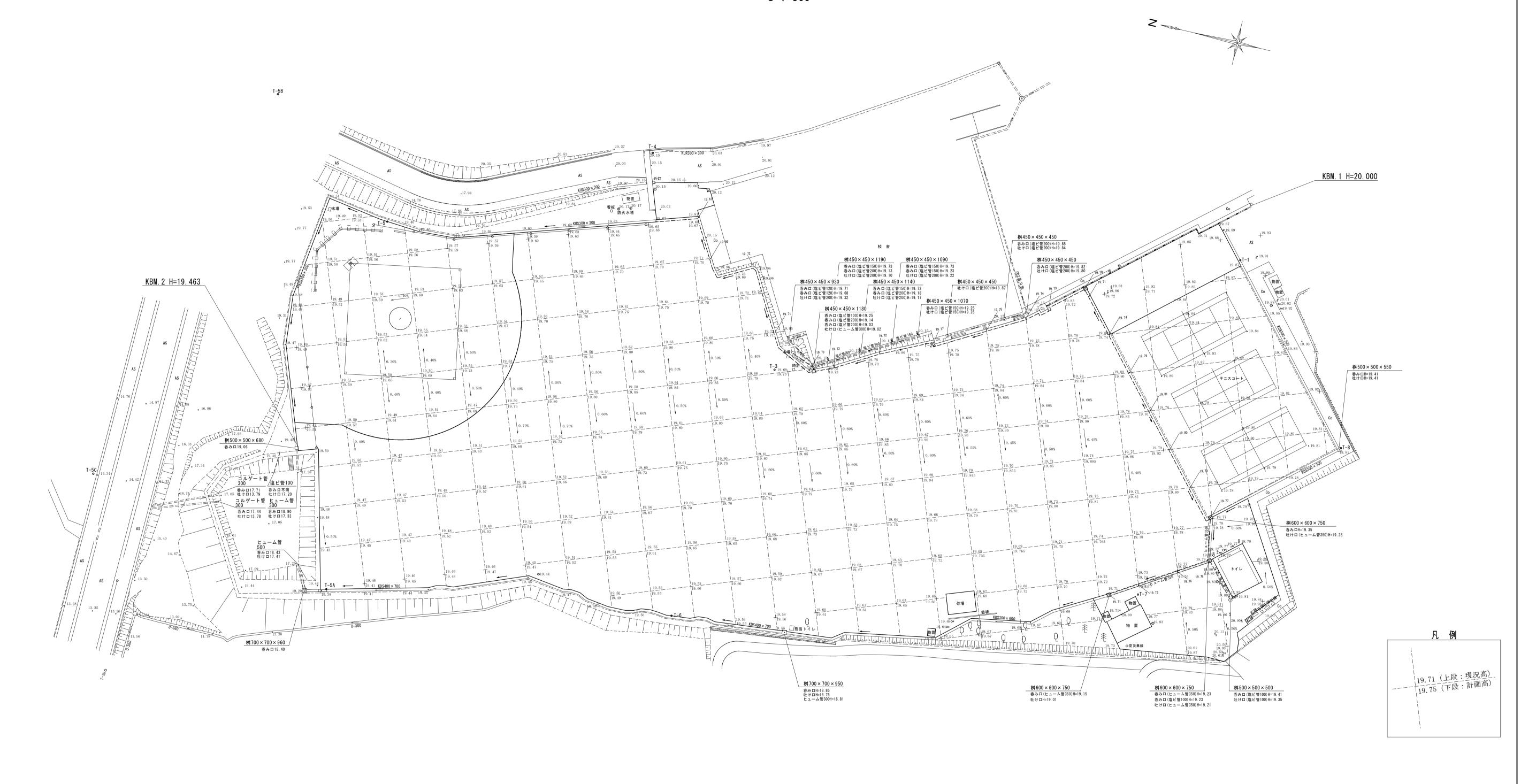
6-3 建設機械の指定

本工事で使用する建設機械は排出ガス対策型を原則とする。



造成計画平面図

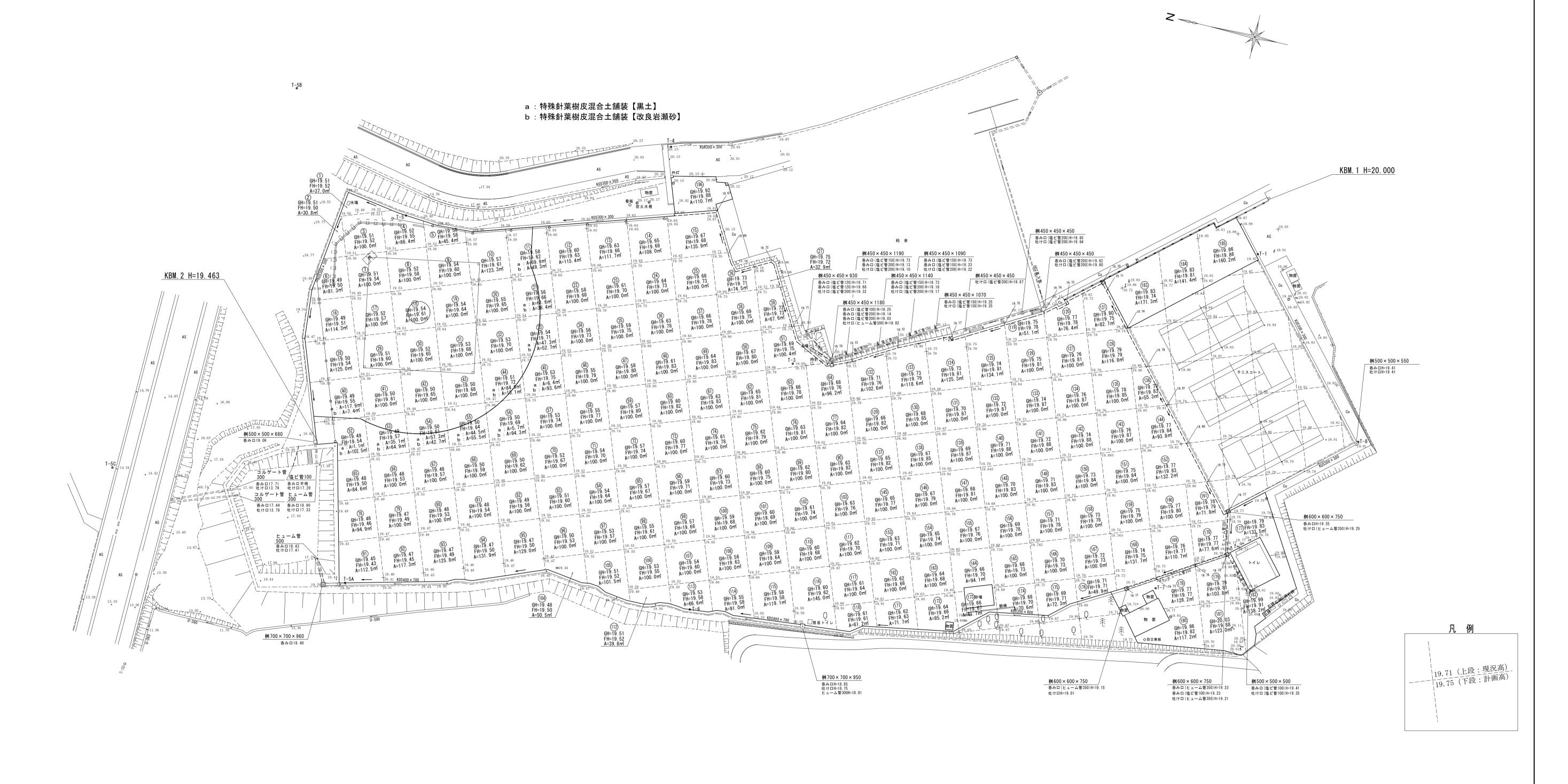




平成 30 年度
H30八郷中学校グラウンド改修工事
八郷中学校
石岡市柿岡3513番地2 内
造 成 計 画 平 面 図
1:500
全 12 葉の内 2 号 (1/1)
~

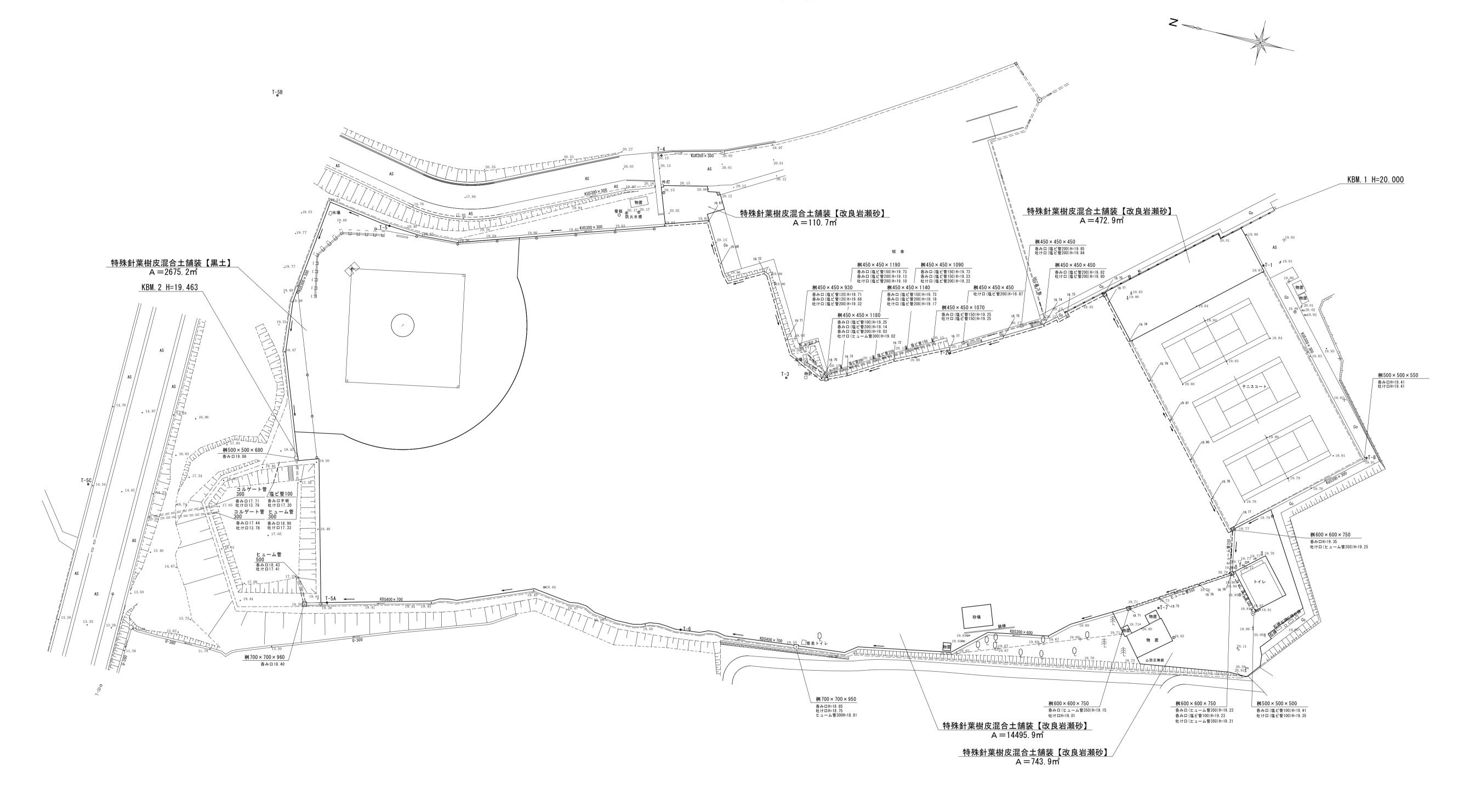
土量計算平面図

S=1:500



施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2内
図面種別	土量計算平面図
箱 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 3 号 (1/1)
内容表示	~

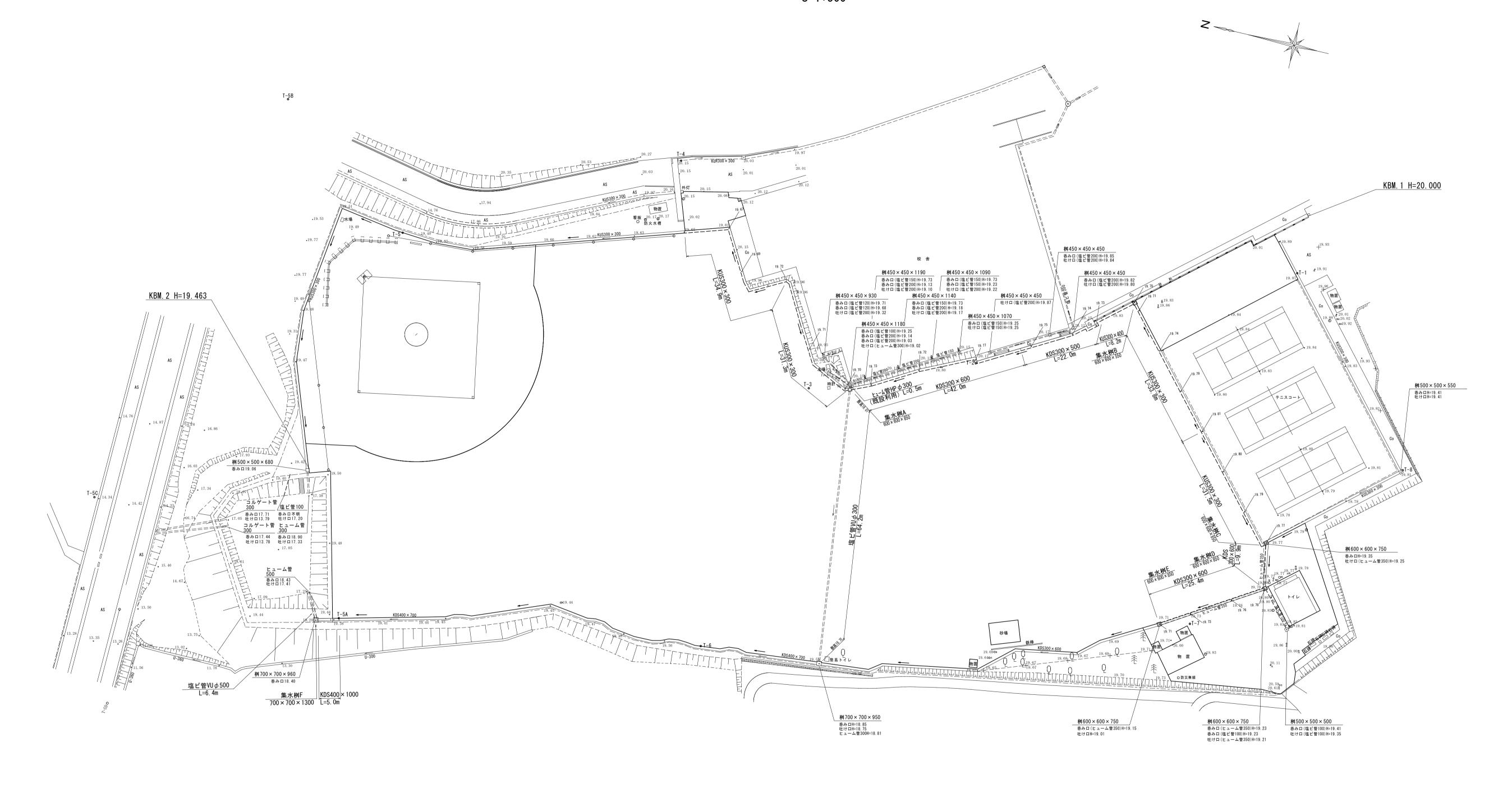
舗装区分平面図 S=1:500



施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石 岡 市 柿 岡 3513番 地 2 内
図面種別	舗装区分平面図
箱 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 4 号 (1/1)
内容表示	~

排水計画平面図

S=1:500



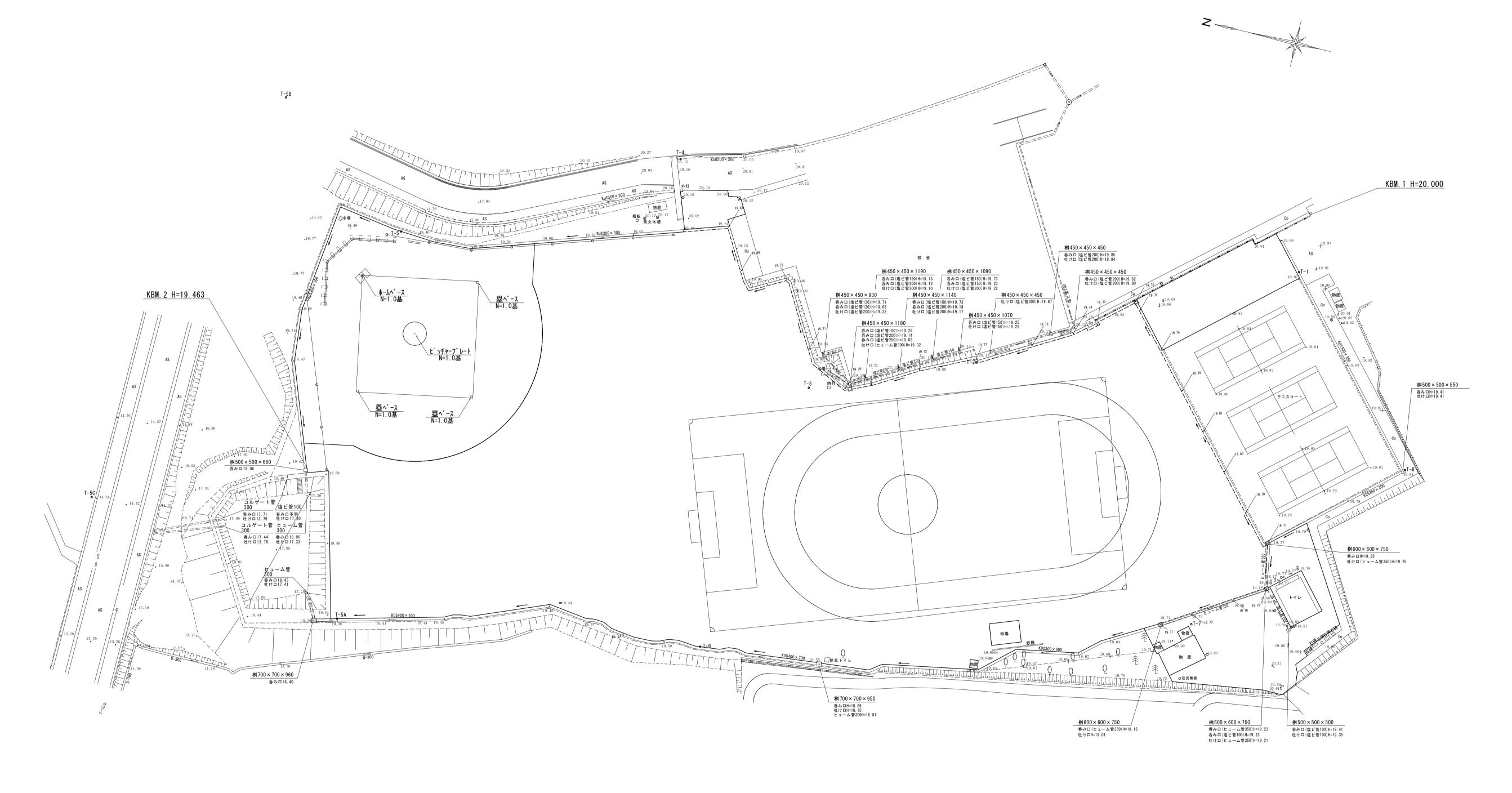
施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2内
図面種別	排水計画平面図
箱 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 5 号(1/1)
内容表示	~

暗渠計画平面図 KBM. 1 H=20.000 桝450×450×450 呑み口(塩ビ管200)H=19.85 吐け口(塩ビ管200)H=19.84 \桝 450 × 450 × 450 呑み口 (塩ビ管200) H=19.82 吐け口 (塩ビ管200) H=19.80 KBM. 2 H=19. 463 桝 450 × 450 × 450 吐け口 (塩ビ管200) H=19. 87 桝500×500×550 呑み口H=19.41 吐け口H=19.41 コルゲート管 300 毎みロ17.71 05 吐け口13.79 コルゲート管 300 番みロ17.44 最みロ17.44 最みロ17.33 世け口13.78 吐け口13.78 桝 600×600×750 呑み口H=19.35 吐け口(ヒューム管350)H=19.25 18.95 19.08 桝700×700×950 呑み口H=18.85 吐け口H=18.75 ヒューム管300H=18.81 暦 三13.9m 桝600×600×750 呑みロ(ヒューム管350)H=19.23 呑みロ(塩ビ管100)H=19.23 吐けロ(ヒューム管350)H=19.21 桝500×500×500 呑み口 (塩ビ管100) H=19. 41 吐け口 (塩ビ管100) H=19. 35 19.81 (暗渠幹線敷高) ※暗渠支線と暗渠幹線の接続部において、高低差がある場合は、 暗渠支線を接続部の直前で曲げ、接続のこと。 平成 30 年度 施行年度 H30八郷中学校グラウンド改修工事 工事名 八郷中学校 路線名 石岡市柿岡3513番地2 内 暗渠計画平面図 図面種別 1:500 図面番号 全 12 葉の内 6 号(1/1)

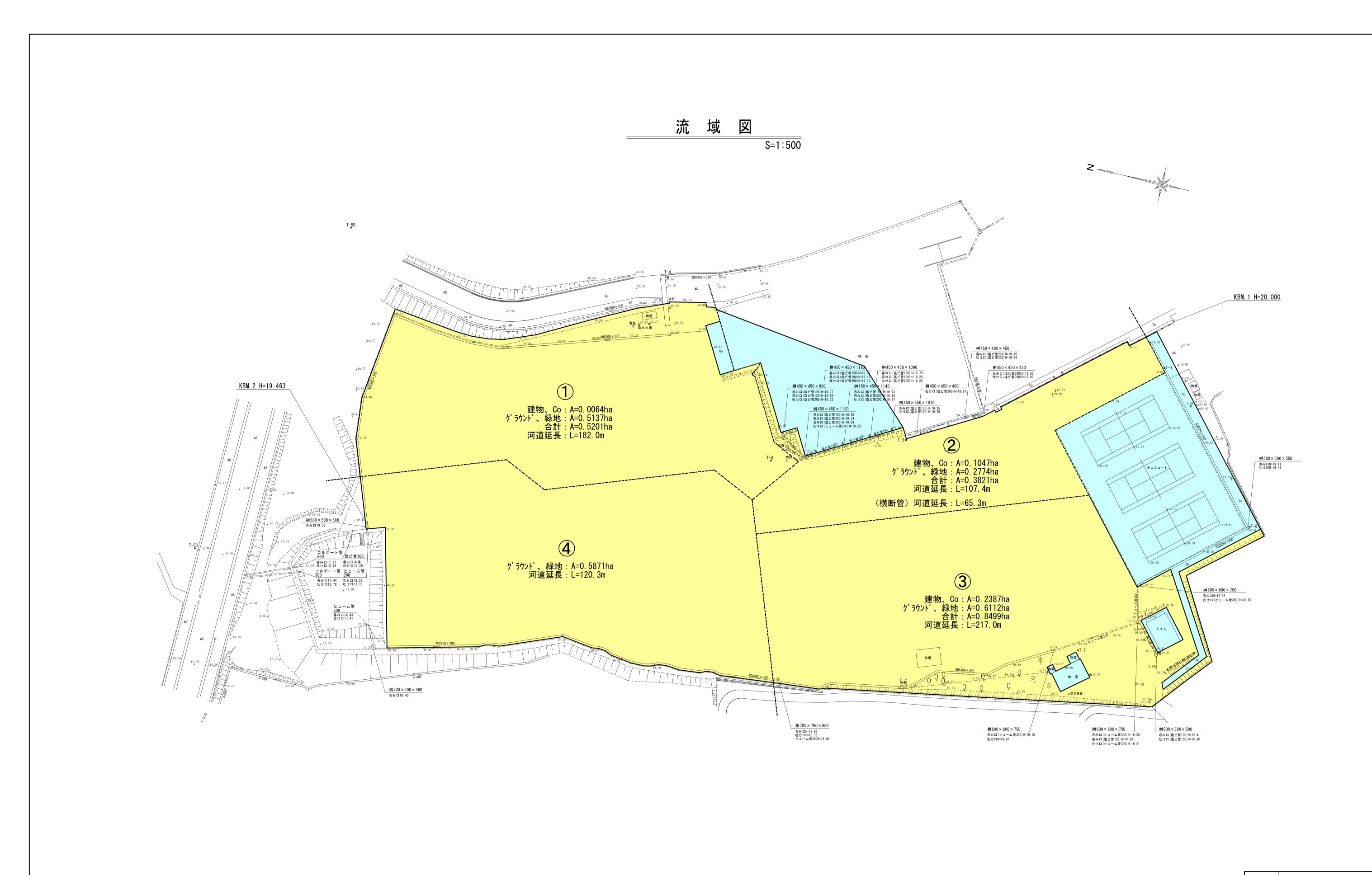
内容表示

~

施設計算平面図 S=1:500



施行年度	平成 30 年度
工 事 名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八鄉中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2内
図面種別	施設計算平面図
縮 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 7 号 (1/1)
内容表示	~
	·



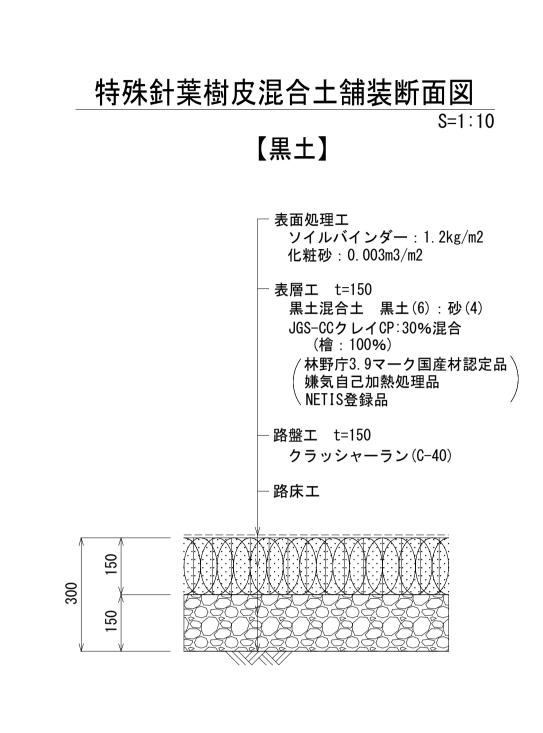
施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石 岡 市 柿 岡 3513番 地 2 内
図面種別	流 域 図
縮 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 8 号 (1/1)
内容表示	~

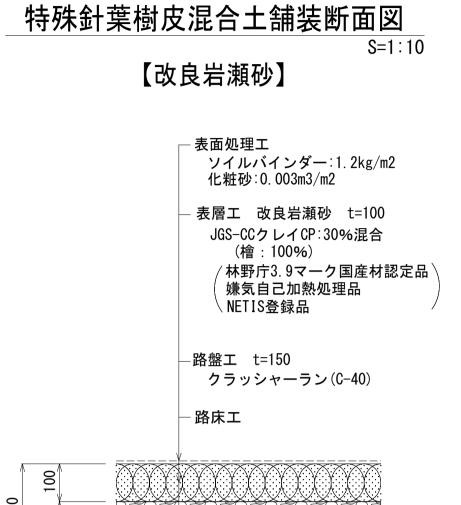
撤去平面図 S=1:500 KBM. 1 H=20.000 桝450 × 450 × 450 呑み口(塩ビ管200) H=19.85 吐け口(塩ビ管200) H=19.84 KBM. 2 H=19. 463 桝500×500×550 呑み口H=19.41 吐け口H=19.41 桝600×600×750 呑み口H=19.35 吐け口(ヒューム管350)H=19.25 500 呑み口18.43 吐け口17.41 桝 700×700×960 呑み口18.40 集水桝撤去 700×700×960 L=5.0m 暗渠支線(有孔管 ϕ 75)撤去 L=866.9m 桝 700×700×950 呑み口H=18.85 吐け口H=18.75 ヒューム管300H=18.81 暗渠幹線(有孔管 ϕ 100)撤去 L=320.6m 桝500×500×500 呑み口(塩ビ管100) H=19, 41 吐け口(塩ビ管100) H=19, 35

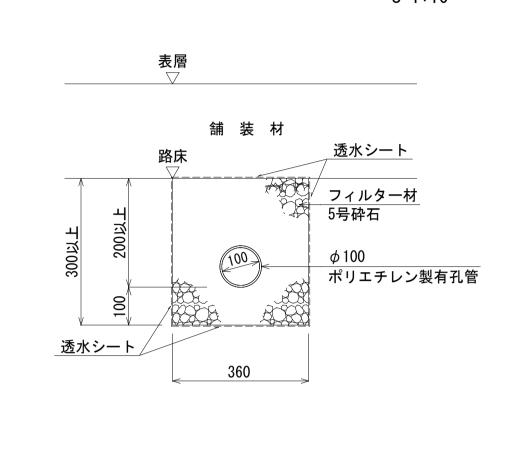
施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2 内
図面種別	撤去平面図
箱 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 9 号 (1/1)
内容表示	~

舗 装 構 成 図

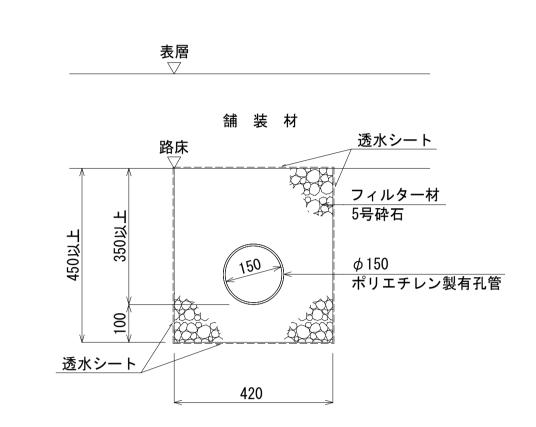
暗渠排水管標準埋設断面図





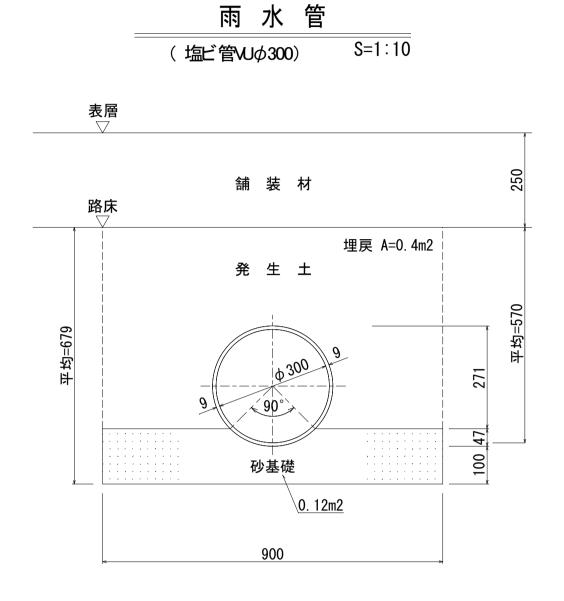


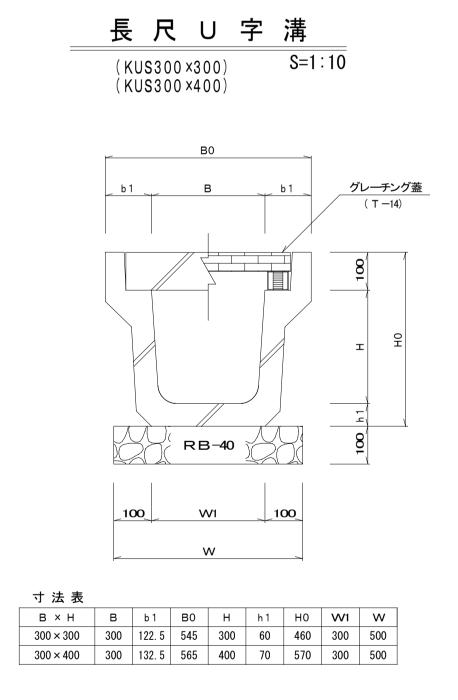
暗渠支線(ϕ 100)埋設断面図

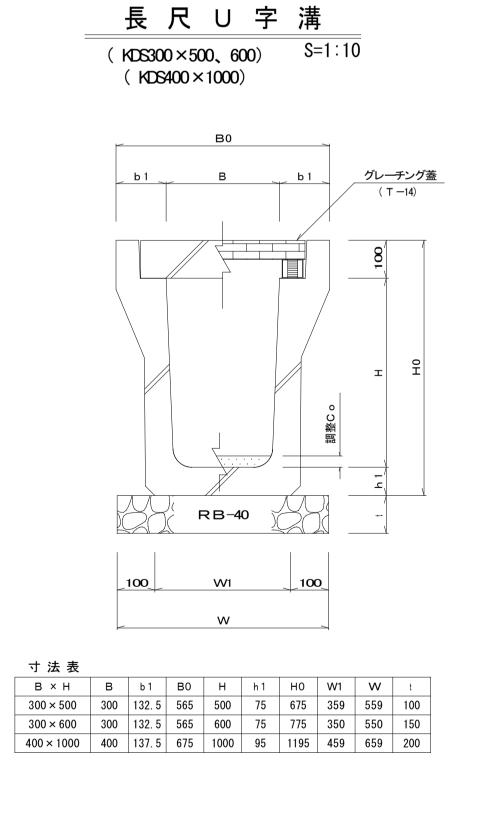


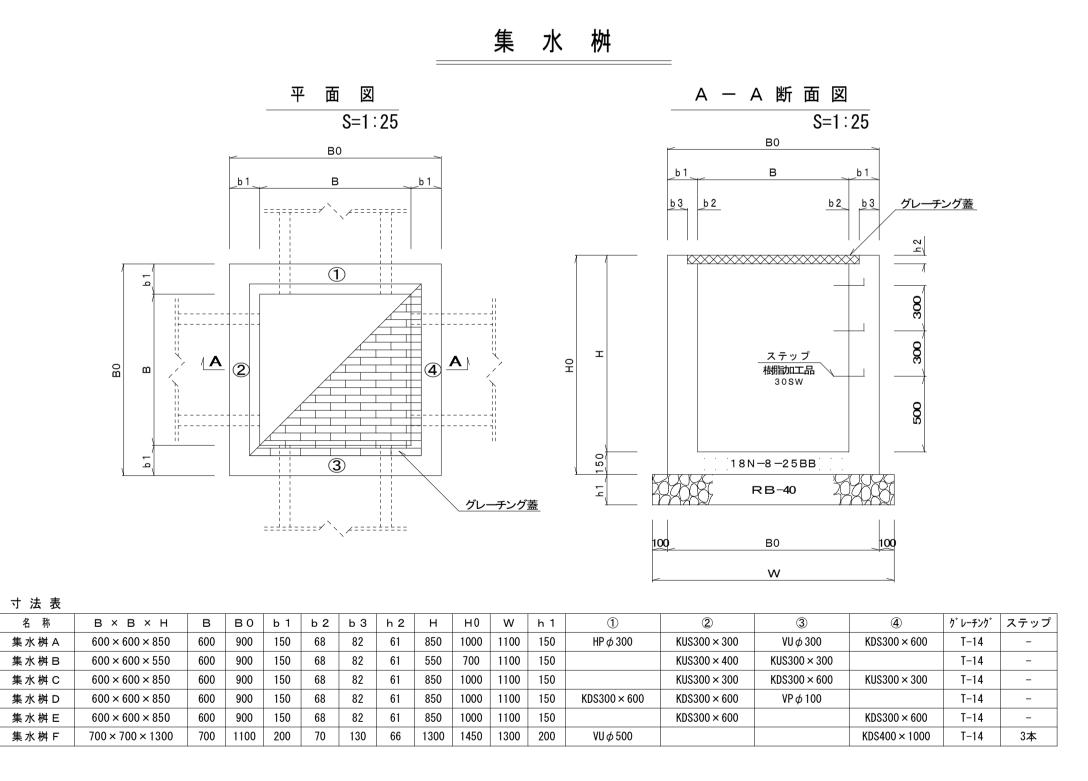
暗渠幹線(ϕ 150)埋設断面図

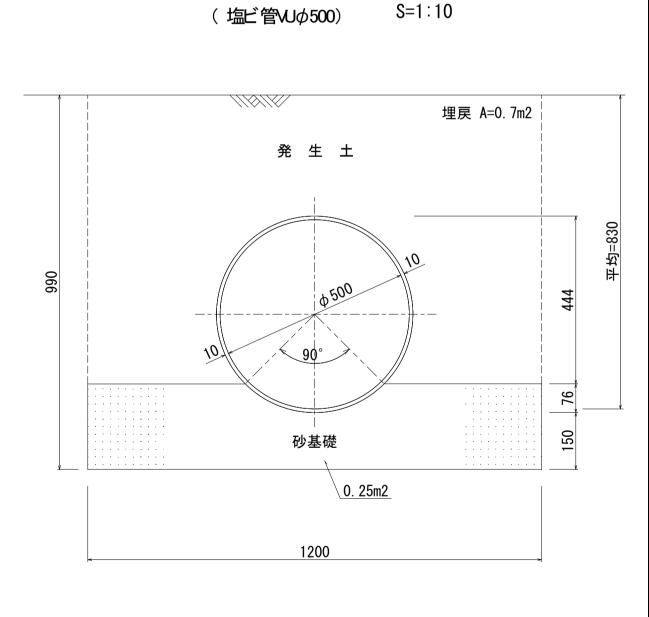
S=1:10







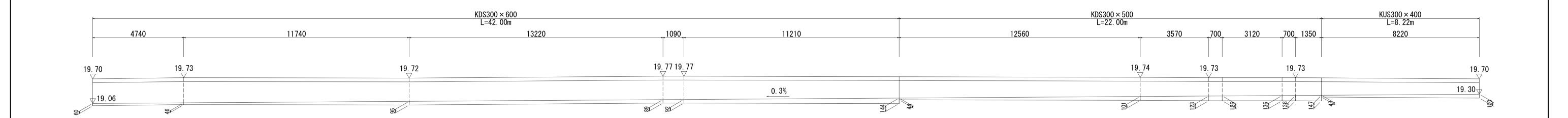




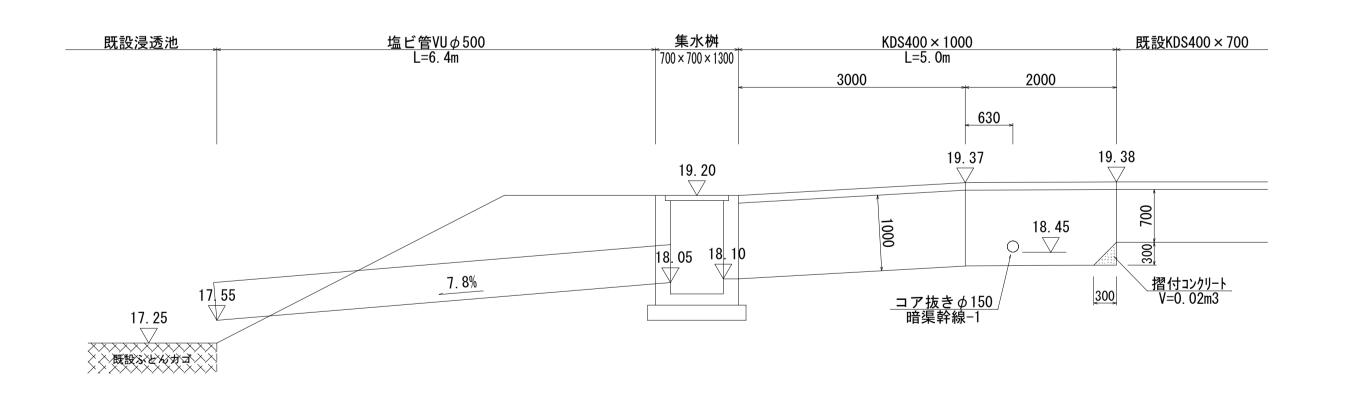
雨水管

施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2内
図面種別	舗装構成図、排水施設構造図
箱 尺	1:500
図面番号	全 12 葉の内 10 号 (1/1)
内容表示	~

排水展開図 縦=1:50 横=1:100 【校舎前側溝】

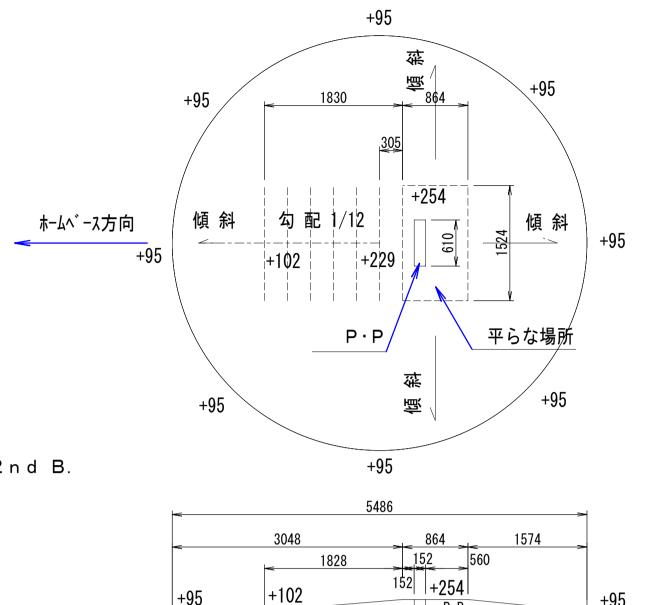


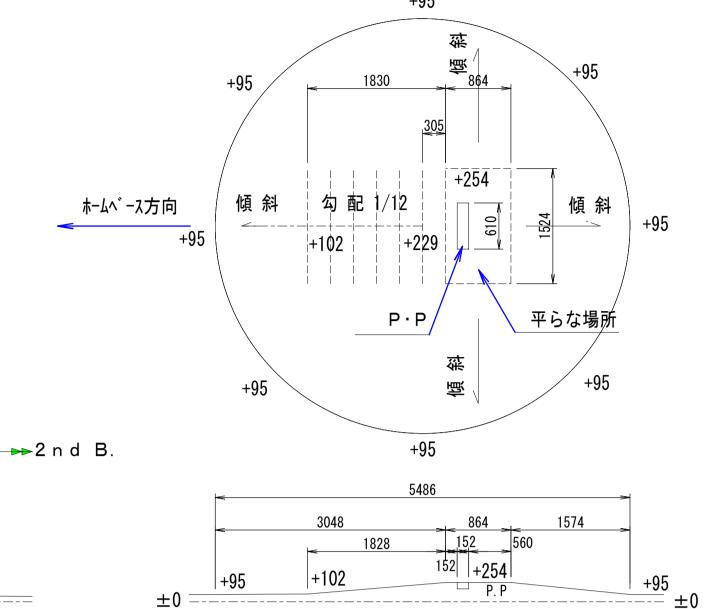
排水詳細図 S=1:50 【既設浸透池前流末部】



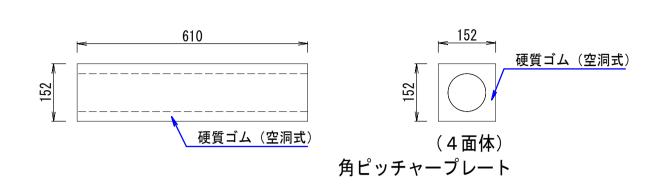
施行年度	平成 30 年度
工 事 名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八郷中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2内
図面種別	排水展開図、排水詳細図
箱 尺	図示
図面番号	全 12 葉の内 11 号 (1/1)
内容表示	~

ピッチャーマウンド計画図 S=1:50



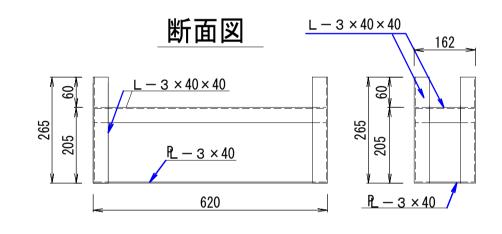


野球ピッチャープレート S=1:10



野球ピッチャープレートスチール台 S=1:10

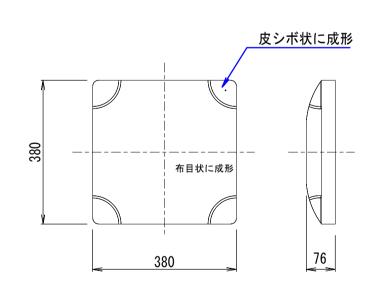
平面図 L-3×40×40



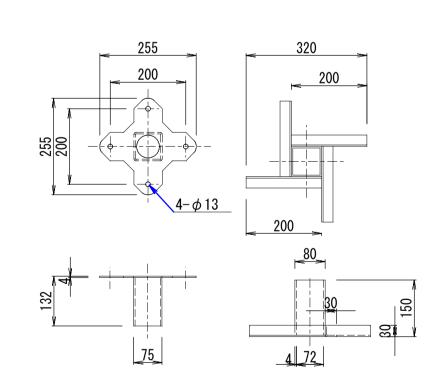
塁ベース S=1:10

15. 240

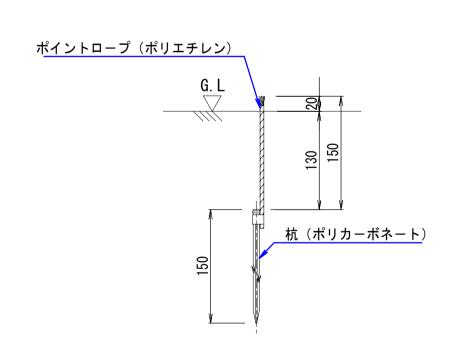
H. B. 🕶



塁ベース固定金具 S=1:10



ポイント杭詳細図 S=1:5 (参考図)



野球ゴム台付ホームベース S=1:10

平面図

1	<	432	:	
09	 			

断面図

施行年度	平成 30 年度
工事名	H30八郷中学校グラウンド改修工事
路線名	八鄉中学校
工事箇所	石岡市柿岡3513番地2内
図面種別	塁ベ−ス・ポイント杭構造図
箱	図示
図面番号	全 12 葉の内 12 号 (1/1)
内容表示	~