工 事									
設計年度	令和	17年度	市道大和町	「原田見熊線道	節改良工事	(その2)			
施工月日	令和 年	月 日							
施工方法	請	負	三原市大和町	萩原	補	助)	/ 1 14	- -=-	
工事期間							仕村	ま 書	
	L. 事	概	要		起	工	理	由	
工 事 概 要 施工延長 L=108.6m 道路土工 一式 地盤改良工 A=218m2 法面工 A=530m2 排水構造物工 L=201m 集水桝工 N=9箇所 舗装工 A=1,037m2 区画線工 L=305m								二	±

三 原 市

特記 仕 様 書

第1章 総則

第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市大和町萩原 市道大和町原田見熊線道路改良工事(その2)に適用する。
- 2 本特記仕様書に記載のない事項については、次によるものとする。
 - ・土木工事共通仕様書(令和7年8月)広島版
 - ※ 土木工事共通仕様書は「広島県の調達情報」に掲載している。

https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.ip/

・その他関連規格類

第2節 中間検査

本工事は、中間検査の対象工事とする。

第3節 情報共有システム

- 1 本工事は、受発注者間の情報を電子的に交換・共有することにより、業務の効率化を図る情報共有システムの対象である。なお、運用にあたっては 「広島県工事中情報共有システム運用ガイドライン」(以下「ガイドライン」という。)に基づき実施すること。
- 2 本工事で使用する情報共有システムは次とする。

広島県工事中情報共有システム

https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.ip/asp/index.html

- 3 監督員及び受注者が使用する情報共有サービスのサービス提供者(以下「サービス提供者」という。)との契約は、受注者が行い、利用料を支払う ものとする。
- 4 情報共有システムを利用した書類は、決裁データ等を整理して中間検査時・工事完成時にCD-R又はDVD-R(中間検査時1部、完成時2部)にて提出すること。

ただし、電磁的記録しない方が合理的な書類は、監督員と協議の上、紙媒体での提出とすることができる。

- 5 情報共有システムを利用した書類の検査は電磁的記録にて検査する。
 - 検査時に必要となる機器は、原則、受注者が準備することとし、検査に必要な電磁的記録は受注者が当該機器に事前に登録するものとする。
- 6 受注者は、監督員及びサービス提供者から技術上の問題点の把握、利用にあたっての評価を行うためアンケート等を求められた場合、協力しなけれ ばならない。

第4節 法令及び条例等の遵守

- 1 次の内容について、施工計画書の「その他」項目に記載すること。
- (1) 工事の実施にあたり、発注者から明示された、又は、受注者が行うべき「法令及び条例等に基づく各種手続き及び許可承諾条件」
- (2) 上記(1)の内容について「不測の事態等が生じた場合の対応方法」
- (3) 上記(1)、(2)の内容について「現場作業に従事する者に対する周知の方法」
- 2 「施工方法」等の関連する項目に、許可承諾条件等を適切に反映すること。
- 3 「法令及び条例等に基づく各種手続き及び許可承諾条件」等の変更が生じた場合は、施工計画書の内容に重要な変更が生じたものとし、変更施工計画書を提出すること。

第5節 调休2日工事等

本工事は、「発注者指定型」による週休2日工事等の対象工事であり、実施にあたっては「三原市週休2日適用工事等実施要領」(土木工事)に基づき実施 するものとする。

第2章 施工条件

第1節 工程

1 施工時期・時間の制限

 施工内容
 資材運搬

 時期
 全工事期間

時間 8:00~17:00 (作業可能時間) 施工方法・理由 関係機関と調整を十分に行うこと。

第2節 用地

1 現場の復旧

原形復旧とする。

第3節 公害対策

1 事前・事後調査

調査区分
事前・事後及び工事施工中も大きな被害がある旨の申し出を受けた場合、監督員と協議の上調査すること。

調査区分 (設計変更の対象とする。)

調査時期 施工前・施工中・施工後(1ヶ月以内)

調査内容 柱、屋根、壁、基礎、建具等の傾斜、損傷状況

範囲 監督員と協議するものとする

2 粉じん防止

管理内容 粉じん防止の散水範囲 工事作業範囲

第4節 安全対策

交通誘導員

作業期間中の交通誘導員は、資材の搬入・搬出時において4人見込んでいる。

2 交通安全施設

夜間及び休日において、工事区域に保安灯やバリケードの設置を行う等、近隣住民への安全対策に努めること。

第5節 建設副産物

本工事における建設副産物については、土木工事共通仕様書1-1-2-11 建設副産物のとおり取り扱うこととする。なお、「再生資源利用計画」、「再生資源利用促進計画」及び「実施書の提出」については、次のとおりとする。

1 再生資源利用計画及び再生資源促進計画

受注者は、コンクリート、コンクリート及び鉄から成る建設資材、木材、アスファルト混合物等を工事現場に搬入する場合には、法令に基づき、再生資源利用計画を作成し、施工計画書に含め監督職員に提出しなければならない。また、受注者は、建設発生土、コンクリート塊、アスファルト・コンクリート塊、建設発生木材、建設汚泥又は建設混合廃棄物等を工事現場から搬出する場合には、法令に基づき、再生資源利用促進計画を作成し、施工計画書に含め監督職員に提出しなければならない。なお、その内容に変更が生じたときは、速やかに利用計画及び促進計画を変更し、監督職員に報告しなければならない。

2 計画の掲示及び公表

受注者は、1の再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画を工事現場の見やすい場所に掲示(デジタルサイネージによる掲示も可)し、公衆の閲覧に供するとともに、インターネットの利用により公表するよう努めるものとする。

現場掲示様式については、次のURLを参考に作成すること。

https://www.mlit.go.jp/sogoseisaku/region/recvcle/d03project/d0306/page 03060101credas1top.htm

3 実施書の提出

受注者は、再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画を作成した場合には、工事完了後速やかに実施状況を記録した再生資源利用実施書及び再生資源利用促進実施書を監督職員に提出しなければならない。なお、受注者は、再生資源利用実施書及び再生資源利用促進実施書の作成後、工事完成から5年間保存しなければならない。

4 工事現場の管理体制

受注者は、再生利用の促進を行うため、工事現場における建設副産物責任者を置くことにより、管理体制を整備するとともに、当該責任者に対し、再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画の内容について現場担当者の教育を十分行うこと及び、関係する他の施工者及び資材納入業者もこれを周知徹底することを指導するものとする。

5 建設発生土搬出に関する関係法令の手続きの確認及び確認結果票の作成

受注者は、再生資源利用促進計画の作成にあたり、建設発生土を工事現場から搬出する場合は、あらかじめ次に掲げる事項を確認し、また各事項の確認の結果を記載した書面(確認結果票)を作成しなければならない。
※確認結果票は「広島県の調達情報」に掲載している。

- (1) 工事現場内の土地の掘削その他の土地の形質の変更が土壌汚染対策法(平成14年法律第53号)第3条第7項又は第4条第1項の規定による届出を要する場合にあっては、当該届出がされている。
- (2) 再生資源利用促進計画に記載しようとする搬出先における建設発生土の搬入に係る行為に関する次に掲げる事項

ア 当該行為が宅地造成及び特定盛土等規制法(昭和36年法律第191号。以下「盛土規制法」という)第12条第1項、第16条第1項、第30条第1項又は第35条第1項の規定による許可を要する場合にあっては、当該許可を受けている。 イ 当該行為が盛土規制法第21条第1項、第27条第1項、第28条第1項又は第40条第1項の規定による届出を要する場合にあっては、当該届出がされてい

- (3) 上記(1)、(2)に掲げる事項のほか、再生資源利用促進計画に記載しようとする搬出先が適正であることを確認するために必要な事項その他の建設発生土の搬出に関する事項
- 6 運搬業者への通知

る。

受注者は、建設発生土の運搬を行う者に対し、再生資源利用促進計画及び確認結果票の内容を通知するものとする。またその内容に変更が生じたときには、速やかに運搬を行う者に通知するものとする。

7 確認結果票の掲示及び公表

受注者は、確認結果票を工事現場の見やすい場所に掲示(デジタルサイネージによる掲示も可)し、公衆の閲覧に供するとともに、インターネットの利用により公表するよう努めるものとする。

8 確認結果票の保管

受注者は、確認結果票を建設工事の完成後5年間保存するものとする。

9 建設発生土の搬出先に対する受領書の交付請求

受注者は、建設発生土を再生資源利用促進計画に記載した搬出先へ搬出したときは、速やかに当該搬出先の管理者(搬出先が工事現場である場合は、当該工事現場の受注者)に対し、次に掲げる事項を記載した受領書の交付を求めるものとする。

- (1) 建設発生土の搬出先の名称(搬出先が工事現場である場合は、建設工事の名称。)及び所在地
- (2) 建設発生土を搬出先の受注者の商号、名称又は氏名
- (3) 建設発生土の搬出元の名称及び所在地
- (4) 建設発生土の搬出量
- (5) 建設発生土の搬出が完了した日
- 10 建設発生土の搬入元への受領書の交付

受注者は、建設発生土を利用計画に記載した搬入元から搬入したときは、速やかに当該搬入元の管理者(搬入元が工事現場である場合は、当該工事現場の受注者)に対し、前号に掲げる事項を記載した受領書を交付するものとする。

11 受領書の内容確認

受注者は、搬出先から受領書の交付を受けたときは、再生資源利用促進計画に記載した内容と一致することを確認する。

12 受領書の保管

受注者は、受領書又はその写しを建設工事の完成後5年間保存するものとする。

第6節 その他

1 工事用機資材等の仮置き

場所 受注者が責任を持って管理すること。なお、借地料等については受注者の負担とする。

- 2 法定外の労災保険 の付保
 - 1 本工事において、受注者は法定外の労災保険に付さなければならない。
 - 2 受注者は、建設工事請負契約約款第54条(火災保険等)に基づき、法定外の労災保険の契約締結したときは、その証券又なこれに代わるものを速や かに監督職員に提示しなければならない。
 - 3 法定外の労災保険は、政府の労働災害補償保険とは別に上乗せ給付等を行うことを目的とするものであり、(公財)建設業福祉共済団、(一社)建設業労災互助会、全日本火災共済協同組合連合会、(一社)全国労働保険事務組合連合会又は保険会社との間で、労働者災害補償保険法に基づいて契約を締結しているものとす。

第3章 設計金額

第1節 排出ガス対策型建設機械の使用促進

土木工事共通仕様書(令和7年8月 広島版) 『1-1-1-34 環境対策』で使用を義務付けている排出ガス対策型建設機械においては、排出ガス対策型(第2次基準値)以上の建設機械の使用に努めること。

なお、使用する排出ガス対策型建設機械について、基準値による設計変更は行わない。

第2節 建設副産物

1 建設発生土(搬出) (建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積))

当該工事により発生する建設発生土は、公の関与する埋立地、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント、建設発生土 受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)のいずれかに搬出するものとする。

また、搬出先として、運搬費と受入費(平日の受入費用)の合計が最も経済的になる建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)を見込んでいる。したがって、正当な理由がある場合を除き残土処分に要する費用(単価)は変更しない。

搬出場所 株式会社広島環境建設発生十受入地

なお、工事発注後に明らかになったやむを得ない事情により、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント、建設発生土 受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)への搬出が困難となった場合は、発注者と受注者が協議するものとする。

2 産業廃棄物の場外保管

当該工事により発生する産業廃棄物を事業場の外(建設工事現場以外の場所)において300m2以上の面積で保管する場合には、保管場所を所管する都道府県知事又は政令市長に事前の届出を行うこと。また、届出事項を変更する場合は事前に変更届を、保管をやめたときは30日以内に廃止届を提出すること。

ただし、産業廃棄物処理業等の許可施設における保管は届出対象外とする。

第4章 その他

本特記仕様書及び設計図書に明示していない事項または、その内容に疑義が生じた場合は、監督員の指示を受けること。

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費				
道路改良				レベル1
		式	1	レベル2
		式	1	
掘削工		式	1	レベル3
掘削	土砂			レベル4
	 表土すき取り	m3	30	レベル4
	松工する私り	m3	280	
路床盛土工		式	1	レベル3
路床盛土	4.0 W		•	レベル4
 路肩盛土工		m3	600	レベル3
		式	1	
路肩盛土		m3	10	レベル4
残土処理工				レベル3
 搬入土		式	1	レベル3
		式	1	
地盤改良工		式	1	レベル2
路床安定処理工				レベル3
安定処理	70 44 24 /4000	式	1	レベル4
女足处理 	70cm,11.3t/100m2 セメント系固化材	m2	218	D1\104
法面工	=	式		レベル2
 防草対策工			1	レベル3
	\h. e5	式	1	1 .5.11 .
防草対策工	法肩t=7cm	m2	470	レベル4

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
防草対策工	法尻t=7cm			レベル4
		m2	60	
嵩上工				レベル2
		式	1	1 28 11 0
嵩上工		式	1	レベル3
 嵩上工		Ξί	I	レベル4
		m	5	D* 1704
シールコンクリート			J	レベル3
		式	1	,,,,,
シールコンクリート				レベル4
		m2	11	
排水構造物工				レベル2
		式	1	
作業土工				レベル3
mi) the re-		式	1	1 2110
側溝工		4-		レベル3
 プレキャストU型側溝	KF200	式	1	レベル4
プレイヤスト∪空側海 	KF200	m	11	D/\)\/4
 自由勾配側溝	B300-H400 ~ 700	III III	- 11	レベル4
	700	m	51	V 177
管渠工				レベル3
		式	1	
鉄筋コンクリート台付管	重圧管 200			レベル4
		m	30	
鉄筋コンクリート台付管	重圧管 300			レベル4
	T = 44	m	10	
鉄筋コンクリート台付管	重圧管 450			レベル4
集む地 マン・ナーリー		m e	9	1 0 11 0
集水桝・マンホール工		式	4	レベル3
現場打ち集水桝	M1-B600-L600-H1000	IV.	1	レベル4
坑物1」つ未小ヤサ 	MI-P000-F000-U000	箇所	1	V 1//4
└────プレキャスト集水桝	M1-B300-L300-H1000	四川	I	レベル4
	5000 2000 111000	箇所	1	V 17V

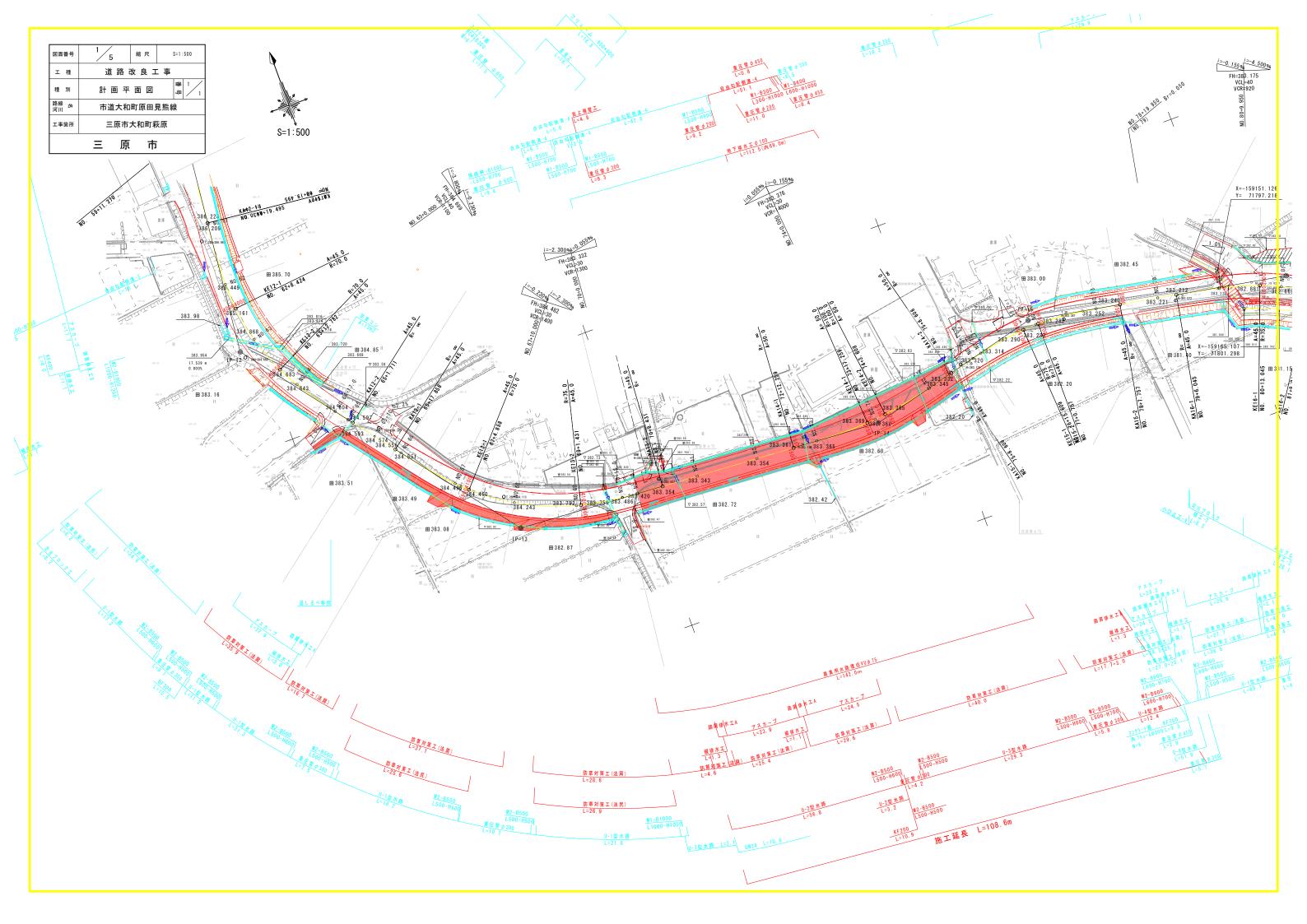
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
現場打ち集水桝	M2-B500-L500-H500			レベル4
		箇所	2	
現場打ち集水桝	M2-B500-L500-H600			レベル4
70.1047.4-6-1.144	10 8700 1 700 1	箇所 箇所	2	1
現場打ち集水桝	M2-B500-L500-H700	~~ cc	4	レベル4
 現場打ち集水桝	M2-B600-L600-H700	 箇所	1	レベル4
坑场打台朱小竹 	W2-B000-L000-H700	□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	2	V/\)V4
 マンホール高さ調整				レベル4
		箇所	4	V 1704
地下排水工				レベル3
3 1 1 1 3 2		式	1	
地下排水	100			レベル4
		m	69	
場所打水路工				レベル3
		式	1	
現場打水路	U-2型水路 B300-H375			レベル4
		m	57	
現場打水路	U-3型水路 B300-H400			レベル4
41-1, 		m	29	1
排水工		<u> </u>	4	レベル3
縦排水	DESCO	式	1	レベル4
新此打F/J\	BF250		4	V/\/\/4
B肩排水工A	B300-H300	m	4	レベル4
□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	D300-11300	 箇所	3	D. ()04
—————————————————————————————————————		四 ///		レベル2
INC MINAL		式	1	7,772
構造物取壊し工			·	レベル3
		式	1	
舗装版破砕	As t=5cm			レベル4
		m2	193	
運搬処理工				レベル3
		式	1	
殼運搬	As殼			レベル4
		m3	10	

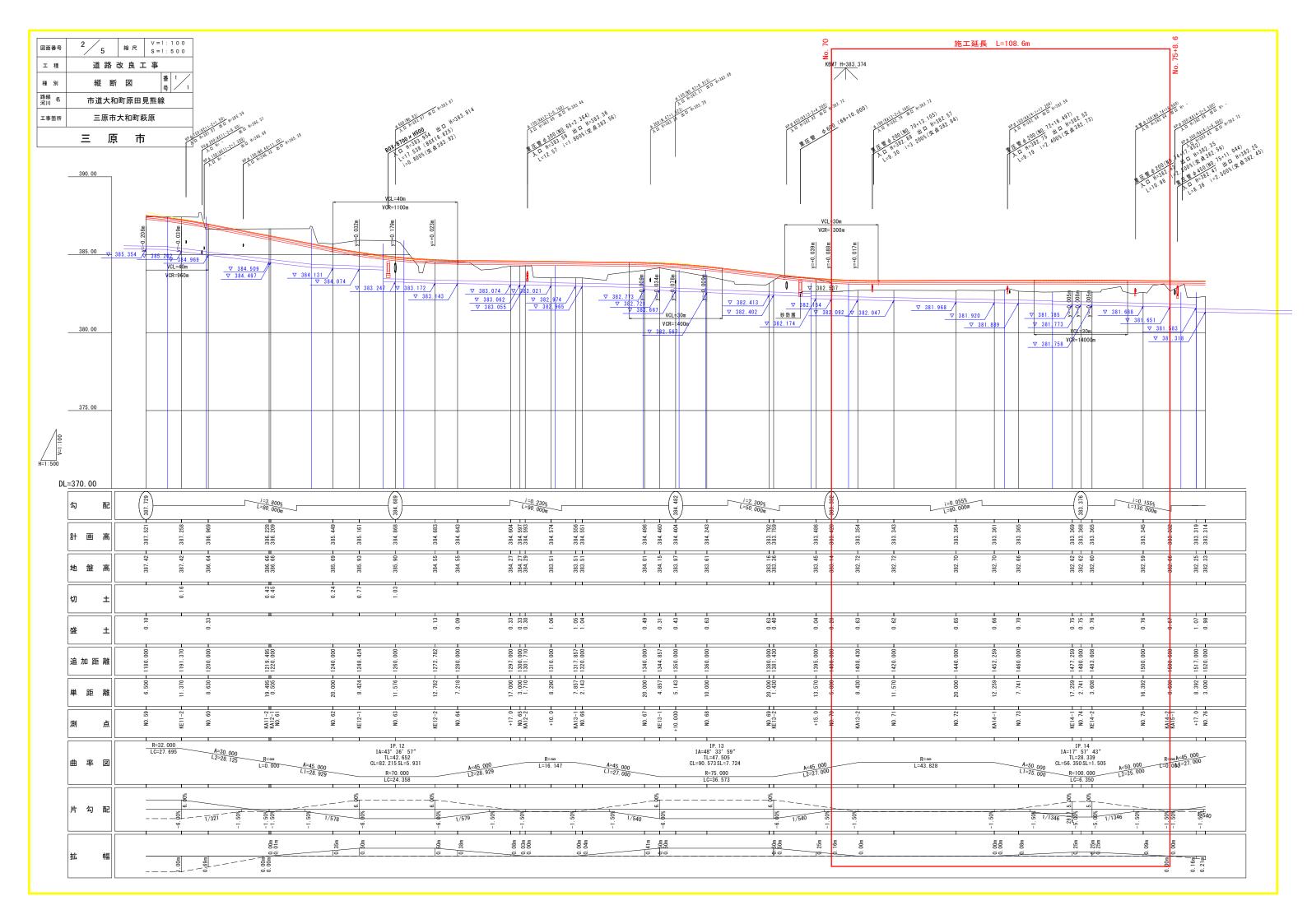
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
殼処分	As殼			レベル4
A P. VI.L.		t	23	
舗装工				レベル2
 車道舗装工		式	1	レベル3
早月開衣上 		式	1	D/\/\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\
表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン t=5cm	10		レベル4
	132412227432	m2	744	
上層路盤(車道・路肩部)	粒調砕石 t=10cm			レベル4
		m2	764	
下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石 t=10cm			レベル4
75 C A + V+ T		m2	784	1
路肩舗装工		式	4	レベル3
 表層(車道・路肩部)	 再生密粒度アスコン t=5cm	Ι/	1	レベル4
(千足 如用印)	丹王出作及ノスコン t-5till	m2	275	D. ()/4
下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石 t=10cm	1112	270	レベル4
(1.2 - 24.134.)		m2	275	
取付舗装工				レベル3
		式	1	
表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン t=5cm	_		レベル4
工展收验/末洋 收户部	三 4.40 ⋅⋅⋅⋅	m2	18	
下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石 t=10cm	m2	18	レベル4
		IIIZ	10	レベル3
7774叫册权工		式	1	V 1775
表層(車道・路肩部)	コンクリート t=7cm			レベル4
		m2	57	
下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石 t=10cm			レベル4
		m2	57	
縁石工		_15	,	レベル3
77+ 7	A 205 am 2	式	1	1 00 11 4
アスカーブ	A=225cm2	m	48	レベル4
区画線工		m	40	レベル2
		式	1	V 1772

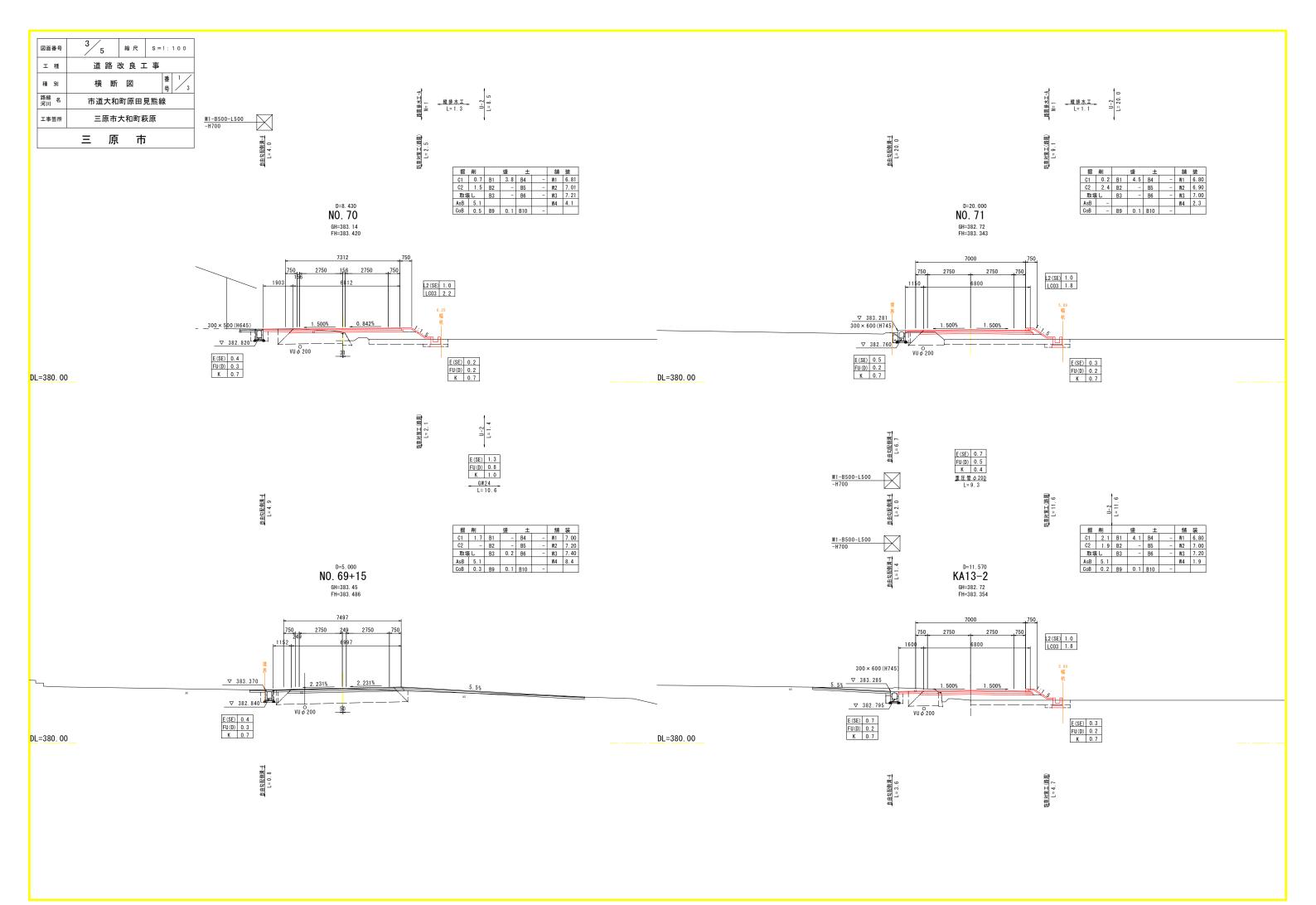
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
区画線工				レベル3
 溶融式区画線	 破線 15cm 白	式	1	レベル4
/ 合熈式区凹級	収録 ISUII 日	m	65	D/\)\\/4
溶融式区画線	破線 30cm 白		- 00	レベル4
		m	11	
溶融式区画線	実線 15cm 白			レベル4
		m	229	レベル2
1友口工		式	1	D*\102
農業用水管復旧工		20		レベル3
		式	1	
農業用水管復旧工		_15		レベル4
		式	1	レベル2
		式	1	D*\102
交通管理工				レベル3
		式	1	
交通誘導警備員			4	レベル4
 * * 直接工事費 * *		Д.	4	
且以上尹貞 				
共通仮設費率分				
* * 共通仮設費計 * *				
 * * 純工事費 * *				
現場管理費				

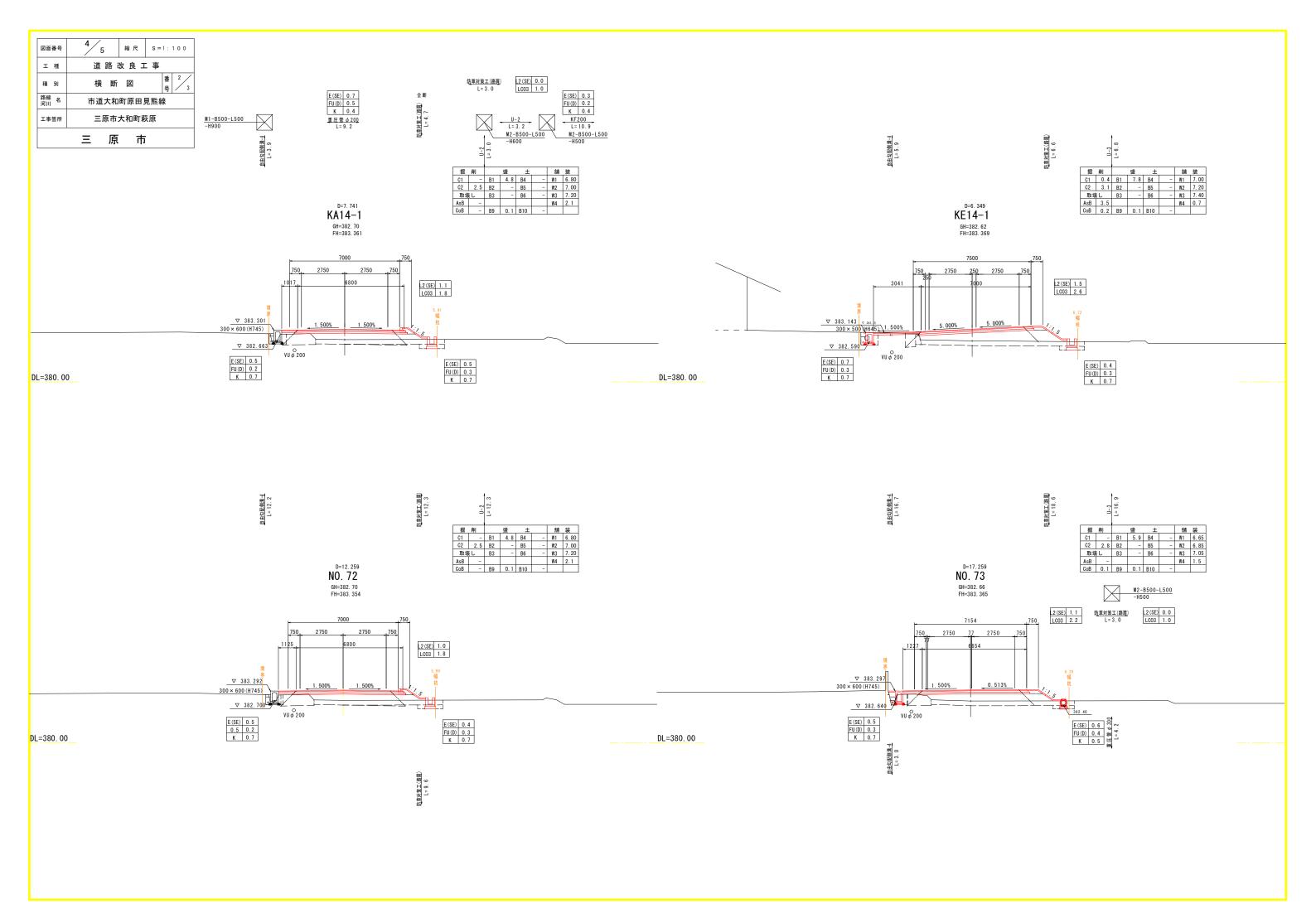
* *工事原価 * *				
 一般管理費率分				
契約保証費				

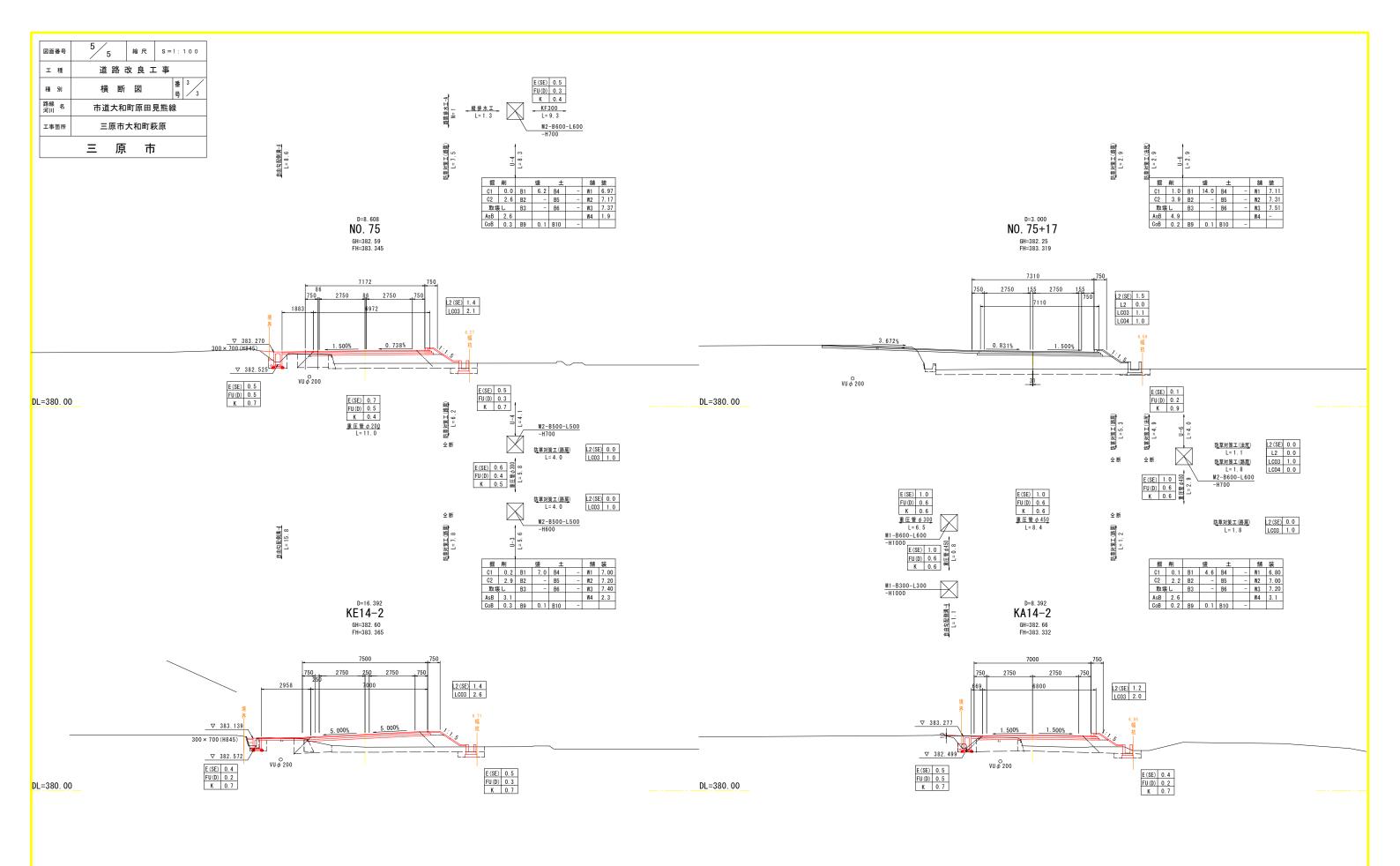
- 般管理費計 **工事価格** **消費税相当額** **工事費計** **契約保証費計**	費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
* * 消費稅相当額 * * * * 工事費計 * *	一般管理費計				
消費稅相当額 **工事費計**	**工事価格**				
* * 工事費計 * *					
* * 契約保証費計 * *	* * 工事費計 * *				
	* *契約保証費計 * *				











参考資料

- 市道大和町原田見熊線道路改良工事(その2) -

総括情報表

更回数 第四数 在 地区	0	凡例	
随用单価地区 单価適用日	48 三原市(大和) 00-07.08.01(0)	Co ・・・コンク! DT ・・・ダンプ l	ノート As ・・・アスファルト トラック BH ・・・バックホウ
一间地方口	00-07.00.01(0)	CC · · · · / D -	ラクレーン TC・・・トラッククレーン
			レーンクレーン
省経費体系	1 公共(一般)		
		益州 (4)	
	当世代 04 道路改良工事	前世代	
-1年 西工地域・工事場所区分	00 補正なし		
夏興補正区分	00 補正なし		
圆休補正区分	09 閉所型・月単位		
見場事務所等の貸与区分 [C T 補正区分	00 補正なし 00 補正なし		
- C I 桶正区刀 S期補正係数	00 補正なし		
X急工事区分	00 通常工事 0%		
前払金支出割合区分	00 補正無し		
型約保証区分	01 金銭的保証(0.04%)		
建設技能労働者や交通誘	- 導員等の現場労働者にかかる経費として,労務 ፤	置のほか各種経費(法定福利費の	
	,安全訓練等に要する費用等)が必要であり,2	^X 積算ではこれらを現場管理費等	
)一部として率計上してい	వ 。		

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
关切化白					V4F04
道路改良					Y1E01 レベル1
	1	式			
道路土工					Y1E0101 レベル2
LD VII T	1	式			V45040404 L 18 III 0
掘削工					Y1E010101 レベル3
	1	式			
掘削	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				Y1E01010101レベル4
土砂					
I TO NO.	30	m3			
掘削					SPK25040001 00
土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満					
障舌無U 5,000≈A/両	30	m3			単第0 -0001 表
掘削		1110			イングラング 1000 1 元 100
表土すき取り					
	280	m3			
掘削					SPK25040001 00
土砂 オープンカット 押土無し					
障害無し 5,000m3未満	280	m3			単第0-0001 表
路床盛土工	200	IIIO			半第0-0001 衣 Y1E010105 レベル3
바I//\ 때 그 그					712010100 7 770
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
路床盛土					Y1E01010501レベル4
4.0 W					
[600	m3			000/05040005-00
路床盛土 施工幅員4.0m以上					SPK25040005 00
施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し					
加工效量20,000個3水间 桿舌無 0	600	m3			単第0 -0002 表
路肩盛土工	000	IIIO			+ 第6 0002 42 Y1E010103 レベル3
PH/13 m					112010100 P 1770
	1	式			
路肩盛土					Y1E01010301レベル4
	40	0			
L	10	m3			SPK25040004 00
					3FN23U4UUU4 UU
ルビエが田央と・シェクト/側					
	10	m3			単第0 -0003 表
残土処理工		1			Y1E010110 レベル3
L with defendant land	1	式			
土砂等運搬					Y1E01011002レベル4
土砂					
	320	m3			
 土砂等運搬	320	IIIO			SPK25040002 00
					SI 11200 10002 00
DID区間無し 距離4.0km以下(3.0km超)					
	320	m3			単第0 -0004 表
残土等処分					Y1E01011003レベル4
	320	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
					F000000100 00
	320	m3			
搬入土					Y1E010110 レベル3
	1	式			
購入土運搬 土砂	·				Y1E01011002レベル4
	660	m3			
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離5.5km以下(4.0km超)	333				SPK25040002 00
, , ,	660	m3			単第0 -0005 表
購入土(ほぐし)					Y1E01011003レベル4
	790	m3			
購入土(ほぐし)					F000000200 00
	790	m3			
地盤改良工					Y1E0102 レベル2
	1	式			
路床安定処理工	,				Y1E010201 レベル3
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
安定処理					Y1E01020101レベル4
70cm,11.3t/100m2					
セメント系固化材					
	218	m2			
安定処理					SPK25040024 00
混合深さ1m以下 11.3t/100m2					
セメント系固化材 一般軟弱土用					
\	218	m2			単第0 -0006 表
法面工					Y1E0104 レベル2
		_15			
7×+×1/~~	1	式			V45040404
防草対策工					Y1E010401 レベル3
	1	<u>+</u>			
 防草対策工	1	式			Y1E01040105レベル4
PD早刈泉工 法肩t=7cm					1 1EU 1040 105 D1 104
/公月 L=/ UII					
	470	m2			
コンクリート打設工	470	IIIZ			S1040011 00
防草コンクリート Co厚さ70mm					01040011 00
18-8-20BB					
10 0 2000	470	m2			単第0 -0007 表
防草対策工	110	1112			Y1E01040105レベル4
法尻t=7cm					1
, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
	60	m2			
コンクリート打設工					S1040011 00
防草コンクリート Co厚さ70mm					
18-8-20BB					
	60	m2			単第0 -0007 表
嵩上工					Y1E0106 レベル2
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
嵩上工					Y1E010606 レベル3
	1	式			
嵩上工	I	10			Y1E01060603レベル4
	_				
<u></u> 嵩上工	5	m			V000000100 00
局上上 					V000000100 00
	5	m			単第0 -0009 表
シールコンクリート					Y1E010606 レベル3
	1	式			
シールコンクリート	•				Y1E01060603レベル4
	11	m2			
シールコンクリート	11	IIIZ			V000000200 00
+	11	m2			単第0 -0014 表
排水構造物工					Y1E0109 レベル2
	1	式			
作業土工					Y1E010901 レベル3
	1	式			
床掘り	I	<u> </u>			Y1E01090102レベル4
土砂					
		_			
	100	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床掘り					SPK25040015 00
土砂標準					
土留方式無し 障害無し	400				兴 公 0 0040 丰
 埋戻し	100	m3			単第0 -0016 表 Y1E01090103レベル4
・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・					11601090103 1277 124
	70	m3			
埋戻し					SPK25040020 00
最大埋戻幅1m未満	70				W 770 0017 ±
甘西越江	70	m3			単第0 -0017 表
基面整正					Y1E01090104レベル4
	130	m2			
基面整正					SPK25040017 00
		_			
/n/:# 	130	m2			単第0 -0018 表
側溝工					Y1E010903 レベル3
	1	式			
プレキャストU型側溝					Y1E01090301レベル4
KF200					
. Tel Indate	11	m			
U型側溝					SDT00013 00
U型側溝(各種) L=2000mm/本					
	11	l m			単第0 -0019 表
 自由勾配側溝	11	III			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
B300-H400 ~ 700					
	51	m			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
自由勾配側溝 材料別途 1000 重量					SDT00015 00
	51	m			単第0 -0020 表
自由勾配側溝材料					V000000300 00
	1	式			単第0-0021 表
インバートコンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設					SPK25040157 00
7(7)]] 2	2	m3			単第0 -0022 表
蓋版 材料別途 40<重量 170					SDT00017 00
	38	枚			単第0 -0023 表
自由勾配側溝蓋 300 車道					F000000800 00
	38	枚			
蓋版 材料別途 40 重量					SDT00017 00
	5	枚			単第0 -0024 表
自由勾配側溝蓋 グレーチング 300(T-25)L=1.0m 並目ゴム					F000000900 00
	5	枚			
管渠工					Y1E010904 レベル3
	1	式			
鉄筋コンクリート台付管 重圧管 200	1	20			Y1E01090404レベル4
	30	m			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋コンクリート台付管					SPK25040098 00
据付 管径200mm					
台付鉄筋コンクリート管(バイコン管)) // // / · · · · · · · · · · · · · · ·
か なった カリート ム 小笠	30	m			単第0 -0025 表
鉄筋コンクリート台付管 重圧管 300					Y1E01090404レベル4
里江目 300					
	10	l m			
鉄筋コンクリート台付管					SPK25040098 00
据付 管径300mm					
台付鉄筋コンクリート管(バイコン管)					
	10	m			単第0 -0026 表
鉄筋コンクリート台付管					Y1E01090404レベル4
重圧管 450					
	9	m			
 鉄筋コンクリート台付管	9	III			SPK25040098 00
据付 管径450mm					011120010000 00
台付鉄筋コンクリート管(バイコン管)					
	9	m			単第0 -0027 表
集水桝・マンホール工					Y1E010905 レベル3
		_15			
ID+P+Tナ生ルtht	1	式			Y1E01090502レベル4
現場打ち集水桝 M1-B600-L600-H1000					1 1E0 1090502 D17/104
W1-B000-E000-111000					
	1	箇所			
集水桝					V00000400 00
M1-B600-L600-H1000					
-0	1	箇所			単第0 -0028 表
プレキャスト集水桝					Y1E01090502レベル4
M1-B300-L300-H1000					
	1	箇所			
	<u> </u>	週別			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
集水桝					V00000500 00
M1-B300-L300-H1000					
		**			₩ ##
TR+B+T +	1	箇所			単第0 -0031 表
現場打ち集水桝 M2-B500-L500-H500					Y1E01090502レベル4
WZ-B300-L300-H300					
	2	箇所			
集水桝	_				V00000600 00
M2-B500-L500-H500					
	2	箇所			単第0 -0033 表
現場打ち集水桝					Y1E01090502レベル4
M2-B500-L500-H600					
	2	 箇所			
集水桝		国別			V000000700 00
M2-B500-L500-H600					V000000700 00
ME 5000 E000 11000					
	2	箇所			単第0 -0035 表
現場打ち集水桝					Y1E01090502レベル4
M2-B500-L500-H700					
#_1/1M	1	箇所			Nagaraga as
集水桝 M2-B500-L500-H700					V000000800 00
MZ-B300-L300-H700					
	1	箇所			単第0 -0037 表
現場打ち集水桝		<u> 141/1</u>			Y1E01090502レベル4
M2-B600-L600-H700					
	2	箇所			
集水桝					V000000900 00
M2-B600-L600-H700					
		<u>^</u>			₩ ₩ 0.000 ±
	2	箇所			単第0 -0039 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール高さ調整					Y1E01090506レベル4
	4	箇所			
マンホール高さ調整	<u> </u>				V00001000 00
		_ <u>_</u>			× × × × × ×
地下排水工	1	式			単第0 -0041 表 Y1E010906 レベル3
26 Littay T					112010900 171770
111.77.44. 1.	1	式			\(\sigma \)
地下排水 100					Y1E01090601レベル4
100					
	69	m			
暗渠排水管					V000001100 00
100					
	69	m			単第0 -0043 表
場所打水路工					Y1E010907 レベル3
	1	式			
現場打水路	I	Ι Ι			Y1E01090701レベル4
U-2型水路 B300-H375					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
	57	m			V000001200 00
U-2型水路 B300-H375					V000001200 00
Book Noro					
	57	m			単第0 -0046 表
現場打水路					Y1E01090701レベル4
U-3型水路 B300-H400					
	29	l m			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
U-3型水路					V000001300 00
B300-H400					
	00				₩ ₩ 0 0040 ±
排水工	29	m			単第0 -0048 表 Y1E010908 レベル3
1 7 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1					115010900 1/1/03
	1	式			
縦排水					Y1E01090802レベル4
BF250					
	_				
 縦排水工	4	m			V000001400 00
BF250					V000001400 00
51 200					
	4	m			単第0 -0049 表
路肩排水工A					Y1E01090802レベル4
B300-H300					
		签に			
 路肩排水工A	3	箇所			V000001500 00
四月347人工A B300-H300					V000001000 00
3000 11000					
	3	箇所			単第0 -0052 表
構造物撤去工					Y1E0112 レベル2
	4	式			
構造物取壊し工	l l	I \			Y1E011206 レベル3
HACTOTA AX O II					772077777
	1	式			
舗装版破砕					Y1E01120603レベル4
As t=5cm					
	193	m2			
	193				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
舗装版破砕					SPK25040306 00
アスファルト舗装版					
障害等無し 舗装版厚15cm以下					W 655
V모 Hall An TIO T	193	m2			単第0 -0054 表
運搬処理工					Y1E011216 レベル3
	1	式			
殼運搬		10			Y1E01121601レベル4
As殼					
	10	m3			
敖運搬					SPK25040155 00
舗装版破砕					
DID区間無し 運搬距離4.5km以下(3.5km超)	40				₩ ₩ 0 0055 ±
	10	m3			単第0 -0055 表 Y1E01121602レベル4
RX処力 AS殻					11E01121602 D1 104
Λο _{λλ} χ					
	23	t			
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041
「処分費等」の取扱いによる					
(a () the control of					
処分費(As殼)					F000001000 00
	22	_			
舗装工	23	Ţ			Y1E0204 レベJレ2
	1	式			
車道舗装工					Y1E020404 レベル3
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
表層(車道・路肩部)	<u> </u>	+12	<u>+</u> щ	717 HX	Y1E02040409レベル4
再生密粒度アスコン t=5cm					772020101000
132412277147 1 00					
	744	m2			
表層(車道・路肩部)					SPK25040244 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm					
	744	m2			単第0 -0056 表
上層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040403レベル4
粒調砕石 t=10cm					
	764	m2			
上層路盤(車道・路肩部)					SPK25040237 00
M-30 今先上13原400····· 4展校工					
全仕上り厚100mm 1層施工	764	m2			₩ 等 0 0057 事
丁屬攻般(市道,攻岸郊)	764	m2			単第0 -0057 表 Y1E02040401レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 再生砕石 t=10cm					11E02040401 D1170
サ土坪石 t=10dii					
	784	m2			
下層路盤(車道・路肩部)	704	1112			SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工					61126616266 66
RC-30					
	784	m2			単第0 -0058 表
路肩舗装工					Y1E020404 レベル3
	1	式			
表層(車道・路肩部)					Y1E02040409レベル4
再生密粒度アスコン t=5cm					
+ = (+)* - = = = = = = = = = = = = = = = = = =	275	m2			25/4070 400 44 00
表層(車道・路肩部)					SPK25040244 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm	075				₩ ₩ ₽ 0050 =
	275	m2			単第0 -0056 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
下層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040401レベル4
再生砕石 t=10cm					
	275	m2			
下層路盤(車道・路肩部)	210	IIIZ			SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工					01 N23040233 00
RC-30					
	275	m2			単第0 -0058 表
取付舗装工					Y1E020404 レベル3
	1	式			
 表層(車道・路肩部)	1	IV.			Y1E02040409レベル4
スプ(学道 ・					11202010100 // 1/21
	18	m2			
表層(車道・路肩部)					SPK25040244 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm	18	m2			単第0 -0056 表
 下層路盤(車道・路肩部)	10	IIIZ			半第0 -0050 校 Y1E02040401レベル4
1.5—					
	18	m2			
下層路盤(車道・路肩部)					SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工 PC 20					
RC-30	18	m2			単第0 -0058 表
 昇降路舗装工	10	IIIZ			半第0 -0036 祝 Y1E020404 レベル3
✓·Г⊤₩₩₩₩₩₩					
	1	式			
表層(車道・路肩部)					Y1E02040409レベル4
コンクリート t=7cm					
	57	m2			
	31	IIIZ			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート	27.1	<u> </u>	1 10		SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					
人力打設					
	4	m3			単第0 -0015 表
下層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040401レベル4
再生砕石 t=10cm					
	57	m2			
ト層路盤(車道・路肩部)	37	IIIZ			SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工					31 N23040233 00
RC-30					
23	57	m2			単第0 -0058 表
縁石工					Y1G020603 レベル3
	1	式			V/4000000041 x 11 4
アスカーブ					Y1G02060304レベル4
A=225cm2					
	48	l m			
アスカーブ	70	III			SPK25040248 00
新面積215cm2以上235cm2未満					01 N200 102 10 00
再生細粒度アスファルト混合物(13)					
,	48	m			単第0 -0059 表
区画線工					Y1E0210 レベル2
反亮始于	1	式			\\\(\(\) \\\\ \\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
区画線工					Y1E021001 レベル3
	1	式			
					Y1E02100101レベル4
破線 15cm 白					
	65	m			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
破線_15cm					
	65	m			単第0 -0060 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
破線 30cm 白					
	11				
区画線設置(溶融式)	11	m			SDT00001 00
破線_30cm					35100001 00
MX NX _COOM					
	11	m			単第0 -0061 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
実線 15cm 白					
	229	m			
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
実線_15cm					
	229				単第0-0062 表
復旧工	229	m			半第0 -0062 祝 Y1G0107 レベル2
					1100107
	1	式			
農業用水管復旧工		1			Y1G010702 レベル3
***************************************	1	式			
農業用水管復旧工					Y1G01070201レベル4
		式			
農業用水管復旧工		エ			V000001600 00
					1000001000 00
	1	式			単第0 -0063 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設工	××=	712	— тіщ	312 HX	Y1E0115 レベル2
		_+			
	1	式			Y1E011521 レベル3
					112011321 0.1703
	1	式			
交通誘導警備員					Y1E01152101レベル4
	4	人			
交通誘導警備員B					R0369 00
直接工事費	4				
#0020計=支給品等(材料),無償貸付					
33-341 Saman 3 (1311), AMB33313					
共通仮設費率分					Z0019
計算情報					
対象額					
<u>率</u> **共通仮設費計**					
六咫以以見印					
* *純工事費 * *					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場管理費	××=	7 12	— 1 јш	202 HX	rm 5
計算情報					
┃ 対象額					
率					
* * 工事原価 * *					
一般管理費率分					前払補正率
計算情報 対象額					
対象額					
率					
契約保証費					
計算情報					
対象額					当初請対額
率					当初対象額
一般管理費計					
* *工事価格 * *					
消費税相当額					
計算情報					
対象額					
率					
* * 工事費計 * *					
* * 契約保証費計 * *					

掘削 土砂 オープンカット 押土無し 単第0 -0001 表 SPK25040001

障害無し 5,000m3未満 当り

- M		料構成比: 19.3	37% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3	42.72%		バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00128 MTPT00128
運転手(特殊)	37.91%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2∼4KL積載車給油	19.37%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
責算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 C=2 押土無し E=3 5,000m3未満			B=1 オープンカット D=1 障害無し		

路床盛土	SPK2	25040005		単第0 -0002 表	200
施工幅員4.0m以上	施工数量20,000	Dm3未満 障害無し		1	m3 当り
機械構成比: 17.81% 労務構成比:		†料構成比: 15.8		.00% 標準単価:	369.68000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京均	也区) 単価(東京地区)	備考
<賃>ブルドーザ			<賃>ブルドーザ		KTPC00036
湿地,7t級	9.51%		湿地,7t級		KTPT00036
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			排出ガス対策型(第1,2次基準値	直)低騒音	
<賃>振動ローラ(土木用フラットSドラム型)	0.000		振動ローラ(土工用)	_	KTPC00058
質量11~12t	8.30%		[フラット・シングルドラム型	1	KTPT00058
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			質量11~12t		
					RTPC00006
建邦(村/木)	45.74%		建邦(市(村外)		RTPT00006
	45.74%				KIFIOOOO
			普通作業員		RTPC00002
	20.61%				RTPT00002
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	15.84%				TTPT00013
State W. Little			STATE WATER		
積算単価			積算単価		EP001
A=3 施工幅員4.0m以上			B=1 施工数量20,000	m3 丰 渃	
			D=1 加上致 <u>=</u> 20,000		
V-1 P4 B M. O					

路体(築堤)盛土	SPK2	25040004		単第0 -0003 表	200 00==
施工幅員2.5m未満	00.44%			1	m3 当り
機械構成比: 0.66%					6,722.70000
代表機労材規格(積算地区) <賃>振動ローラ(ハンドガイド式)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区 振動ローラ(舗装用)	区) 単価(東京地区)	備考 KTPC00008
「	0.66%		派動ローク(論表角) [ハンドガイド式]		KTPT00008
· 莫里0.0 1.10	0.00%		「「アン・ファイ・エジ」		K11 100000
 普通作業員			普通作業員		RTPC00002
百週17 来貝	90.70%		盲週TF乗貝 		RTPT00002
 特殊作業員			│ │特殊作業員		RTPC00001
	8.41%				RTPT00001
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.23%				TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

土砂等運搬 SPK25040002 単第0 -0004 表 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離4.0km以下(3.0km超) 当り 市場単価構成比: 標準単価: 材料構成比: 14.89% 875.29000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 44.67% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 RTPT00007 40.44% 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 14.89% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 標準 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) A=1 B=1 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し D=1距離4.0km以下(3.0km超) E=13

土砂等運搬

SPK25040002

単第0 -0005 表

土砂等連搬	SPK2	25040002	単第0 -0	005 表	
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D	ID区間無し 距	離5.5km以下(4.0km	迢)	1	m3 当り
機械構成比: 44.67%	40.44% 材	料構成比: 14.8	9 ⁹ 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	1,050.30000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]		,	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	,	MTPC00018T1
	44.67%				MTPT00018T1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		
運転手(一般)			運転手(一般)		RTPC00007
	40.44%				RTPT00007
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.89%				TTPT00013
積算単価			 積算単価		EP001
			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.	6m3)	
C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=16 距離5.5km以下(4.0km超)			D=1 DID区間無し		

頁0 -0025 安定処理 SPK25040024 単第0-0006 表 混合深さ1m以下 11.3t/100m2 セメント系固化材 一般軟弱土用 当り 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 7.03% 労務構成比: 44.27% 48.70% 2,237.40000 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 単価(東京地区) 構成比 備考 <賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) <賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) KTPC00038 山積0.5m3(平積0.4)吊能力2.9t 2.93% 山積0.5m3(平積0.4)吊能力2.9t KTPT00038 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 KTPC00007 <賃>タイヤローラ タイヤローラ 質量8~20t 2.34% KTPT00007

排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		質量8~20t	
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.76%	振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t	KTPC00009 KTPT00009
運転手(特殊)	22.78%	運転手(特殊)	RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	13.35%	普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	8.14%	土木一般世話役	RTPC00009 RTPT00009
セメント系固化材 一般軟弱土用・フレコンパック 【地区単価×固化材100m2当り使用量(t)】	45.55%	セメント系固化材 特殊土用・フレコン・1tパック 【標準数量 5.25t/100m2】	TTPC00050 TTPT00397
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	3.15%	軽油パトロール給油	TTPC00013 TTPT00013
積算単価		積算単価	E9999

安定処理 SPK25040024 単第0-0006 表 当り 混合深さ1m以下 11.3t/100m2 セメント系固化材 一般軟弱土用 機械構成比: 7.03% 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 44.27% 48.70% 0.00% 2,237.40000 単価(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 A=2 バックホウ 路床 B=1 混合深さ1m以下 固化材100m2当り使用量(実数入力)(t) C=3 D=11.3 セメント系固化材 一般軟弱土用 F=1 【固化材単価】 固化材単価(円) * 固化材100m2当り使用量(t) 固化材100m2当り使用量(t):11.300(t)

コンクリート打設工

S1040011

単第0 -0007 表

<u>i草コンクリート Co厚さ70mm 18</u> 名称・規格など	-8-20BB 数量	単位	当	 单価	金額	100 m2 備考	
		<u>, ,—</u>		· '	312 HX	This 5	
	0.600	人					
特殊作業員							
	1.100	人					
		, ,					
普通作業員							
	1.900	人					
レディーミクストコンクリート指定品							
呼び強度18,スランプ8,粗骨材20(25)	8.470	m3					
W/C(60%),種別(高炉)							
機-28_バックホウ運転(賃料)						単第0-0008 表	
クレーン付1.7t吊_山積0.28m3	0.890	日					
諸雑費						#09	
	4.0	%					
* * * 合計 * * *	100	m2					
		•					
*** 単位当たり ***	1	m2					
4 0 *** *** ***			B=2		+ 4 0-11 -4 0-11-	-	
A=2 施工幅 1.0m超2.0m以下 C=1 -				旭上高 c 18-8-20	≥ -1.0m以上1.0m以 ⁻		
C=1 - F=70 コンクリート厚さ(mm)			D=1 G=1	18-8-20	ממו		
F=70 コノグリート序で(IIIII)			G= I	-			

機-28_バックホウ運転(賃料)

S9035

単第0 -0008 表

レーン付1.7t吊_山積0.28m3	00000				1	日	当「
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	37.00	L					
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.60	供用日					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	日					
A=8 クレーン付1.7t吊_山積0.28m3 C=1 運転労務数量(人/日)			B=37 軽油消費 D=1.6 機械賃	費量(L/日) 料数量(供用日/日)			

嵩上工 V000000100

単第0-0009 表

V0000001	00		平 第 U - 0 0 0 9	
数量	単位	単価	金額	<u>10</u> <u>m 当り</u> 備考
0.645	m3			単第0-0010 表
3.044	m2			単第0-0011 表
0.002	t			単第0-0012 表
20	孔			単第0-0013 表
10	m			
1	m			
	数量 0.645 3.044 0.002 20 10	0.645 m3 3.044 m2 0.002 t 20 子L 10 m	数量 単位 単価 0.645 m3 3.044 m2 0.002 t 20 孔 10 m	数量 単位 単価 金額 0.645 m3 3.044 m2 0.002 t 20 孔 10 m

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0010 表

小型構造物 18-8-40BB	人力打設		1 2/20	1	m3 当り
機械構成比: 0.00%	41.15% 材	料構成比: 58.	85% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	36,756.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	00.05%		普通作業員		RTPC00002
	22.25%				RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	9.19%				RTPT00009
			HATH IL NII E		
特殊作業員	7 00%		特殊作業員		RTPC00001
	7.69%				RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
(= = = = ,			(
 レディーミクストコンクリート指定品			生コンクリート		TTPCD0010
レアィーミグストコングリード指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	58.85%		エコングリード 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)	30.03%				111100040
積算単価			積算単価		E9999
			B=3 人力打設		
C=2 18-8-40BB			F=2 一般養生		
H=2 現場内小運搬無し			J=1 -		
K=1 -(全ての費用)					

型枠 一般型枠 SPK25040159 単第0 -0011 表

小型構造物 当り m2

	小型铺造物 100.00% 材	[†] 料構成比: 0.0	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	0.147.60000
機械構成比: 0.00% 労務構成比: 学務構成比:	100.00% 120 	料構成比: 0.0	U%		9,147.60000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	4.4 000/		型わく工		RTPC00010
	44.28%				RTPT00010
#\Z/L\W			#\Z/LW =		DTDOOOOO
普通作業員	00.00%		普通作業員		RTPC00002
	30.82%				RTPT00002
			AD +T/D		DEDOCCOO
土木一般世話役	4.4 000/		土木一般世話役		RTPC00009
	11.86%				RTPT00009
7 0 14 (24 76)			ファル(ツタ)		FDOOD
その他(労務)			その他(労務)		ER009
 積算単価			積算単価		EP001
			惧昇早1個		EPOUT
			B=2 小型構造物		
			D=Z 小空構造物		
C=1 -(全ての費用)					
	1				

鉄筋 SPK25040335 単第0 -0012 表 SD345 D13

1 t 当り

	9.62% 材	料構成比: 30.389	% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	406,140.0000
代表機労材規格(積算地区) 鉄筋工	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区) 鉄筋工	単価(東京地区)	備考 RTPC00018
型 大月 刀 上	39.58%		或大月刀 <u>工</u>		RTPT00018
	00.00%				K11 100010
普通作業員		:	普通作業員		RTPC00002
	18.76%				RTPT00002
土木一般世話役			 土木一般世話役		RTPC00009
	9.92%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
					LKOOS
異形棒鋼 <jisg3112></jisg3112>	20. 20%		鉄筋コンクリート用棒鋼		TTPC00001
SD345,D13 単位質量0.995kg/m	30.38%		SD345 D13		TTPT00001
+ 垃員里0.335/kg/					
積算単価		;	積算単価		EP001
A=4 SD345 D13			B=1 -(全ての費用)		
7			(10411)		

SPK25040114

単第0 -0013 表

孔 当じ

幾械構成比: 2.15%		料構成比: 2.32%		0.00%	標準単価:	684.28
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(夏		単価(東京地区)	備考
<賃>発動発電機(ガソリン発電機)	4 000/	<	賃>発動発電機(ガソリン発	〔電機)		KTPC00041
定格容量2kVA	1.03%		定格容量2kVA			KTPT00041
低騒音			低騒音			
て の他		Ē	電動ハンマドリル			MTPC00146
電動ハンマドリル	0.72%		穴あけ能力 38~40mm			MTPT00146
穴あけ能力 38~40mm						
その他(機械)		= = = = = = = = = = = = = = = = = = = =	その他(機械)			EK009
特殊作業員		4	寺殊作業員			RTPC00001
	45.54%					RTPT00001
普通作業員	18.55%	Ē	普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	4004	=	上木一般世話役			RTPC00009
	13.59%					RTPT00009
その他(労務)		3	その他(労務)			ER009
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	1.89%	7	ゴソリンレギュラースタン 	F		TTPC00014 TTPT00014
THE PARTY OF THE P	1.00%					
その他(材料)		3	その他(材料)			EZ009

コンクリート削孔(電動ハンマドリル)

SPK25040114

単第0 -0013 表

頁0 -0034

削孔深さ30mm以上200mm未満 孔 当り 機械構成比: 2.15% 労務構成比: 95.53% 材料構成比: 2.32% 市場単価構成比: 標準単価: 684.28000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 積算単価 積算単価 EP001 削孔深さ30mm以上200mm未満 A=1

頁0 -0035

施工単価表

シールコンクリート

V000000200

単第0 -0014 表

					10 m2 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	0.7	m3			単第0-0015 表
*** 合計 ***	10	m2			
*** 単位当たり ***	1	m2			

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0015 表

械構成比: 0.00%	28.68% 村	料構成比: 71.	32% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	30,615.000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	40.05%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
	12.85%				KIPIUUUU2
寺殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	7.30%				RTPT00001
			 土木一般世話役		RTPC00009
	6.58%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
			生コンクリート		TTPCD0010
ンディーミグストコングリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	71.32%		注コングリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00010
W/C(60%),種別(高炉)					
責算単価			 積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物			B=3 人力打設		
C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し			F=2 一般養生 J=1 -		
K=1 -(全ての費用)			3-1		
,,					

床掘り	SPK2	5040015			単第0 -001	6 表	20 000 1
土砂 標準	土留方式無し『				- -250 001	1	m3 当り
機械構成比: 22.47%			23.66% 市場単	值構成比:	0.00%	標準単価:	244.12000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区		表機労材規格(東京		単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型)			バックホウ		,	,	KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	22.47%		クローラ型	<u>l</u>			KTPT00018
排1~3,2011,2014			山積0.8m3((平積0.6m3)			
			,	,			
運転手(特殊)			運転手(特殊)				RTPC00006
	53.87%		, ,				RTPT00006
軽油			軽油パトロー	・ル給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	23.66%						TTPT00013
積算単価			積算単価				EP001
A=1 土砂			B=1	標準			
C=1 土留方式無し			D=1	障害無し			
E=1 -(全ての費用)							

施工単価表 SPK25040020

埋戻し

単第0 -0017 表

頁0 -0038

最大埋戾幅1m未満 m3 当り

機械構成比: 8.95% 労務構成比:	87.50% 材料構成比		標準単価:	3,339.70000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(ラ	積算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・排2014 山積0.45/平積0.35m3	8.37%	バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・排2014 山積0.45/平積0.35m3		MTPC00159 MTPT00159
<賃>タンパ(ランマ) 質量60 ~ 80kg	0.58%	タンパ及びランマ 質量60 ~ 80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	53.26%	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	25.42%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.82%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.72%	軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	0.83%	ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
積算単価 				EP001
A=4 最大埋戻幅1m未満		D=1 -(全ての費用)		

埋戻し SPK25040020 最大埋戻幅1m未満

m3 当り

頁0 -0039

単第0 -0017 表 1_. 3,339.70000 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考

構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 代表機労材規格(積算地区) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 100.00% 積算単価 EP001 積算単価

U型側溝

SDT00013

単第0 -0019 表

U <u>型側溝(各種) L=2000mm/本</u>						1 m	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	- 体	着考	
昼間_U型側溝【手間のみ】 L=2000_1000kg/個以下 時間的制約なし	1.000	m					
角フリューム200	0.500	本					
再生クラッシャラン 40~0mm	0.045	m3					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	m					
A=1 昼間施工 D=1 【F】U型側溝(本) F=6 1000 重量			E=3 L=2000 G=1 時間的	樍(各種) mm/本 制約なし			
I=1 - K=2 RC-40			J=1 - N=0.373 基礎砕	│ 石の設計数量(m3/10m)		

自由勾配側溝

SDT00015

単第0 -0020 表

<u> </u>					1 m <u>\</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_自由勾配側溝【手間のみ】 L=2000_1000kg/個以下 時間的制約なし	1.000	m			
再生クラッシャラン 40~0mm	0.055	m3			
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	0.027	m3			
諸雑費	1	式			
* * * 単位当たり * * *	1	m			
A=1 昼間施工 D=1 1000 重量 F=1 -			B=51 材料別 E=1 時間的 G=2 RC-40	途 制約なし	
I=0.458 基礎砕石の設計数量(m3/10m) L=0.255 基礎及び底部Coの設計数量(m3	/10m)		J=1 18-8-4 M=1 -	IOBB	

自由勾配側溝材料

V00000300

単第0 -0021 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 自由勾配側溝 300×500×2000 7 個 自由勾配側溝 300×600×2000 10 自由勾配側溝 300×600×1506/1566 1 自由勾配側溝 300×700×2000 7 自由勾配側溝 300×700×1493/1506 * * * 単位当たり * * * 式 1

インバートコンクリート

SPK25040157

単第0 -0022 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 機械構成比: 0.00% 労務構成比:	人力打設 28.68% 材料	斗構成比: 71.3	32% 市場単価構成比: 0.00%	1 標準単価:	m3 当 30,615.000
代表機労材規格(積算地区)	横成比	<u>単価(積算地区)</u>	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	12.85%	(,	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	7.30%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	6.58%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	71.32%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

蓋版 SDT00017

単第0 -0023 表

材料別途 40<重量 170 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 昼間_蓋版【手間のみ】 コンクリート・鋼製_40を超え170kg/枚以下 1.000 枚 時間的制約なし 諸雑費 歨 1 * * * 単位当たり * * * 枚 1 昼間施工 B=10 材料別途 A=1 時間的制約なし 40<重量 170 F=1 E=2 G=1

蓋版 SDT00017

単第0 -0024 表

材料別途 40 重量 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 昼間_蓋版【手間のみ】 コンクリート・鋼製_40kg/枚以下 1.000 枚 時間的制約なし 諸雑費 歨 1 * * * 単位当たり * * * 枚 1 昼間施工 B=10 材料別途 A=1 時間的制約なし 40 重量 F=1 E=1 G=1

鉄筋コンクリート台付管

SPK25040098

単第0 -0025 表

据付 管径200mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 1 m 当り機械構成比: 5.30% 労務構成比: 28.35% 材料構成比: 66.35% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 12,785.00000

幾械構成比: 5.30% 労務構成比:		料構成比: 66.35%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	12,785.0000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t	4.31%		ックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付: 山積0.45/平積0.35m3,吊			MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)		7	の他(機械)			EK009
運転手(特殊)	8.06%	運	転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	7.94%	普	通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	4.84%	±:	木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.21%	特	殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)		₹	の他(労務)			ER009
台付鉄筋コンクリート管(バイコン台付管) 呼び径200,長1000 参考質量106kg	63.97%		筋コンクリート台付管(ノ' 管径300mm×長さ2,000mm	(イコン台付管)		TTPCD0198 TTPT00134
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.94%	軽	油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013

SPK25040098

単第0 -0025 表

鉄筋コンクリート台付管 据付 管径200mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 当り

機械構成比: 5.30% 労務構成比	: 28.35% 材料	斗構成比: 66.35%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	12,785.00000 備考
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(す	東京地区)	単価(東京地区)	備考
その他(材料)		その 	他(材料)			EZ009
積算単価		積算	単価			EP001
A=1 据付 C=1	ぎ(バイコン管)	B= E=		用)		
			•			

鉄筋コンクリート台付管

SPK25040098

単第0 -0026 表

据付 管径300mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 1 m 当り 機械構成比: 5 30% 労務構成比: 28 35% 材料構成比: 66 35% 市場単価構成比: 0 00% 標準単価: 12 785 00000

幾械構成比: 5.30% 労務構成比:		料構成比: 66.35%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	12,785.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t	4.31%		ックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付 山積0.45/平積0.35m3,吊f			MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)		7	の他(機械)			EK009
運転手(特殊)	8.06%	運	転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	7.94%	普	通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	4.84%	±	木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.21%	特	殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)		₹	の他(労務)			ER009
台付鉄筋コンクリート管(バイコン台付管) <jswasa-9>, 呼び径300BZ, 長2000 参考質量390kg</jswasa-9>	63.97%		筋コンクリート台付管(ノ' 管径300mm×長さ2,000mm	(イコン台付管)		TTPC00134 TTPT00134
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.94%	軽	油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013

頁0 -0050

鉄筋コンクリート台付管 SPK25040098 単第0 -0026 表 据付 管径300mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 当り 28.35% 材料構成比: 66.35% 市場単価構成比: 標準単価: 12,785.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001 管径300mm B=3 A=1 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) C=1 E=1 - (全ての費用)

鉄筋コンクリート台付管

SPK25040098

単第0 -0027 表

頁0 -0051

据付 管径450㎜ 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 1 m 当り

		†料構成比: 66.6		標準単価:	18,614.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t	3.81%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	8.18%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	7.12%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	4.99%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	3.04%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
台付鉄筋コンクリート管(バイコン台付管) <jswasa-9>, 呼び径450BZ, 長2500 参考質量892kg</jswasa-9>	64.51%		鉄筋コンクリート台付管(バイコン台付管) 管径450mm×長さ2,500mm		TTPC00135 TTPT00135
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.72%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

鉄筋コンクリート台付管

SPK25040098

単第0 -0027 表

据付 管径450mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 1 m 当り機械構成比: 4.68% 労務構成比: 28.70% 材料構成比: 66.62% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 18.614.00000

代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 EP001 A=1 据付 C=1 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) B=6 管径450mm E=1 -(全ての費用)	14.0000
積算単価 積算単価 A=1 据付 B=6 管径450mm	514.0000 号
A=1 据付 B=6 管径450mm	
A=1 据付 B=6 管径450mm	
A=1 据付 C=1 台付鉄筋コンクリート管(パイコン管) B=6 管径450mm E=1 -(全ての費用)	

頁0 -0053

施工単価表

集水桝 V000000400 M1-R600-H1000

単第0-0028 表

-B600-L600-H1000 1 1 箇所 当 								
数量	単位	単価	金額	備考				
1	箇所			単第0-0029	表			
				光 第0,0020 章	-			
1	枚			半第0-0030	R			
2	本							
1	箇所							
	1 2	1 箇所 1 枚 2 本	1 箇所 1 枚 2 本	1 箇所 1 枚 2 本	数量 単位 単価 金額 備考 1 箇所 単第0-0029 1 枚 2 本			

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)	SPK2	25040104	単第0-0029 表		
18-8-40BB	0.52m3を超え0.	.55m3以下		1	箇所 当り
機械構成比: 0.07%	85.43% 材	 料構成比: 14.5		標準単価:	78,900.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型)			バックホウ		KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	0.07%		クローラ型		KTPT00018
排1~3,2011,2014			山積0.8m3(平積0.6m3)		
 型わくエ			型わく工		RTPC00010
至17人工	32.81%		至17人工		RTPT00010
	02.01%				KII 100010
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	28.90%				RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	11.20%				RTPT00009
 特殊作業員			 特殊作業員		RTPC00001
	2.15%				RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品			生コンクリート		TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	14.19%		高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPT00003
W/C(60%),種別(高炉)					
 軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
***/ パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%		++-/H/ / 1 H /V MH/H		TTPT00013
7.0 (1. (1.141)			7.0 (1. (1.144)		57000
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0 -0029 表

18-8-40BB

0.52m3を超え0.55m3以下

箇所 当り

頁0 -0055

85.43% 材料構成比: 14.50% 市場単価構成比: 標準単価: 78,900.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 積算単価 積算単価 E9999 0.52m3を超え0.55m3以下 18-8-40BB C=15 A=3 人力打設 E=1 D=2一般養生・特殊養生(練炭) F=1

 蓋版
 SDT00017
 単第0 -0030 表

鋼製グレーチング- ノンスリップますぶた 落込式細目(鎖付),600×600,T-25 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 昼間 蓋版【手間のみ】 コンクリート・鋼製_40を超え170kg/枚以下 枚 1.000 時間的制約なし 鋼製グレーチング-ノンスリップますぶた-組 落込式細目(鎖付),600×600,T-25 1.000 参考質量86.4kg 諸雑費 式 1 * * * 単位当たり * * * 枚 1 鋼製グレーチング- ノンスリップますぶた 昼間施工 B=8 A=1 C=68 落込式細目(鎖付),600×600,T-25 F=1 時間的制約なし G=1

集水桝 V000000500 単第0

単第0-0031 表

				1 箇所 当!
数量	単位	単価	金額	備考
1	基			単第0-0032 表
1	個			
1	枚			単第0-0024 表
1	枚			
1	箇所			
	1 1	1 基 1 個 1 枚 1 枚	1 基 1 個 1 枚 1 枚	1 基 1 個 1 枚 1 枚

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0032 表

据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下 1 基 当り 機械構成比: 12.16% 党務構成比: 94.54% 林料構成比: 2.20% 市場単価構成比: 0.00% 原準単価: 6.206.80000

		料構成比: 3.30%		0.00%	標準単価:	6,206.80000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(勇	東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	9.81%	,	バックホウ クローラ型 クレーン機能 山積0.28m3(平積0.2m3)	付1.7t		KTPC00019 KTPT00019
その他(機械)			その他(機械)			EK009
運転手(特殊)	37.29%	j	運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	16.36%	1	普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.98%	<u> </u>	土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	4.55%		持殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)		-	その他(労務)			ER009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.66%	Ē	軽油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)		-	その他(材料)			EZ009

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0032 表

据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下 1 基 当り機械構成比: 12 16% 労務構成比: 84 54% 材料構成比: 3 30% 市場単価構成比: 0 00% 標準単価: 6 206 80000

機械構成比	: 12.16%	84.54%	材料構成比: 3.	.30%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	6,206.80000 備考
	代表機労材規格(積算地区)	84.54% 構成比	単価(積算地区)		代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
積算単価				積算単	価			EP001
A=1	 据付			B=3	制品哲量(kg/其\200kgを超え <i>1</i> (Ocaly T	
C=1	基礎砕石有り			D=3 D=1	- (全ての	kg/基)200kgを超え40 費用)	JONG PA	
	1221113				(10)	27.37		

頁0 -0060

施工単価表

V000000600

集水桝

単第0 -0033 表

箇所 当り M2-B500-L500-H500 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 単第0-0034 表 箇所 18-8-40BB 1 0.28m3を超え0.30m3以下 * * * 単位当たり * * * 箇所 1

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0 -0034 表

18-8-40BB 0.28m3を超え0.30m3以下 1 箇所 当り機械構成比: 0.08% 労務構成比: 87.79% 材料構成比: 12.13% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 51,457.00000 原準単価: 51,457.00000 で表機学材料を(積質地区) 様成比 単価(積質地区) は一ので表機学材料を(積質地区) は一ので表機学材料を(積算地区) は、10.00% は、10.00%

幾械構成比: 0.08% 労務構成比:		料構成比: 12.13		0.00%	標準単価:	51,457.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型)			バックホウ			KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	0.08%		クローラ型			KTPT00018
排1~3,2011,2014			山積0.8m3(平積0.6m3)			
型わく工						RTPC00010
ZD (Z	34.58%		±17 \			RTPT00010
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	29.24%					RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	11.30%					RTPT00009
特殊作業員			 特殊作業員			RTPC00001
	1.85%					RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)			ER009
			()			
レディーミクストコンクリート指定品			生コンクリート			TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	11.79%		高炉 18-8-25(20) W/C 6	0%		TTPT00003
W/C(60%),種別(高炉)						
軽油			軽油パトロール給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%					TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)			EZ009
			(,			

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0 -0034 表

18-8-40BB 0.28m3を超え0.30m3以下

箇所 当り 標準単価: 87.79% 材料構成比: 12.13% 市場単価構成比: 51,457.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 積算単価 積算単価 E9999 0.28m3を超え0.30m3以下 18-8-40BB C=5 A=3 人力打設 E=1 D=2一般養生・特殊養生(練炭) F=1

頁0 -0063

施工単価表

集水桝

V00000700

単第0 -0035 表

2-B500-L500-H600	1 箇所 当				
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
名称・規格など 現場打ち集水桝・街渠桝(本体)					単第0-0036 表
18-8-40BB	1	箇所			
0.32m3を超え0.34m3以下					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0-0036 表

18-8-40BB 0.32m3を超え0.34m3以下 箇所 当り 機械構成比: 標準単価: 材料構成比: 12.69% 市場単価構成比: 55,938.00000 87.23% 0.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 構成比 <賃>バックホウ(クローラ型) バックホウ KTPC00018 クローラ型 山積0.8m3(平積0.6) 0.08% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) 型わく工 RTPC00010 型わく工 RTPT00010 34.15% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 29.16% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 11.28% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 1.92% RTPT00001 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート指定品 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 12.35% 高炉 18-8-25(20) W/C 60% TTPT00003 W/C(60%),種別(高炉) 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.07% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0 -0036 表

箇所 当り 18-8-40BB 0.32m3を超え0.34m3以下 標準単価: 87.23% 材料構成比: 12.69% 市場単価構成比: 55,938.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 積算単価 積算単価 E9999 0.32m3を超え0.34m3以下 18-8-40BB C=7 A=3 人力打設 E=1 D=2一般養生・特殊養生(練炭) F=1

頁0 -0066

施工単価表

集水桝

V000000800

単第0 -0037 表

- <u>B500-L500-H700</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 <u>箇所</u> 【
名称・規格など 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 0.36m3を超え0.38m3以下	1	箇所			単第0-0038 表
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			

SPK25040104

単第0-0038 表

頁0 -0067

現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 0.36m3を超え0.38m3以下 箇所 当り 1

代表機労材規格(積算地区) <賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
山積0.8m3(平積0.6)				十四(水水心区)	
排1~3,2011,2014	0.08%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	33.81%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.10%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.26%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	1.97%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	12.82%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0 -0038 表

18-8-40BB 0.36m3を超え0.38m3以下

標準単価: 86.77% 材料構成比: 13.15% 市場単価構成比: 60,417.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 積算単価 積算単価 E9999 0.36m3を超え0.38m3以下 18-8-40BB C=9 A=3 人力打設 E=1 D=2一般養生・特殊養生(練炭) F=1

頁0 -0068

箇所 当り

頁0 -0069

施工単価表

集水桝

V00000900

単第0 -0039 表

2-B600-L600-H700	1 箇所 当				
名称・規格など 現場打ち集水桝・街渠桝(本体)	数量	単位	単価	金額	備考
現場打ち集水桝・街渠桝(本体)					単第0-0040 表
18-8-40BB	1	箇所			
0.38m3を超え0.40m3以下					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			

SPK25040104

単第0-0040 表

現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 0.38m3を超え0.40m3以下 箇所 当り 1

幾械構成比: 0.08%		料構成比: 13.36		標準単価:	62,658.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.08%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	33.66%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.06%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.25%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.00%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	13.03%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK25040104

単第0 -0040 表

18-8-40BB 0.38m3を超え0.40m3以下

標準単価: 86.56% 材料構成比: 13.36% 市場単価構成比: 62,658.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 積算単価 積算単価 E9999 0.38m3を超え0.40m3以下 18-8-40BB C=10 A=3 人力打設 E=1 D=2一般養生・特殊養生(練炭) F=1

頁0 -0071

箇所 当り

頁0 -0072

施工単価表

マンホール高さ調整

V000001000

単第0 -0041 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1
蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)	4	箇所			単第0-0042 表
マンホール付属品 調整金具 調整高25mmまで	2	組			
マンホール付属品 調整金具 調整高45mmまで	1	組			
マンホール付属品 調整リング 600×50	6	個			
マンホール付属品 調整リング 600×100	3	個			
*** 単位当たり ***	1	式			

蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)

SG1D0088005

単第0 -0042 表

		***			1 箇所 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
特殊作業員	0.016	人			
普通作業員	0.016	人			
諸雑費	1	式			
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			

暗渠排水管

V000001100

単第0 -0043 表

100					10 m 当じ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
暗渠排水管 据付 波状管 50~150mm シングル 合成樹脂排水材 呼び径100mm	10	m			単第0-0044 表
フィルター材 単粒度砕石 4号 30-20	1.3	m3			単第0-0045 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

単第0 -0044 表

当り

		料構成比: 71.0		標準単価:	1,020.90000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	19.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.10%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
合成樹脂排水材(高密度ポリエチレン管) <シングル構造>内面波状管(有孔・無孔) 呼び径100mm	71.00%		暗渠排水管 波状管 呼び径75mm 高密度ポリエチレン管(シングル構造)		TTPCD0269 TTPT00190
積算単価			積算単価		E9999
A=1 据付 C=1 50~150mm F=1 継手材料費要 I=1 -(全ての費用)			B=3 波状管 D=37 シングル 合成樹脂排水材 呼び G=1 -	が径100mm	

フィルター材

SPK25040094

単第0 -0045 表

ノイルター材	SPK2	5040094		单第0 -004	45 表	
単粒度砕石 4号 30-20					1	m3 当り
機械構成比: 15.92%	59.88% 材:	料構成比: 24.2	20% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	7,288.40000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東	東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型)		,	バックホウ(クローラ型)	,		MTPC00175
後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014	15.61%		後方超小旋回・超低騒音・	・C機能・排2014		MTPT00175
山積0.5/平積0.4m3,吊能力2.9t			山積0.5/平積0.4m3,吊能力	ኃ2.9t		
, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			
その他(機械)			その他(機械)			EK009
			,			
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	27.92%					RTPT00002
 			`\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\			DTDCCCCC
運転手(特殊)	14.15%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
	14.15%					KIPIUUUUO
			土木一般世話役			RTPC00009
	12.76%					RTPT00009
	12110%					
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	3.88%					RTPT00001
7.0/11/17/7/27			7.0/11.(2/7/27)			FDOOD
その他(労務)			その他(労務)			ER009
 単粒度砕石4号			再生クラッシャーラン			TTPCD0130
1 30 ~ 20mm	19.75%		RC-40			TTPT00008
20 2011111	13.73%					
軽油			軽油パトロール給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.37%					TTPT00013
I	1		I .			

フィルター材

SPK25040094

単第0-0045 表

フィルター材	SPK:	25040094	単第0	-0045 表	
単粒度砕石 4号 30-20 ***********************************	50 00% t-	+w\\+# 	→1月光/正井 ポ ル 0 000	1	m3 当り
機械構成比: 15.92% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)		材構成比: 24.2 │ 単価(積算地区)	20% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	7,288.40000 備考
その他(材料)	1円/人/し	一手叫(復発地区)	その他(材料)	羊叫(未示地区)	EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 単粒度砕石 4号 30-20			C=1 -(全ての費用)		

U-2型水路

V000001200

単第0 -0046 表

300-H375	N/4 -			A 47	10 m
名称・規格など ・・・・・・・	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	2.025	m3			単第0-0010 表
型枠 一般型枠 小型構造物	21	m2			単第0-0011 表
基礎砕石 砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm以下 RC-40	7	m2			単第0-0047 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

平月30 00 1 で 砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm以下 RC-40 1 m2 当り 機械構成比: 5.04% 党務構成比: 74.10% 材料構成比: 20.86% 市場単価構成比: 0.00% 歴史 標準単価: 1.225.60000

		料構成比: 20.86%	市場単価構成比: 0.0	00% 標準単価:	1,335.6000
代表機労材規格(積算地区) <賃>バックホウ(クローラ型)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地 「ックホウ	区) 単価(東京地区)	備考 KTPC00018
く員 バック ボッ (グローン室) 山積0.8m3(平積0.6)	5.01%	'	マラングライン クローラ型		KTPT00018
排1~3,2011,2014	3.01%		ノローフ室 山積0.8m3(平積0.6m3)		K11 100010
JAF1 0,2011,2014			Щ1g0:0m0(1g0:0m0)		
その他(機械)		न	その他(機械)		EK009
普通作業員	35.62%	章	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	15.04%	*	持殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	13.95%	jį	重転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	8.98%	<u> </u>	-木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生クラッシャラン 40~0mm	16.17%	 	事生クラッシャーラン RC-40		TTPC00008 TTPT00008
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.66%	•	怪油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm以下 RC-40 1 m2 当り 機械構成比: 5.04% 学務構成比: 74.10% 材料構成比: 20.86% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1.335.60000

成構成比: 5.04% 労務構成比: 7 代表機労材規格(積算地区)	4.10% 材料 構成比	¥構成比: 20.8 単価(積算地区)	6% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	1,335.60 備考
10枚機力材焼指(積算地区) の他(材料)	1円パルし	干叫(很异地区)	ての他(材料)	于叫(朱示地区)	EZ009
算単価			積算単価		EP001
A=3 砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm D=1 -(全ての費用)	以下		B=1 RC-40		

U-3型水路

V000001300

単第0 -0048 表

300-H400					
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	2.1	m3			単第0-0010 表
型枠 一般型枠 小型構造物	22	m2			単第0-0011 表
基礎砕石 砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm以下 RC-40	7	m2			単第0-0047 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

縦排水工 V000001400 BF250

単第0 -0049 表

的北小工	V0000014	-00			平第0 -0049 · 农
F250					<u>10 m 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
U型側溝 鉄筋Coベンチフリューム(JIS_A_5372附6) 250[250×175×2000]	10	m			単第0-0050 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	1.001	m3			単第0-0015 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	4	m2			単第0-0051 表
* * * 合計 * * *	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

U型側溝 SDT00013

単第0-0050 表 鉄筋Coベンチフリューム(JIS A 5372附6) $250[250 \times 175 \times 2000]$ 当り

<u> </u>	$250 \times 175 \times 2000$				<u> </u>	<u> </u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
昼間_U型側溝【手間のみ】						
L=2000_1000kg/個以下	1.000	m				
時間的制約なし						
鉄筋コンクリートベンチフリューム						
(JISA5372附6)2種,250×175×2000	0.500	本				
参考質量115kg	0.000	~ ~ `				
諸雑費						
印种貝	1	式				
	I	ΞV				
* * * 単位当たり * * *	1	m				
A=1 昼間施工			B=4 鉄筋Co/	ヾンチフリューム(JI	S_A_5372附付6)	
C=20 $250[250 \times 175 \times 2000]$			G=1 時間的制	訓約なし		
I=3 法面縦排水			J=2 基礎砕石	<u>「を施工しない場合</u>		
						-

型枠 SPK25040159 一般型枠 鉄筋・無筋構造物

単第0-0051 表 1 m2 当り

一般空件	 				m2 ヨリ
機械構成比: 0.00% 労務構成比:	100.00% 材	料構成比: 0.0	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	10,100.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工			型わく工		RTPC00010
	46.66%				RTPT00010
			普通作業員		RTPC00002
	25.14%				RTPT00002
	23.14/0				K11 100002
→			上 ★ - 向几-HL 含重/几		RTPC00009
土木一般世話役	0 540/		土木一般世話役		
	9.51%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 一般型枠			B=1 鉄筋・無筋構造物		
C=1 -(全ての費用)			2 (33 ///33 113/2 13		
(T (V (M))					

路肩排水工A

V000001500

単第0 -0052 表

B <u>300-H300</u>					1 箇所 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
U型側溝 鉄筋コンクリートU形(JIS_A_5372) 300B[300×300×600]	2.7	m			単第0-0053 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	0.026	m3			単第0-0015 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	0.348	m2			単第0-0051 表
*** 単位当たり ***	1	箇所			

U型側溝 SDT00013

単第0 -0053 表

<u> </u>	$300B[300 \times 300 \times 600]$	1			1 m
名称・規格など	数量	<u></u> 単位	単価	金額	
昼間_U型側溝【手間のみ】 L=600_60を超え300kg/個以下 時間的制約なし	1.000	m			
鉄筋コンクリートU形(JISA5372)300B 300×300×600 参考質量79kg	1.653	本			
再生クラッシャラン 40~0mm	0.048	m3			
諸雑費	1	定			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=5 300B[300×300×600] I=1 -			B=1 鉄筋コ G=1 時間的 J=1 -	ンクリートU形(JIS_/ 制約なし	A_5372)
K=2 RC-40			M=1 -		

SPK25040306

単第0 -0054 表

胡衣似似烨		040306		单第0-0054 衣		
アスファルト舗装版	障害等無し 舗装	版厚15cm以下			1	m2 当り
機械構成比: 30.65% 労務構成比:		斗構成比: 5.56 ⁹		0.00%	標準単価:	612.24000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ用アタッチメント			バックホウ用アタッチメン	F		MTPC00051
コンクリート圧砕装置(大割機)	21.16%		コンクリート圧砕装置(オ	と割機)		MTPT00051
開口幅735~850mm破砕力550~980kN			開口幅735~850mm 破砕ナ	J550 ∼ 980kN		
<賃>後方超小旋回バックホウ(クローラ型)			バックホウ(クローラ型)			KTPC00066
山積0.45m3(平積0.35m3) `	9.49%		[後方超小旋回型]			KTPT00066
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			山積0.45m3(平積0.35m3)			
(1. , , ,			,			
運転手(特殊)			運転手(特殊)			RTPC00006
,	28.25%		, ,			RTPT00006
普通作業員		:	普通作業員			RTPC00002
	24.76%					RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	10.78%					RTPT00009
軽油		!	軽油パトロール給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	5.56%					TTPT00013
積算単価		7	積算単価			EP001
			Date who feels for			
A=1 アスファルト舗装版			B=1 障害等無し			
C=2 騒音振動対策必要			D=1 舗装版厚1	* * *		
F=1 積込作業有り			G=1 -(全ての費	寶用)		

単第0 -0055 表

頁0 -0088

殻運搬 舗装版破砕 SPK25040155 DID区間無し 運搬距離4.5km以下(3.5km超) 当り

機械構成比: 44.05% 労務構成比:	39.87% 材	料構成比: 16.0)8% 市場単価構成比:		標準単価:	1,615.60000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.05%		ダンプトラック[オンロード 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費	-		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	39.87%		運転手(一般)			RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	16.08%		軽油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価			EP001
A=3 舗装版破砕 C=1 DID区間無し E=1 -(全ての費用)				騒対不要,15cm超)又(.5km以下(3.5km超)	(騒対要)	

SPK25040244

単第0 -0056 表

表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 当り 1層当り平均仕上厚50mm

機械構成比: 1.38% 労務構成比:		料構成比: 88.45		0.00%	標準単価:	1,808.70000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(勇	東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>アスファルトフィニッシャ(ホイール型) 舗装幅2.3~6.0m	0.88%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型]			KTPC00060 KTPT00060
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.00%		舗装幅2.3~6.0m			KII 100000
<賃>タイヤローラ	2 1 10		タイヤローラ			KTPC00007
質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 	0.14%		質量8~20t			KTPT00007
 <賃>ロードローラ(マカダム)			ロードローラ			KTPC00047
質量10~12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.13%		[マカダム]質量10t~12t			KTPT00047
その他(機械)			その他(機械)			EK009
普通作業員	3.66%	-	普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	2.06%	:	運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
	2.55%					
特殊作業員	2.03%		持殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	0.73%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)			ER009

表層(車道・路肩部) 単第0-0056 表 SPK25040244 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm 当り 標準単価: 10.17% 材料構成比: 88.45% 市場単価構成比: 1.808.70000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 再生加熱アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPCD0038 再生密粒度(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm TTPT00284 80.70% アスファルト乳剤(JISK2208) TTPC00026 アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) アスファルト乳剤(浸透用) TTPT00026 7.17% PK-3プライムコート用 PK-3プライムコート用 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.49% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 平均幅員3.0m超 B=50 1層当リ平均仕上リ厚(mm) A=4 再生密粒度アスファルト混合物(20) C=6E=2 PK-3 G=1H=1 -(全ての費用) I=1【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0057 表

M-30 全仕上り厚100mm 1層施工 1 57% 労務構成比: 37 08% 材料構成比: 51 35% 市場単価構成比: 0 00% 煙港単価: 637 83000

	4構成比: 51.35% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	637.83000
	単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ	モータグレーダ		MTPC00176
土工用・排2014 7.99%	土工用・排2014		MTPT00176
ブレード幅3.1m	ブレード幅3.1m		
<賃>ロードローラ(マカダム)	ロードローラ		KTPC00047
質量10~12t 1.00%	[マカダム]質量10t~12t		KTPT00047
排出ガス対策型(第1,2次基準値)			
<賃>タイヤローラ	<賃>タイヤローラ		KTPC00074
質量13~14t 0.99%	質量13~14t		KTPT00074
排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音			
その他(機械)	 その他(機械)		EK009
			RTPC00006
16.31%			RTPT00006
普通作業員			RTPC00002
5.97%			RTPT00002
特殊作業員			RTPC00001
1777/11 (1777/11) 5.32%	1寸7本下来貝		RTPT00001
土木一般世話役			RTPC00009
4.37%			RTPT00009
その他(労務)	その他(労務)		ER009
C 42 1B (23 9M)	(210)		211000
	l		

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0057 表

当り M-30 全仕上り厚100mm 1層施工 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 637.83000 37.08% 51.35% 0.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 粒度調整砕石 再生粒度調整砕石 TTPCD0021 TTPT00357 $30 \sim 0$ mm 47.84% RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm 軽油 TTPC00013 軽油パトロール給油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 3.03% その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 A=6 M-30 E = 100全仕上り厚(mm) H=1 -(全ての費用) 【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0058 表

	-30				1	m2 当り
機械構成比: 5.72%	8.33% 材	料構成比: 75.9		0.00%	標準単価:	1,289.30000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(勇	東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ			モータグレーダ			MTPC00176
土工用・排2014	3.95%		土工用・排2014			MTPT00176
ブレード幅3.1m			ブレード幅3.1m			
<賃>ロードローラ(マカダム)			ロードローラ			KTPC00047
質量10~12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値) 	0.49%		[マカダム]質量10t~12t			KTPT00047
<賃>タイヤローラ			<賃>タイヤローラ			KTPC00074
質量13~14t	0.49%		質量13~14t			KTPT00074
排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音						
その他(機械)			その他(機械)			EK009
運転手(特殊)	8.06%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	2.95%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	0.00%		特殊作業員			RTPC00001
	2.63%					RTPT00001
土木一般世話役	2.16%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)			ER009

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0058 表

当り 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30 機械構成比: 5.72% 75.95% 市場単価構成比: 標準単価: 1,289.30000 労務構成比: 18.33% 材料構成比: 0.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 再生クラッシャラン クラッシャラン TTPCD0018 TTPT00346 $30 \sim 0$ mm 74.21% 40 ~ 0mm [標準数量]全仕上り厚150mm 軽油 TTPC00013 軽油パトロール給油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.50% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 A=100 全仕上り厚(mm) B=3 RC-30 -(全ての費用) D=1【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

SPK25040248

単第0 -0059 表

頁0 -0095

アスカーブ 断面積215cm2以上235cm2未満 再生細粒度アスファルト混合物(13) 当り

		料構成比: 42.77%		0.00%	標準単価:	1,217.40000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(勇		単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 2t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	2.34%	(ダンプトラック[オンロード 2t積級 (タイヤ損耗費及び補修費	_		MTPC00016T1 MTPT00016T1
アスファルトカーバ ガソリンエンジン駆動式 能力4.0~4.5m3/h	1.33%	-	アスファルトカーバ ガソリンエンジン駆動式 能力4.0~4.5m3/h			MTPC00055 MTPT00055
その他(機械)		=	その他(機械)			EK009
普通作業員	24.13%	ž į	普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.80%	=	上木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
 特殊作業員 	8.94%	4	寺殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
運転手(一般)	7.46%	ì	運転手(一般)			RTPC00007 RTPT00007
その他(労務)			その他(労務)			ER009
再生加熱アスファルト混合物 再生細粒度(13)	41 . 45%	F	再生細粒度アスコン 13			TTPC00025 TTPT00025

アスカーブ SPK25040248 単第0 -0059 表 断面積215cm2以上235cm2未満 再生細粒度アスファルト混合物(13) 当り 機械構成比: 3.89% 材料構成比: 42.77% 市場単価構成比: 標準単価: 1,217.40000 労務構成比: 53.34% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 0.91% ガソリン.レギュラー ガソリンレギュラースタンド TTPC00014 スタンド渡し,スタンド給油 TTPT00014 0.34% その他(材料) EZ009 その他(材料) 積算単価 積算単価 E9999 断面積215cm2以上235cm2未満 A=6 B=2 再生細粒度アスファルト混合物(13) C=1 D=1 E=1 -(全ての費用)

区画線設置(溶融式) 破線 15㎝

SDT00001

単第0-0060 表

空間(2017年) 882年 - 15cm	30100001				1000	m ≚
文献_136 	数量	 単位	単価	金額	備考	
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 破線_15cm	1,000.000	m	1100	AL HA	im J	
時間的制約なし トラフィックペイント(JISK5665_3種1号)	500 500	Lan				
溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白 ガラスビーズ(JISR3301_1号)	598.500	kg				
粒度0.106~0.850mm	26.250	kg				
プライマー トラフィックペイント接着用	26.250	kg				
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	46.200	L				
諸雑費	1	式				
*** 合計 ***	1,000	m				
* * * 単位当たり * * *	1	m				
A=1 昼間施工 C=5 破線_15cm E=1 アスファルトに設置の場合			B=1 白色 D=1 塗布厚 F=1 時間的	t=1.5mm 制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 -	の費用)		

SDT00001

単第0-0060 表

区画線設置(溶融式) 破線_15cm 1000 名称・規格など 数量 金額 単位 単価 備考

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0061 表

<u>破線_30cm</u>					 1000	m	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】							
破線_30cm	1,000.000	m					
時間的制約なし							
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号)							
溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	1,186.500	kg					
ガラスビーズ(JISR3301_1号)							
粒度0.106~0.850mm	52.500	kg					
プライマー							
トラフィックペイント接着用	52.500	kg					
軽油							
パトロール給油,2~4KL積載車給油	76.650	L					
	1	式					
*** 合計 ***	1,000	m					
* * * 単位当たり * * *	1	m					
			B=1 白色				
C=7				t=1.5mm			
C=7				t=1.5mm 制約なし			
			H=1 - 時间的	きょうかん			
1				一			
I=1 -			J=1 -(主 C	の費用)			

区画線設置(溶融式) 破線_30cm 単第0 -0061 表 SDT00001 1000 名称・規格など 数量 金額 単位 単価 備考

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0062 表

実線_15cm					 1000	m	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】							
実線_15cm	1,000.000	m					
時間的制約なし							
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号)							
溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	598.500	kg					
ガラスビーズ(JISR3301_1号)							
粒度0.106~0.850mm	26.250	kg					
プライマー							
トラフィックペイント接着用	26.250	kg					
軽油							
パトロール給油,2~4KL積載車給油	42.000	L					
諸雑費							
HI THE SECOND SE	1	式					
*** 合計 ***	1,000	m					
* * * 単位当たり * * *	1	m					
A=1 昼間施工			B=1 白色				
C=1				t=1.5mm			
C=1				t=1.5mm 制約なし			
			H=1	言語なり			
1				一			
I=1 -			J=1 -(宝C	の費用)			

区画線設置(溶融式) 実線_15cm 単第0 -0062 表 SDT00001 1000 名称・規格など 数量 金額 単位 単価 備考

頁0 -0103

施工単価表

農業用水管復旧工

V000001600

単第0 -0063 表

_表 未用小目该旧上	VUUUUU I	600			単第0 -0063 表 1 式 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
硬質塩化ビニル管据付工	744	=			単第0-0064 表
呼び径 75mm	142	m			
薄肉管(VU)(JISK6741)PE					
呼び径75(89×2.7×4)	36	本			
PVC/バルブ ボール弁					
ソケット形 80	4	個			
水道用硬質ポリ塩化ビニル管継手					
バルブ用ソケット HITS継手 AS-21 75	8	個			
水道用硬質ポリ塩化ビニル管継手					
チーズ TS継手 75	3	個			
水道用硬質ポリ塩化ビニル管継手					
90°IルボHITS継手 AS-21 75	9	個			
水道用硬質ポリ塩化ビニル管継手					
ソケット TS継手 75	29	個			
*** 単位当たり ***	1	式			
	1	10			
	1	1	1	1	

硬質塩化ビニル管据付工

SQ100

単第0 -0064 表

: 負温化ビール自治的工 <u>び径 75mm</u>	30100				
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
配管工	0.100	人			0.1*1
普通作業員	0.180	人			0.18*1
*** 合計 ***	10	m			
* * * 単位当たり * * *	1	m			
A=8 呼び径 7.5 mm			B=0 割増係数	数	

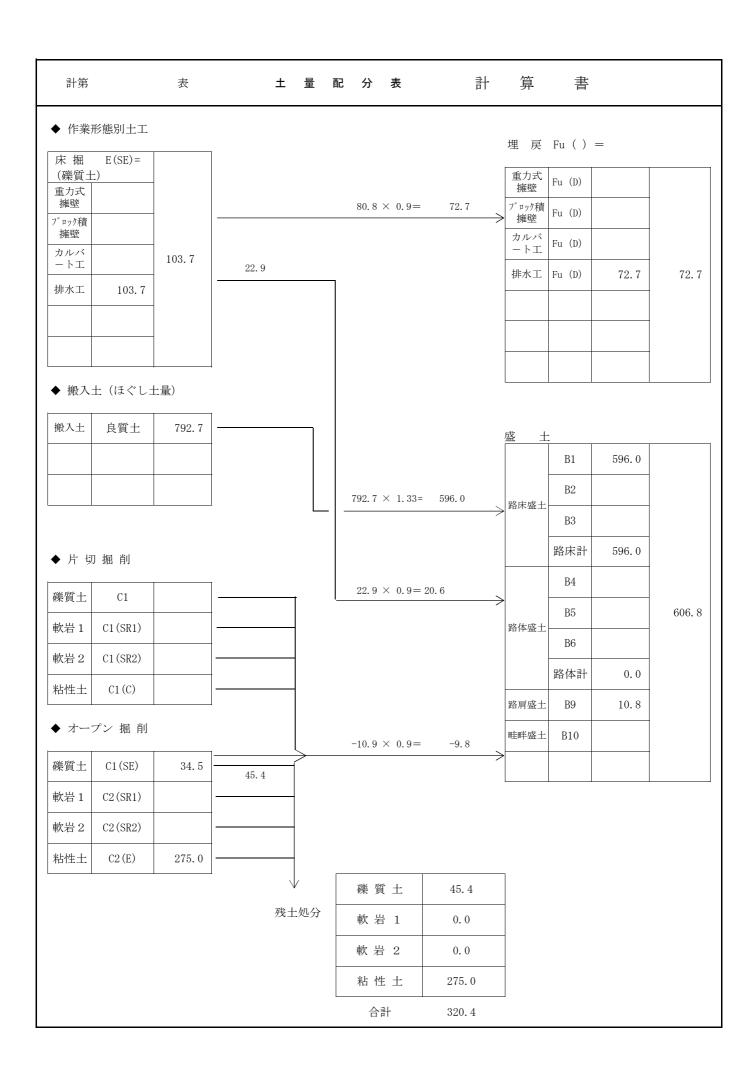
数量計算書

-市道大和町原田見熊線道路改良工事(その2)-

	7.	太 工 事	費内	訳書				
費目	工 種	種 別	細別	規格	単 位	数量	計上	摘要
道路改良								
	道路土工							
		掘削工	掘削	レキ質土	m3	34. 5	30	C1
			表土すき取り	粘性土	m3	275. 0	280	C2
		路床盛土工		4. 0≦W	m3	596. 0	600	B1
		路肩盛土			m3	10.8	10	В9
		残土処理工	残土処理		m3	320. 4	320	
		搬入土	購入土	良質土 (ほぐし土量)	m3	792. 7	790	運搬V=660.6m3
	地盤改良工							
		路床安定処理工	安定処理	処理厚さ70cm	m2	217. 7	218	11.3t/100m2
	法面工							
		防草対策工	防草対策工	法肩t=7cm	m2	469.8	470	LC03
				法尻t=7cm	m2	59. 9	60	LC04
	嵩上工							
		嵩上工	嵩上工		m	4. 8	5	
		シールコンクリート	シールコンクリート		m2	11. 4	11	
	排水構造物工							
		作業土工	床 掘	レキ質土	m3	103. 7	100	
			埋 戻	Fu (D)	m3	72. 7	70	
			基面整正	レキ質土	m2	127. 5	130	K
		側溝工	プレキャストU型側溝	KF200	m	10. 9	11	
			自由勾配側溝-4	B300-H400~700	箇所	1.0	1	L= 51.1 m
				インバートコン クリート	m3	1.8	2	
				コンクリート蓋	枚	38. 0	38	
				グレーチング蓋	枚	5. 0	5	
		管渠工	重圧管	φ 200	m	29. 5	30	
			II.	φ 300	m	10. 0	10	
			11	φ 450	m	9. 2	9	
		集水桝	M1-B600-L600-H	H=1000	箇所	1. 0	1	
			M1-B300-L300-H1000	NK桝相当品	箇所	1. 0	1	

		4	大 工 事	費 内	訳書				
費	目	工 種	種 別	細別	規格	単 位	数量	計上	摘 要
				M2-B500-L500-H	H=500	箇所	2. 0	2	
				11	H=600	箇所	2. 0	2	
				11	H=700	箇所	1. 0	1	
				M2-B600-L600-H	H=700	箇所	2. 0	2	
				マンホ-ル高さ 調整	鉄蓋設置工	箇所	4. 0	4	
				調整金具	PHW25	個	2. 0	2	
				"	PHW45	個	1.0	1	
				調整リング	PHR-5	個	6. 0	6	
				"	PHR-10	個	3. 0	3	
			地下排水工	地下排水	波状管φ100 S-30	m	69. 0	69	
			場所打水路工	U-2型水路	В300-Н375	m	56.8	57	
				U-3型水路	В300-Н400	m	29. 3	29	
			排水工	縦排水工	BF250	m	3. 7	4	
				路肩排水工A	プレキャスト側溝 B300-H300	箇所	3. 0	3	
		構造物撤去工							
			構造物取壊し工	舗装版取壊し	t =5 c m	m2	192.6	193	AsB
			運搬処理工	殼運搬処理	アスファルト殻	m3	9.6	10	9.6×2.35=23t
		舗装工							
			車道舗装	表層工	再生密粒度アスコン t = 5 cm	m2	743. 7	744	
			<i>II</i>	上層路盤工	粒調砕石 t =10 cm	m2	763. 9	764	
			II.	下層路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	784. 1	784	
			路肩舗装	表層工	再生密粒度アスコン t = 5 cm	m2	275. 1	275	
			II.	路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	275. 1	275	
			取付舗装	表層工	再生密粒度アスコン t = 5 cm	m2	18. 1	18	
			"	路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	18. 1	18	
			昇降路舗装	表層工	コンクリート t = 7 cm	m2	57. 3	57	V=4m3
			II.	路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	57. 3	57	
			アスカーブ			m	48. 4	48	
		区画線工							
			区画線設置	溶融式	破線 15cm 白	"	65. 0	65	中央線

		7.	本 工 事	費内	訳書				
費	目	工 種	種別	細 別	規格	単 位	数量	計上	摘要
				溶融式	破線 30cm 白	"	10. 5	11	車線境界線
					実線 15cm 白	"	229. 0	229	
		復旧工							
			農業用水管復旧工	VU-TS直管	φ 75	m	142. 0	142	
				バルブ	φ 75	個	4. 0	4	
				WU−TSバルブ ソケット	φ 75	個	8. 0	8	
				VU-TSチーズ	φ 75	個	3. 0	3	
				VU-TSエルボ	φ 75	個	9. 0	9	
				VU-TSソケット	φ 75	個	29. 0	29	



計第 表	道路	±	数	量 集 計	表
名称	規格	形状寸法	単 位	合 計	摘 要
掘削工	機 械	レ キ 質 土 C1(SE)	m3	34. 5	
掘削工 (表土鋤取)	機械	粘性土 C2(C)	m3	275. 0	
路床盛土工	4.0≦₩	B1	m3	596. 0	
路肩盛土工	1.0≦₩<2.5	В9	m3	10.8	
法面整形工	法面整形 (盛土部)	L2 (SE)	m2	130. 6	

計第	表		掘	削工		計	算	書				
測 点	距離	オープ 断面積	ン掘削 平 均	C1(SE) 立 積	表土す 断面積	き取り 平 均	C2(E) 立 積	断面積	平均	匀	立	積
KE11-2												
No. 60												
KA11-2												
No. 62												
KE12-1												
No. 63												
KE12-2												
No. 64												
NO. 64+17. 0												
KA12-2												
NO. 65+10. 0												
KA13-1												
No. 66												
No. 67												
KE13-1												
No. 68												
KE13-2												
N069+15. 0												
No. 70		0. 7			1.5							
KA13-2	8.4	2. 1	1. 40	11.8	1. 9	1.70	14. 3					
No. 71	11.6	0. 2	1. 15	13. 3	2. 4	2. 15	24. 9					
No. 72	20.0	0.0	0. 10	2. 0	2. 5	2.45	49. 0					
KA14-1	12.3	0.0	0.00	0.0	2. 5	2.50	30.8					
No. 73	7.7	0.0	0.00	0.0	2.8	2.65	20. 4					
KE14-1	17.3	0. 4	0. 20	3. 5	3. 1	2. 95	51. 0					
KE14-2	6.3	0. 2	0. 30	1. 9	2. 9	3. 00	18. 9					
No. 75	16. 4	0.0	0. 10	1. 6	2. 6	2. 75	45. 1					
KA14-2	8.6	0. 1	0. 05	0.4	2. 2	2.40	20. 6					
合 計				m3 34. 5			m3 275. 0					

計第	表		路床	E盛土		計	算	書		
測 点	距離	4.0≦ 断面積	≦W 平均	B1 立 積	2.5≦\ 断面積	W≦4.0 平 均	B2 立 積	1.0≦ 断面積	W≦2.5 平 均	B3 立 積
KE11-2										
No. 60										
KA11-2										
No. 62										
KE12-1										
No. 63										
KE12-2										
No. 64										
No. 64+17. 0										
KA12-2										
No. 65+10. 0										
KA13-1										
No. 66										
No. 67										
KE13-1										
No. 68										
KE13-2										
N069+15. 0										
No. 70		3. 8						0.0		
KA13-2	8. 4	4. 1	3. 95	33. 2						
No. 71	11.6	4. 5	4. 30	49. 9						
No. 72	20.0	4.8	4. 65	93. 0						
KA14-1	12. 3	4.8	4. 80	59. 0						
No. 73	7. 7	5. 9	5. 35	41. 2						
KE14-1	17. 3	7. 8	6. 85	118. 5						
KE14-2	6.3	7. 0	7. 40	46. 6						
No. 75	16.4	6. 2	6. 60	108. 2						
KA14-2	8.6	4.6	5. 40	46.4						
合 計				m3 596. 0			m3 0. 0			0

計第	表		路扉	育盛土		計	算	書		
測 点	距離	断面積	平均	B9 立 積	断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積
KE11-2										
No. 60										
KA11-2										
No. 62										
KE12-1										
No. 63										
KE12-2										
No. 64										
KA12-2										
No. 65+10. 0										
KA13-1										
No. 66										
No. 67										
KE13-1										
No. 68										
KE13-2										
N069+15. 0										
		0.1								
No. 70	0 :	0.1	0.10							
KA13-2	8. 4	0. 1	0. 10	0.8						
No. 71	11.6		0. 10	1. 2						
No. 72	20.0	0.1	0. 10	2.0						
KA14-1	12. 3		0. 10	1. 2						
No. 73	7. 7		0. 10	0.8						
KE14-1	17. 3		0. 10	1.7						
KE14-2	6.3	0.1	0. 10	0.6						
No. 75	16. 4	0.1	0. 10	1.6						
KA14-2	8.6	0.1	0. 10	0.9						
				m3						
合 計				10. 8						

計第	表		法面整形工	集計表	計	算	書	
			法面整形					
		L1 (SE)	法面整形 L2(SE)					
法面整形 左								
法面整形 右		0.0	130. 6					
合 計		m2 0. 0	m2 130. 6					

計第	表		法面磛	整形 右		計	算	書			
測 点	距離	法長	面整形 平 均	L1 (SE) 面 積	法 長	整形 平 均	L2(SE) 面 積	法長	平均	面	積
KE13-2											
ILIO E											
N069+15. 0											
					1.0						
No. 70	2. 1				1.0	1.00	2. 1				
	2. 5				1.0	1.00	2. 5				
					1. 0						
KA13-2	4. 7				1.0	1.00	4. 7				
No. 71	11.6				1.0	1.00	11. 6				
	9. 1				1.0	1.00	9. 1				
					1.0						
No. 72	9.6				1.0	1.00	9. 6				
KA14-1	12. 3				1. 1	1.05	12. 9				
	4. 7				1. 1	1. 10	5. 2				
	3.0				0.0						
					0.0						
	3.0				1. 1	0.55	1. 7				
KE14-1	18. 6				1.5	1.30	24. 2				
KE14-2	6. 6				1.4	1. 45	9. 6				
	7.8				1.4	1.40	10. 9				
	4.0				0.0	0.70	2. 8				
					0.0						
	4. 0				1.4	0.70	2.8				
No. 75	6. 2				1.4	1.40	8. 7				
	7. 5				1.4	1.40	10. 5				
KA14-2					1. 2						
合 計				m2 0. 0			m2 130. 6				

計第	表		地	盤;		I			数	量			計	表	_
名	称	規		格	形	状	寸	法	単位		合	計		摘	要
路床安定処	0.理工	セメン	⁄ ト安定	処理		t=70) cm		m2		217	7.7			

計第	表		地盤	改良工		計	算	書			
測 点	距離	路床安定幅	区処理工 平 均	W4 面 積	幅	平 均	面積	幅	平均	面	積
KE11-2											
No. 60											
KA11-2											
No. 62											
KE12-1											
No. 63											
KE12-2											
No. 64											
NO. 64+17. 0											
KA12-2											
NO. 65+10. 0											
KA13-1											
No. 66											
No. 67											
KE13-1											
No. 68											
KE13-2											
N069+15. 0											
No. 70		4. 1									
KA13-2	8. 4	1. 9	3. 00	25. 2							
No. 71	11.6	2. 3	2. 10	24. 4							
No. 72	20.0	2. 1	2. 20	44. 0							
KA14-1	12. 3	2. 1	2. 10	25.8							
No. 73	7. 7	1. 5	1. 80	13. 9							
KE14-1	17. 3	0. 7	1. 10	19. 0							
KE14-2	6. 3	2. 3	1. 50	9. 5							
No. 75	16. 4	1. 9	2. 10	34. 4							
KA14-2	8.6	3. 1	2. 50	21.5							
合 計				m2 217. 7							

計第	表		法 置	五工			数	量	集	計	表	
名	称	規	格	形	状 寸	法	単 位	<i>é</i>	計		摘	要
防草対策工	(法肩)	コンクリ-	- F		t=7 cm	1	m2		469.8			

計第	表		法面工	集計表		計	算	書	
		ı	防草対策工)	盛土 植生			
		L CO3	L CO4		L2				
防草対策工 左									
防草対策工 右		469.8	59.9						
防草対策工 右									
盛土 植生					0.0				
合 計		m2 469. 8	m2 59. 9		m2 0. 0				

計第	表		防草対策	工法肩 右		計	算	書		
測 点	距離	防草対策 法 長	第工法肩 平 均	LC03 面 積	防草対策 法 長	策工法尻 平 均	LC04 面 積	盛士 法 長	植生 平 均	L2 面 積
NOCC NOCO 15 0		仏 天	干均		伍 天	干均			平均	田 傾
N066∼N069+15. 0				237. 3			59. 9			
No. 70		2. 2								
	2. 5	2. 2	2. 20	5. 5						
		1.8								
KA13-2	4. 7	1.8	1.80	8. 5						
No. 71	11. 6	1.8	1.80	20. 9						
	9. 1	1.8	1. 80	16. 4						
		1.8								
No. 72	9. 6	1.8	1. 80	17.3						
KA14-1	12. 3	1.8	1.80	22. 1						
	4.7	1.8	1.80	8. 5						
	3. 0	1.0	1. 40	4.2						
		1.0								
	3.0	2. 2	1. 60	4.8						
KE14-1	18.6	2. 6	2. 40	44. 6						
KE14-2	6.6	2. 6	2. 60	17.2						
	7.8	2. 6	2. 60	20. 3						
	4. 0	1. 0	1. 80	7. 2						
	1. 0	1. 0								
	4.0									
V 55	4.0	2. 1	1. 55	6. 2						
No. 75	6. 2	2. 1	2. 10	13. 0						
	7. 5	2. 1	2. 10	15.8						
KA14-2		2. 0								
				m2			m2			n
合 計				469.8			59. 9			0.0

計第	表	重力式コン	クリート擁壁エ	数	量 集 計	表
名	称	規格	形状寸法	単 位	合 計	摘 要
コンクリート排	権壁工					
		嵩上工		m	4.8	
		シールコンクリー	t=7cm	m2	11. 4	

計第 君	Ę	嵩上工		Ž	Œ	長	調	書		
	左	側				右		側		
測	点	延 長 (ヶ所)	摘要		測	点		延 長 (ヶ所)	摘	要
No. 70+11. 0		4.8								
左 俱	』計	m 4. 8			右側	』計		m 0. 0		
左右·	合計	m 4. 8								

計第 表 シーク	ルコンクリート	延 長 調	書
左	側	右	側
測 点	延 長 (ヶ所) 摘 要	測 点	延 長 (ヶ所) 摘 要
NO. 49+11. 1 ∼ NO. 50+12. 0			
No. 50+16. 2 ∼ No. 52+4. 7			
No. 52+18. 6 ∼ No. 52+4. 8			
合計	0.0 = 0.15		
面積	0.0		
NO. 72+16. 5 ∼ NO. 73+13. 5	17.0		
No. 73+19. 5 ∼ No. 74+11. 0	11.5		
合計	28.5 W=0.40		
面積	11.4		
合計	m2 11. 4		

計第 表	排 2	k I	数	量 集 計	表
名 称	規格	形状寸法	単位	合 計	摘 要
土 工					
床掘	レキ質土	E (SE)	m3	103. 7	
埋 戻	埋戻種別 (D)	Fu (D)	"	72. 7	
基面整正	レキ質土	K	m2	127. 5	
側溝工	プレキャストU型側溝	KF200	m	10. 9	
	自由勾配側溝-4	B300-H400∼700	箇所	1. 0	L= 51.1
管渠工	重圧管	φ 200	m	29. 5	
	II	φ 300	m	10. 0	
	IJ	φ 450	m	9. 2	
集水桝	M1-B600-L600-H	H=1000	箇所	1.0	
	M1-B300-L300-H1000	NK桝相当品	箇所	1.0	
	M2-B500-L500-H	H=500	箇所	2. 0	
	II	H=600	箇所	2. 0	
	II	H=700	箇所	1.0	
	M2-B600-L600-H	H=700	箇所	2. 0	
	マンホール高さ調整	鉄蓋設置工	箇所	4. 0	
	調整金具	PHW25	個	2. 0	
	II	PHW45	個	1.0	
	調整リング	PHR-5	個	6. 0	
	II	PHR-10	個	3. 0	
	II	PHR-15	個	0.0	
地下排水工	地下排水	波状管 φ 100 C-30	m	69. 0	
場所打水路工	U-2型水路	В300-Н375	m	56. 8	
	U-3型水路	B300-H400	m	29. 3	
排水工	縦排水工	BF250	m	3. 7	
	路肩排水工A	プ [°] レキャスト側溝 B300- H300	箇所	3. 0	

計第	表	排水構造物工 作業土工		集計表	計	算	書		
			E (SE)		FU (D)		K		
左側			33. 1		22.4		39. 5		
右側			49.3		33. 2		80.6		
集水桝	個数								
M1-B600-L600-H1000	1.0	5.8	5.8	5. 0	5. 0	1. 0	1.0		
M1-B300-L300-H1000	1.0	1. 2	1.2	0.9	0.9	0.4	0.4		
M2-B500-L500-H500	2. 0	1. 6	3. 2	1. 3	2. 6	0.8	1.6		
M2-B500-L500-H600	2.0	1. 9	3.8	1.5	3. 0	0.8	1.6		
M2-B500-L500-H700	1.0	2. 3	2.3	1.8	1.8	0.8	0.8		
M2-B600-L600-H700	2. 0	2. 5	5.0	1.9	3.8	1.0	2.0		
合 計			m3 103. 7		m3 72. 7		m3 127. 5		

計第	表	排水樟	造物工・	作業土工(2	左側)	計	算	書		
測 点	距離	床堀(レ		E (SE)	埋	戻	Fu (D)	基面	整正	K
		断面積	平 均	立 積	断面積	平均	立積	幅	平 均	面積
No. 69+15										
No. 70										
KA13-2										
No. 70+13. 6										
(横断管)										
No. 71										
No. 72										
KA14-1										
NO. 72+16. 2		0. 7			0.5			0.4		
(横断管)	9. 2	0. 7	0.70	6. 4	0.5	0. 50	4. 6	0. 4	0.40	3. 7
		0. 5			0.3			0.7		
No. 73	3. 0	0. 5	0.50	1. 5	0.3	0. 30	0. 9	0.7	0.70	2. 1
KE14-1 (NO. 74)	16. 7	0. 7	0.60	10.0	0.3	0.30	5. 0	0.7	0.70	11. 7
KE14-2	5. 9	0. 4	0. 55	3. 2	0.2	0. 25	1. 5	0. 7	0.70	4. 1
No. 75	15. 8	0. 5	0. 45	7. 1	0. 5	0. 35	5. 5	0.7	0.70	11. 1
KA14-2	8. 6	0. 5	0.50	4. 3	0.5	0. 50	4. 3	0. 7	0.70	6. 0
	1. 1	0. 5	0.50	0.6	0. 5	0. 50	0.6	0.7	0.70	0.8
NO. 74+16. 8 (横断管)										
合 計				m3 33. 1			m3 22. 4			m2 39. 5

計第	表	排水樟	请造物工 • ·	作業土工(右	5側)	計	算	書		
測 点	距離	床堀(レ	キ質土)	E (SE)	埋	戻	Fu (D)	基面	整正	K
		断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積	幅	平均	面積
KE13-2 (NO. 69)										
		0. 2			0. 2			0. 7		
No. 70	1. 4	0. 2	0. 20	0.3	0. 2	0. 20	0. 3	0. 7	0. 70	1.
KA13-2	8. 5	0. 3	0. 25	2. 1	0. 2	0. 20	1. 7	0. 7	0. 70	6.
No. 71	11. 6	0. 3	0. 30	3. 5	0. 2	0. 20	2. 3	0. 7	0. 70	8.
No. 72	20. 0	0.4	0. 35	7. 0	0.3	0. 25	5. 0	0. 7	0. 70	14.
KA14-1	12. 3	0. 5	0. 45	5. 5	0.3	0.30	3. 7	0.7	0.70	8.
	3. 0	0. 5	0. 50	1.5	0.3	0.30	0. 9	0. 7	0. 70	2.
		0. 5			0.3			0. 7		
	3. 2	0.5	0.50	1.6	0.3	0.30	1.0	0.7	0.70	2.
		0.3			0.2			0.4		
	10. 9	0.3	0. 30	3.3	0. 2	0.20	2. 2	0. 4	0.40	4.
		0.6			0.4			0.5		
No. 73	4. 2	0.6	0.60	2. 5	0.4	0.40	1. 7	0. 5	0. 50	2.
		0. 4			0.3			0. 7		
KE14-1 (NO. 74)	16. 9	0.4	0.40	6.8	0.3	0.30	5. 1	0. 7	0. 70	11.
KE14-2	6. 8	0.5	0. 45	3. 1	0.3	0.30	2. 0	0. 7	0. 70	4.
	5. 6	0. 5	0. 50	2.8	0.3	0.30	1. 7	0. 7	0.70	3.
		0.6			0.4			0. 5		
	5. 8	0.6	0.60	3. 5	0. 4	0.40	2. 3	0. 5	0.50	2.
N 75	4 *	0. 5	0.50		0.3	0.20	1.0	0. 7	0.70	
No. 75	4. 1 8. 3	0. 5	0. 50	2. 1	0. 3	0. 30	2. 1	0. 7	0. 70	2.
KA14-2	8.3	0.4	0. 45	3. /	0. 2	0. 25	2. 1	0. 7	0.70	5.
合 計				m3 49. 3			m3 33. 2			80. 6

計第	表	KF200		延	長 調	書	
	左	側			右	側	
測	点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
				No. 72+18. 7	∼ No. 73+0. 5		
		m				m	
	E 側 計	0. 0 m		右	側計	10.9	
<u> </u>	E右合計	10. 9					

計第表	由勾配側溝−4	延長調	書
左	側	右	側
測点	延 長 (ヶ所) 摘 要	測 点	延 長 摘 要
NO. 69+14. 2 ∼			
~ NO. 75+9. 6	51. 1		
	m		m
左側計	51. 1 m	右側計	0.0
左右合計	51. 1		

計第 表	重圧管φ200	延 長 調	書
左	側	右	側
測 点	延 長 摘 要	測点	延 長 (ヶ所) 摘 要
NO. 49+2. 1 ~ NO. 49+6. 3			
NO. 70+12. 9	9.3		
NO. 72+16. 5	9. 2		
NO. 74+17. 5	11.0		
No. 76+2. 6			
NO. 81+17. 5			
No. 82+7. 5			
左 側 計	m 29. 5	右側計	m 0. 0
左右合計	m 29. 5		

計第 表	重圧管φ300	延長調	書
左	側	右	側
測点	延 長 (ヶ所) 摘 要	測 点	延長 (ヶ所) 摘要
No. 47+10. 2 ~ No. 47+16. 4	1	NO. 48+18. 3 ~ NO. 49+0. 8	
NO. 58+7. 3 ∼ NO. 58+13. 6	3	No. 49+1. 2 ∼ No. 49+5. 2	
NO. 75+11. 5 ∼ NO. 75+14. 5	5	NO. 49+9. 3 ∼ NO. 49+11. 4	
No. 79+9. 6 ~ No. 79+18. 1	L	No. 52+18. 0 ∼ No. 53+7. 7	
No. 82+15. 2 ∼ No. 83+4. 0		No. 64+11. 4 ∼ No. 65+0. 4	
NO. 87+7. 8		No. 66+15. 0 ∼ No. 67+1. 9	
NO. 87+19. 0 ∼ NO. 88+1. 2		NO. 68+0. 9 ~ NO. 68+10. 0	
		NO. 72+16. 1 ∼ NO. 73+0. 2	4. 2
		No. 74+9. 7 ~ No. 74+15. 3	5. 8
		No. 78+8. 2 ~ No. 78+13. 7	
		No. 82+3. 5 ~ No. 82+8. 2	
		No. 85+8. 1 ∼ No. 85+12. 4	
左側計	m 0. 0	右側計	m 10. 0
左右合計	m 10. 0		

計第表	重圧管 φ450		延 長 調	書	
左	側		右	側	
測 点	延 長 (ヶ所)	摘要	測 点	延 長 (ヶ所)	摘要
NO. 52+19. 1 ∼ NO. 53+7. 6			No. 75+9. 1 ~ No. 75+12. 0		
No. 53+8. 0 ∼ No. 53+8. 0			NO. 88+0. 3		
NO. 57+17. 9 ∼ NO. 58+5. 2					
NO. 75+10. 2 NO. 75+11. 0	0.8				
NO. 75+11. 0	8.4				
左 側 計	9. 2		右 側 計	m 0.0	
左右合計	9. 2				

計第 表 M1-B	600-L600-H1000	延長調	書
左	側	右	側
測 点	延 長 摘 要	測 点	延 長 摘 要
NO. 75+11. 3	1.0		
左側計	箇所	右 側 計	箇所 0.0
左右合計	箇所 1.0	⇒ D/2 M1	3. 0

計第 表	M1-B3	:00-L300-H100	00	延	長 調	書	
	左	側			右	側	
測	点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
No. 75+9. 8		1.0					
		箇所				箇所	
左 側		1.0 箇所		右	側 計	0.0	
左右合	計	1.0					

計第	長 M2−B	500-L500-H50	0	延	長 調	書	
	左	側			右	側	
測	点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
No. 83+4. 0				No. 65+0. 8			
				No. 65+12. 8			
				No. 67+2. 3			
				No. 68+10. 4			
				No. 72+18. 6		1.0	
				NO. 73+0. 6		1.0	
				No. 78+14. 1			
左 俱	N 計	箇所 0.0		右(則計	箇所 2.0	
左右·	合計	箇所 2. 0					

計第 表	M2-B5	600-L500-H60	0	延	長 訴	書	
	左	側			右	側	
測,	点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
				NO. 48+18. 4			
				NO. 53+8. 1			
				NO. 64+11. 0			
				No. 66+14. 5			
				No. 68+0. 5			
				No. 72+15. 7		1. ()
				No. 74+10. 0		1.0)
				NO. 82+3. 1			
		/// = /				tetr =:	=
左 側 言	t	箇所 0.0		右(則計	箇所 2.0	
左右合言	†	箇所 2.0					

計第 表	M2-B500-L500-H70	00	延	長 調	書	
;	左 側			右	側	
測点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
			NO. 74+15. 6		1.0	
左側計	箇所 0.0 箇所		右侧	則計	箇所 1.0	
左右合計	固 <i>所</i> 1.0					

計第表	M2-B600-L600-H700	延長調	書
左	側	右	側
測点	延長 (ヶ所) 摘要	測 点	延 長 (ヶ所) 摘 要
		NO. 75+8. 7	1.0
		NO. 75+12. 4	1.0
/_ /Bil =⊥	箇所 0. 0	± /Bil =↓	箇所 2.0
左 側 計 左右合計	8所 2.0	右側計	2.0

マンホール高さ調整 計算書

_	マンハ	_	· -1, C	H-7 TE H	日子百	T		三田市			=四末b:11、 <i>L</i> 2	,		
番号	測	点	į	地盤高さ	計画高さ	差	高さ調整		金具 PHW-45	PHR-5	調整リング PHR-10	PHR-15	適	用
1	NO.43	+	2.24	387.23	387.252	0.022								
2	NO.43	+	19.65	387.10	387.104	0.004								
3	NO.46	+	0.00	386.70	386.766	0.066								
4	NO.47	+	12.95	386.56	386.671	0.111								
5	NO.49	+	0.75	386.57	386.900	0.330								
6	NO.49	+	10.70	386.65	387.035	0.385								
7	NO.50	+	12.93	387.05	387.007	-0.043								
8	NO.52	+	7.82	387.13	387.245	0.115								
9	NO.53	+	3.11	387.26	387.279	0.019								
10	NO.54	+	5.20	387.28	387.387	0.107								
11	NO.55	+	12.86	387.33	387.420	0.090								
12	NO.56	+	6.75	387.42	387.470	0.050								
13	NO.58	+	3.10	387.56	387.543	-0.017								
14	NO.58	+	12.90	387.64	387.570	-0.070								
15	NO.59	+	6.99	387.14	387.105	-0.035								
16	NO.59	+	18.91	386.86	386.819	-0.041								
17	NO.61	+	13.05	385.79	385.782	-0.008								
18	NO.62	+	16.15	384.86	385.193	0.333								
19	NO.65	+	11.33	384.39	384.503	0.113								
20	NO.66	+	19.54	384.22	384.366	0.146								
21	NO.67	+	11.08	384.14	384.206	0.066								
22	NO.67	+	19.67	384.08	384.019	-0.061								
23	NO.69	+	13.37	383.48	383.450	-0.030								
24	NO.70	+	5.49	383.51	383.326	-0.184	1						※注記	
25	NO.72	+	15.58	383.10	383.314	0.214	1	1			2			
26	NO.73	+	10.91	383.12	383.219	0.099	1		1	5				
27	NO.75	+	8.64	383.15	383.303	0.153	1	1		1	1			
28	NO.75	+	12.14	383.24	383.312	0.072								
29	NO.75	+	17.02	383.67	383.690	0.020								
30	NO.77	+	15.52	383.36	383.269	-0.091								
31	NO.79	+	19.49	383.06	383.138	0.078								
32	NO.80	+	10.42	382.83	382.997	0.167								
33	NO.81	+	1.98	382.83	382.752	-0.078								
34	NO.81	+	14.82	382.32	382.256	-0.064								
35	NO.81	+	1441	381.93	382.241	0.311								
36	NO.83	+	17.69	380.45	380.220	-0.230								
37	NO.84	+	11.29	379.99	379.796	-0.194								
38	NO.85	+	1.98	379.66	379.552	-0.108								
39	NO.85	+	5.73	379.51	379.506	-0.004								
40	NO.86	+	17.78	379.24	379.359	0.119								
		整	できない	・場合は, 彩	₽壁•直壁等	を調整して	高さを調整	する。						
	合計						4	2	1	6	3	0		

計第	表	地下排水工		克	正 正	長	調	書		
	左	側				右		側		
測	」点	延 長 (ヶ所)	摘要		測	点		延 長 (ヶ所)	摘	要
NO. 70+4. 0	~ NO. 75+12. 5	69. 0	M2-B600- L600-H700							
<u></u>	E側計	m 69. 0			右 俱	別計		m 0. 0		
左	E右合計	69. 0								

計第	表	J-2型水路工		延	長 調	書	
	左	側			右	側	
測	点	延 長 (ヶ所)	摘要	浿	点	延 長 (ヶ所)	摘要
NO. 47+17. 0	∼ NO. 49+5. 9			No. 42+10. 4	∼ NO. 45+10. 0		
No. 49+6. 7	∼ NO. 49+9. 9			No. 69+19. 0	∼ No. 72+15. 0	56.8	
				No. 72+15. 0	∼ No. 72+18. 2		
		m				m	
<u> </u>	三側 計	0. 0 m		右	5 側 計	56. 8	
ž		56. 8					

計第	表	U-3型水路工		延	長	調書	
	左	側			右	側	
測	点	延 長 (ヶ所)	摘要	浿	」 点	延 長 (ヶ所)	摘要
				No. 73+1. 0	~ No. 74	4+8.9 29.	3
		m					m
	三側 計	0. 0 m		<u>₹</u>	一側 計	29. 3	
左	右合計	29. 3					

計第表	縦排水工		延長調	書
左	側		右	側
測点	延 長 (ヶ所)	摘要	測点	延長 (ヶ所) 摘要
NO. 79+9. 2			NO. 44	
			No. 45+10. 7	
			NO. 47+1. 8	
			NO. 51+15. 6	
			NO. 54+14. 0	
			NO. 60+4. 4	
			NO. 61+15. 8	
			NO. 62+13. 9	
			NO. 66+5. 8	
			No. 70+3. 2	1.3
			No. 71+9. 7	1. 1
			No. 75+8. 1	1.3
			NO. 77	1. 0
			NO. 78+7. 2	
			NO. 80	
	m			m
左側計	0. 0 m		右側計	3. 7
左右合計	3. 7			

計第	表	路肩排水工A		延	長 調	書	
	左	側			右	側	
浿	点 点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
NO. 79+9. 2				NO. 44			
				NO. 45+10. 7			
				No. 47+1. 8			
				NO. 51+15. 6			
				NO. 54+14. 0			
				No. 66+5. 8			
				No. 70+3. 2		1.0	
				No. 71+9. 7		1.0	
				No. 75+8. 1		1.0	
				NO. 77			
				No. 78+7. 2			
				NO. 80			
		Art Er				http://	
<u> </u>	生側計	箇所 0.0		右(則計	箇所 3.0	
ž	左右合計	箇所 3.0					

計第	表	構 造	勿撤 去 工	数	量 集 計	表
名	称	規格	形状寸法	単位	合 計	摘 要
アスファル	卜剥取	剥取厚=0.05	AsBr	m2	192. 6	
				m3	9.6	192. 6×0. 05=

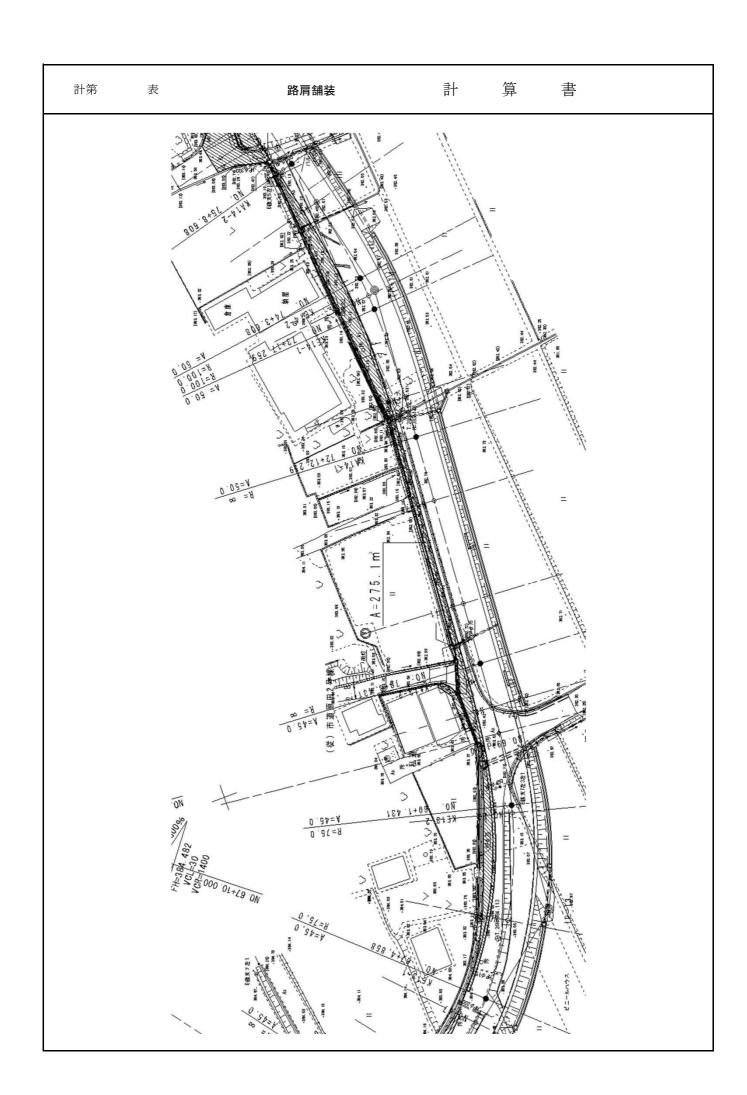
計第	表		舗装版	取壊し		計	算	書			
測 点	距離	As剥 幅	取 平 均	AsB 面 積	幅	平 均	面積	幅	平均	面	積
KE11-2											
No. 60											
KA11-2											
No. 62											
KE12-1											
No. 63											
KE12-2											
No. 64											
NO. 64+17. 0											
KA12-2											
NO. 65+10. 0											
KA13-1											
No. 66											
No. 67											
KE13-1											
No. 68											
KE13-2											
No. 69+15. 0											
No. 70		5. 1									
KA13-2	8. 4	5. 1	5. 10	42.8							
No. 71	11.6	0.0	2. 55	29. 6							
No. 72	20. 0	0.0	0. 00	0.0							
KA14-1	12. 3	0.0	0. 00	0.0							
No. 73	7. 7	0.0	0. 00	0.0							
KE14-1	17. 3	3. 5	1. 75	30. 3							
KE14-2	6. 3	3. 1	3. 30	20.8							
No. 75	16. 4	2. 6	2. 85	46. 7							
KA14-2	8.6	2. 6	2. 60	22. 4							
合 計				m2 192. 6	体 積 V=		× 0.05 =	m3 9. 6			

計第	表		舗	装工	数	量 集	計	表	
名	称	規	格	形状寸法	単位	合 計		摘	要
車道舗	装	表層	工	再生密粒度アスコン t= 5 cm	m2	743. 7			
		上層路	8盤工	粒調砕石 t=10 cm	"	763. 9			
		下層路	8盤工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	784. 1			
路肩舗	装	表層	工	再生密粒度アスコン t= 5 cm	m2	275. 1			
		路盤	 工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	275. 1			
取付道路	舗装	表層	工	再生密粒度アスコン t= 5 cm	m2	18. 1			
		路盤	 工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	18. 1			
昇降路舗	镁	コンク	リート	$\begin{array}{c} \sigma \text{ ck=18N/mm2} \\ \text{t= 7 cm} \end{array}$	m2	57.3			
		路盤	生 工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	57. 3			
アスカー	ーブ				m	48. 4			

計第	表		車道	道舗装		計	算	書		
測 点	距離	表 幅	軍工 平 均	W1 面 積	上層距幅	A盤工 平 均	W2 面 積	下層距幅	格盤工 平 均	W3 面 積
NO. 60		" 田	+ 20	四 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	'l'H	+ %	<u> </u>	"四	T 20	田 有
KA11-2										
NO. 62										
KE12-1										
NO. 63										
KE12-2										
NO. 64										
No. 64+17										
KA12-2										
No. 65+10										
KA13-1										
NO. 66										
NO. 67										
KE13-1										
NO. 68										
KE13-2										
No. 69+15										
No. 70		6. 81			7. 01			7. 21		
KA13-2	8.4	6.80	6.81	57. 2	7. 00	7. 01	58. 9	7. 20	7. 21	60. 6
NO. 71	11.6	6. 80	6. 80	78. 9	6. 90	6. 95	80. 6	7. 00	7. 10	82. 4
NO. 72	20.0	6. 80	6. 80	136. 0	7. 00	6. 95	139. 0	7. 20	7. 10	142. (
KA14-1	12.3	6. 80	6. 80	83. 6	7. 00	7.00	86. 1	7. 20	7. 20	88. 6
No. 73	7. 7	6. 65	6. 73	51. 8	6. 85	6. 93	53. 4	7. 05	7. 13	54. 9
KE14-1	17. 3	7. 00	6. 83	118. 2	7. 20	7. 03	121. 6	7. 40	7. 23	125. 1
KE14-2	6. 3	7. 00	7. 00	44. 1	7. 20	7. 20	45. 4	7. 40	7. 40	46. 6
No. 75	16. 4	6. 97	6. 99	114. 6	7. 17	7. 19	117. 9	7. 37	7. 39	121. 2
KA14-2	8.6	6. 80	6. 89	59. 3	7. 00	7. 09	61. 0	7. 20	7. 29	62. 7
合 計				m2 743. 7			m2 763. 9			m2 784. 1

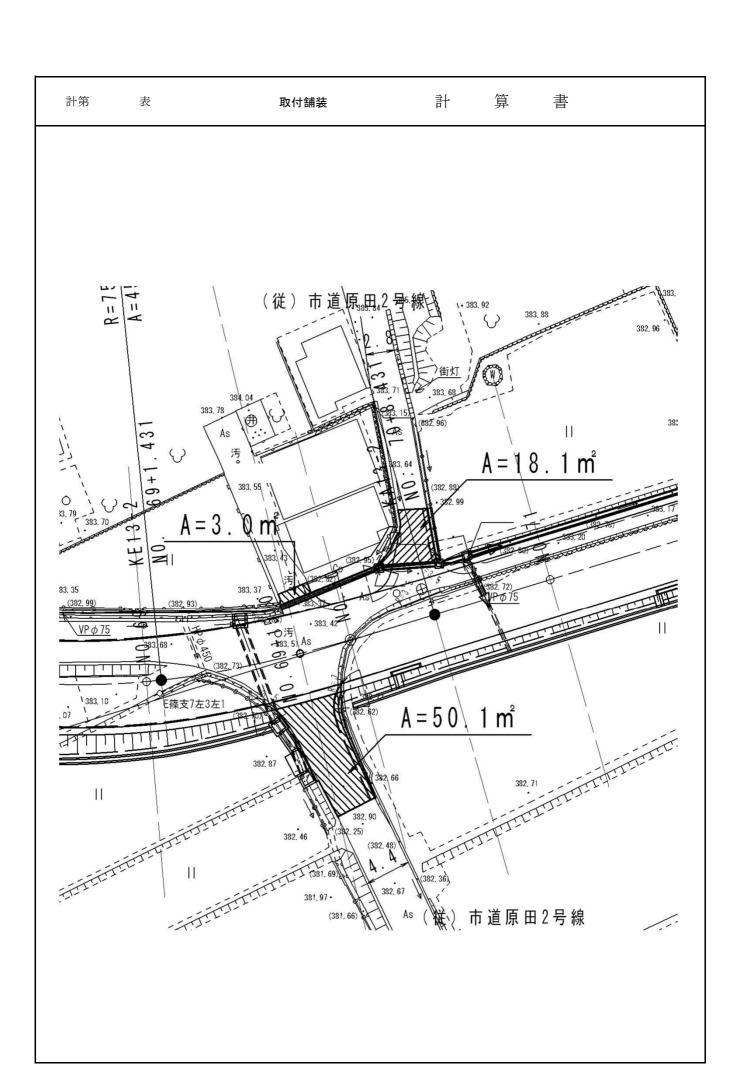
路肩舗装数量集計表

番 号	位 置	数量	単位	備考
1	No. 50付近 右側		m^2	
2	No. 55付近~No. 62付近 右側		m²	
3	No. 63付近 右側		m²	
4	No. 64付近~No. 67付近 左側		m²	
5	KE13-1付近~KA14-2付近 左側	275. 1	m²	
6	No. 76付近 左側		m²	
7	No. 81付近 左側		m²	
合 計		275. 1	m²	



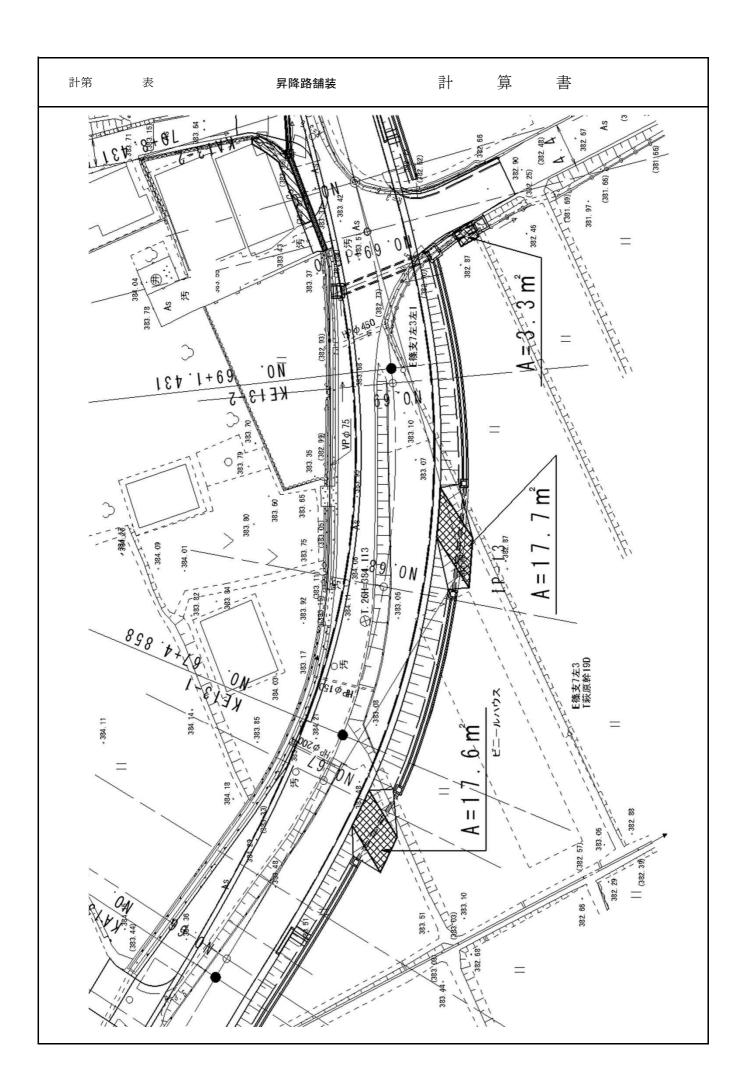
取付舗装数量集計表

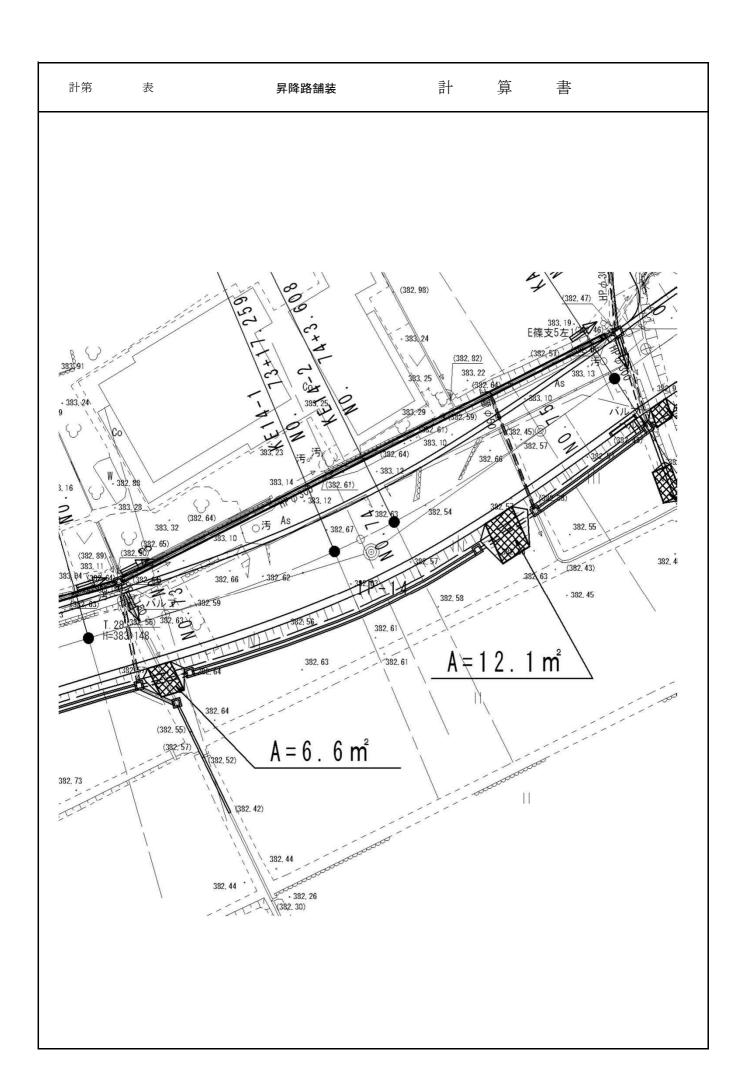
番号	位置	数量	単位	備考
1	No. 46付近 左側		m²	
2	No. 47+12付近 左側		m²	
3	KA9-2付近 左側		m²	
4	No. 52+6付近 左側		m²	
5	No. 53付近 左側		m²	
6	SP10付近 右側		m²	
7	EC10付近 左側		m²	
8	No. 58付近 左側		m²	
9	No. 58+13. 5付近 左側		m²	
10	No. 64+17. 0付近 右側		m²	
11	No. 65+10. 0付近 左側		m²	
12	No. 69+15. 0付近 右側		m²	
13	No. 69+15. 0付近 左側		m²	
14	KA13-2付近 右側	18. 1	m²	
15	KE15-1付近 右側		m²	
16	No. 80付近 右側		m²	
17	KE16-2付近 右側		m²	
18	No. 83付近 左側		m²	
19	No. 85付近 右側		m²	
20	No. 87付近 左側		m²	
21	No. 87付近 右側		m²	
合 計		18. 1	m²	



昇降路舗装数量集計表

番号	位 置	数量	単位	備	考
1	No. 49付近 右側		m²		
2	No. 58付近 左側		m²		
3	No. 59付近 左側		m²		
4	No. 60付近 左側		m²		
5	No. 62付近 左側		m²		
6	No. 67付近 右側	17. 6	m²		
7	No. 68付近 右側	17.7	m²		
8	No. 69+12付近 右側	3. 3	m²		
9	No. 73付近 右側	6. 6	m²		
10	No. 74+13付近 右側	12. 1	m²		
11	KA14-2付近 右側		m²		
12	KA14-2付近 右側		m²		
13	KE15-1付近 左側		m²		
14	No. 79+14付近 左側		m²		
15	No. 83付近 左側		m²		
16	No. 83+7. 5付近 右側		m²		
17	No. 83+12. 5付近 左側		m²		
18	No. 84+9. 0付近 左側		m²		
19	No. 84+12. 0付近 右側		m²		
合 計	j 	57. 3	m²		





計第表	アスカーブ		延	ł	美調	書		
左	側				右	側		
測 点	延 長 (ヶ所)	摘要	測		点	延 長 (ヶ所)	摘	要
No. 77+17. 0 ∼ No. 79+6. 7			No. 42+8. 6	~	NO. 43+17. 6			
			No. 44+0. 3	~	NO. 45+8. 1			
			NO. 45+10. 8	~	NO. 46+19. 2			
			No. 47+1. 9	~	NO. 47+15. 3			
			NO. 51+18. 1	~	No. 52+18. 5			
			No. 53+9. 0	~	NO. 54+13. 9			
			NO. 58	~	NO. 60+2. 6			
			No. 60+9. 6	~	NO. 61+14. 1			
			NO. 61+15. 9	\sim	NO. 62+12. 6			
			No. 65+0. 4	\sim	NO. 66+3. 3			
			No. 70+5. 7	~	NO. 71+9. 6	23. 9		
			No. 71+12. 3	\sim	NO. 72+16. 8	24. 5		
			NO. 75+11. 8	~	NO. 76+17. 1			
			No. 77+0. 8	~	NO. 78+4. 6			
			NO. 78+12. 2	~	NO. 79+18. 1			
左 側 計	m 0. 0			1 側	計	m 48. 4		
左右合計	m 48. 4							

計第	表	区(□ 線 □	Ľ		数	量 :	集計	表	
名	称	規格	形	状 寸	法	単 位	合	= +	摘	要
区画線設	置	溶融式	破絲	ł 15cm	白	IJ		65.0	車道「	中央線
		溶融式	破絲	ł 30cm	白	IJ		10.5	車道均	竟界線
			実絲	ł 15cm	白	"	2	229. 0		
				-						

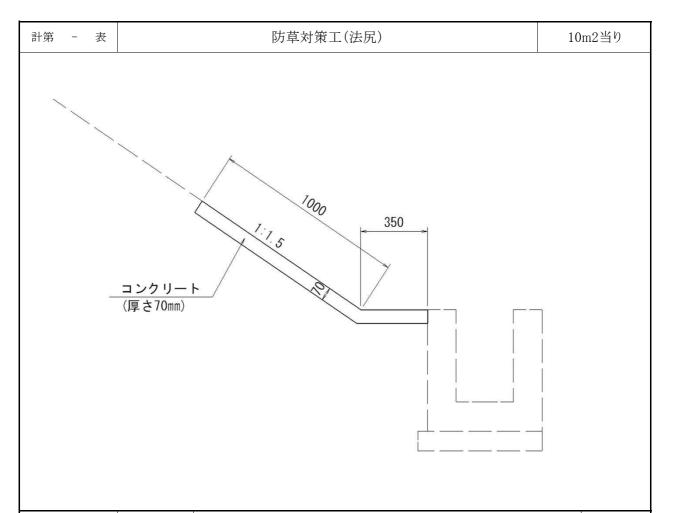
計第 表	区 画線設置工	延	長 調	書	
車道中央線					
実線 白色 t = 20cm					
NO. 86+13. 0 ∼ NO. 88+3. 0					
破線 白色 t=15cm					
No. 42+0 ∼ No. 86+13. 0	65.0 5.0m間隔	Pi			
ドット線 白色 t = 45 c m NO. 88+3. 0	50 c m間	杨			
車道境界線					
ドット線 白色 t=30cm	50cm間隔				
NO. 45+13. 5 ∼ NO. 46+3. 5		No. 52+19. 0	~ NO. 53+10. 0		
NO. 47+7. 0 ∼ NO. 47+18. 0		No. 64+10. 5	~ No. 64+19. 5		
No. 52+16. 0 ∼ No. 53+5. 0		NO. 69+9. 0	~ NO. 70+0. 0	5. 5	
No. 57+17. 5 ∼ No. 58+7. 5		NO. 84+17. 5	~ No. 85+10. 5		
No. 58+9. 5 ∼ No. 58+19. 5					
No. 65+6. 0 ∼ No. 65+17. 0					
No. 70+3. 0 ∼ No70+13. 0	5. 0				
NO. 75+12. 5 ∼ NO. 76+2. 5					
NO. 80+4. 5 ∼ NO. 80+14. 5					
NO. 81+8. 5 ∼ NO. 81+18. 5					
No. 87+2. 0 ∼ No. 87+12					
左 側 計	5. 0	右	側計	5. 5	
左右合計	10. 5				

計第 表 区	区画線設置工		延長調	書	
実線 白色 t = 15 c m					
NO. 42+0. 0 ∼ NO. 86+13. 0	125. 0		NO. 42+0. 0 ∼ NO. 86+13. 0	125. 0	
国道432号			国道432号		
左側計	m 125. 0		右 側 計	m 125. 0	
左右合計	250. 0				
30 c mドット線控除	-21.0	10. 5×2			
合 計	229. 0				
破線 白色 t=15 c m NO. 86+13.0 ~ NO. 88+3.0 国道432号世羅方面バス停破線			NO. 86+13. 0 ~ NO. 88+3. 0		
国担432万 世維ガロハヘ戸皈林	m 0. 0		国道432号大和方面バス停破線 右側計	m 0. 0	
左右合計	0. 0 m		1 <u>1</u> 199 61	0.0	
在和日前	0.0				
ゼブラ 実線 白色 t =45cm					
NO.87左			国道交差点部		
国道交差点部					
国道バス停部(世羅方面)	m			m	
左側計	0. 0 m		右側計	0.0	
左右合計	0.0				

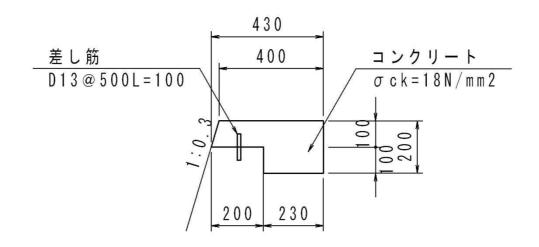
計第	表	補償	エ事エ	数	量 集 計	表
名	称	規格	形状寸法	単位	合 計	摘 要
農業用水管	復旧工	VU-TS直管	φ 75	m	142.0	
		バルブ	φ 75	個	4.0	
		VU-TSバルブソケット	φ 75	個	8.0	
		VU-TSチーズ	φ 75	個	3.0	
		VU-TSエルボ	φ 75	個	9.0	
		VU-TSソケット	φ 75	個	29.0	

計第 表	農業用水管復旧工	延	長	調	書	
VU-TS直管φ75	142. 0					
バルブ φ 75	4. 0					
VU-TSバルブソケットφ75	8. 0					
VU-TSチーズφ75	3.0					
VU-TSエルボφ75	9. 0					
VU-TSソケットφ75	29. 0					

種 別	規格	計算式	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	0.070*10.0	0 . 700 m3

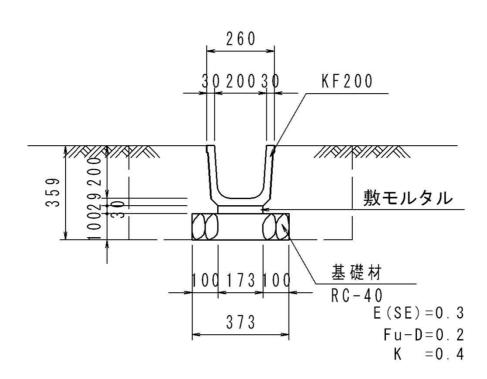


種 別	規格	計 算 式	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	0.070×10.0	0.700 m3

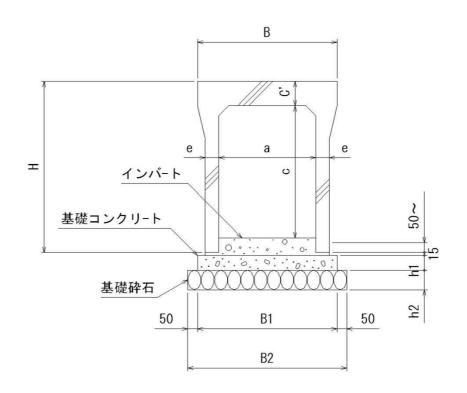


種 別	規格	計算式	数 量	
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$((0.400+0.430)\times1/2\times0.100+0.230\times0.100)\times10.0$	0.645 m	3
型 枠	小型構造物	$(0.100 \times 1.044 + 0.200) \times 10.0$	3. 044 m	2
差し筋	D13 SD345	$0.100 \times 0.995 \times 20$	1. 990 kg	g
削 孔			20.000 孔	L

種別	規格	計 算 式	数量	量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	0.070×10.0	0. 700	m3



種 別	規格	計算式	数 量
側 溝	KF200	10.0÷2.00	5.000 個
敷モルタル	1:3	0.173×0.030×10.0	0.052 m3
基礎材	RC-40 t=10cm	0.373×10.0	3 . 730 m2

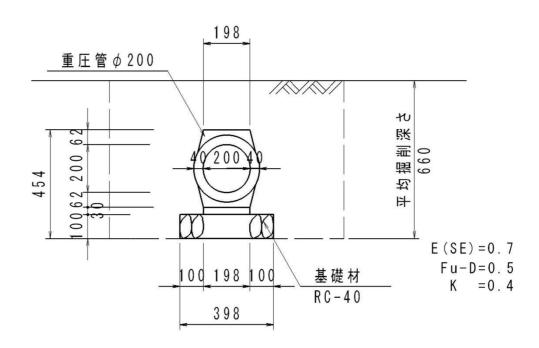


種別	規格	計算式	数	量
側溝	300×500× 2000		7. 000	個
側 溝	300×600× 2000		10. 000	個
側 溝	$300 \times 600 \times 1506/1566$		1. 000	個
側 溝	300×700× 2000		7. 000	個
側 溝	$300 \times 700 \times 1493/1506$		1. 000	個
車道用コンクリート 蓋			38.000	個
車道用グレーチン グ蓋	L1000 T-25 ゴム付並目		5.000	個
インバートコンクリ ート	σ ck=18N/mm2		1.847	m3
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2		1.342	m3
基礎型枠			5.112	m2
基礎砕石	RC-40 t=7.5cm		31.921	m2

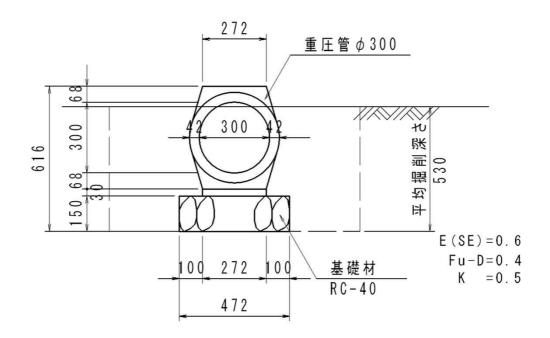
基礎数量計算書

自由勾配側溝-4

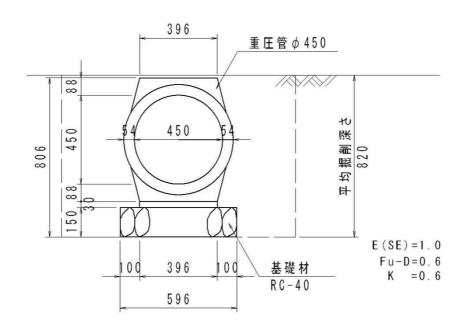
マ田	インバートコンクリート		基礎コンク	リート	基礎型枠		基礎砕石	
区間	計算式	数 量	計 算 式	数 量	計 算 式	数 量	計 算 式	数 量
1	$\{\ 1\ /\ 2\ \times\ (\ 0.095\ +\ 0.088\)\ \times\ 0.300\ +\ 0.015\ \times\ 0.430\ \}\ \times\ 3.046$	0.103 m ³	$0.530 \times 0.050 \times 3.$	0.081 m ³	0.050 × 3.046 × 2	0.305 m^2	0.630 × 3.046	1.919 m ²
2	$\{$ 1 $/$ 2 \times (0.088 + 0.153) \times 0.300 + 0.015 \times 0.430 $\} \times 10.511$	0.448 m ³	$0.530 \times 0.050 \times 10.$	511 0.279 m ³	0.050 × 10.511 × 2	1.051 m ²	0.630 × 10.511	6.622 m ²
3	$\{ 1 / 2 \times (0.053 + 0.092) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410 \} \times 6.178$	0.172 m ³	$0.510 \times 0.050 \times 6.$	178 0.158 m ³	0.050 × 6.178 × 2	0.618 m ²	0.610 × 6.178	3.769 m ²
4	{ 1 / 2 × (0.092 + 0.078) × 0.300 + 0.015 × 0.410 } × 5.931	0.188 m ³	$0.510 \times 0.050 \times 5.$	931 0.151 m ³	0.050 × 5.931 × 2	0.593 m^2	0.610 × 5.931	3.618 m ²
5	{ 1 / 2 × (0.078 + 0.056) × 0.300 + 0.015 × 0.410 } × 1.912	$0.050~\mathrm{m}^3$	$0.510 \times 0.050 \times 1.00$	912 0.049 m ³	0.050 × 1.912 × 2	0.191 m ²	0.610 × 1.912	1.166 m^2
6	{ 1 / 2 × ($0.156 + 0.066$) × $0.300 + 0.015$ × 0.430 } × 8.012	0.318 m ³	$0.530 \times 0.050 \times 8.$	012 0.212 m ³	0.050 × 8.012 × 2	0.801 m ²	0.630 × 8.012	5.048 m ²
7	{ 1 / 2 × (0.166 + 0.100) × 0.300 + 0.015 × 0.430 } × 5.856	$0.271\ \mathrm{m^3}$	$0.530 \times 0.050 \times 5.$	856 0.155 m ³	$0.050 \times 5.856 \times 2$	0.586 m^2	0.630×5.856	3.689 m^2
8	{ 1 / 2 × (0.100 + 0.067) × 0.300 + 0.015 × 0.430 } × 8.625	$0.272\ \mathrm{m^3}$	$0.530 \times 0.050 \times 8.$	625 0.229 m ³	$0.050 \times 8.625 \times 2$	0.863 m^2	0.630×8.625	5.434 m^2
9	{ 1 / 2 × (0.067 + 0.051) × 0.300 + 0.015 × 0.430 } × 1.042	$0.025\ \mathrm{m^3}$	$0.530 \times 0.050 \times 1.000$	0.028 m ³	0.050 × 1.042 × 2	$0.104~\mathrm{m}^2$	0.630×1.042	0.656 m^2
0 7								
合計		1.847 m^3		1.342 m ³		5.112 m^2		31.921 m^2



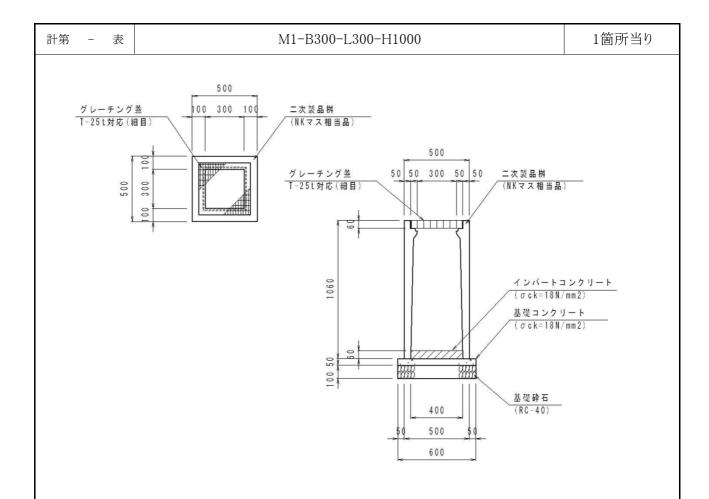
種 別	規格	計算式	数量
重圧管	φ 200	10.0 ÷ 2.00	5.000 個
敷モルタル	1:3	0.198×0.030×10.0	0.059 m3
基礎材	RC-40 t=10cm	0.398×10.0	3.980 m2



種 別	規格	計 第 式	数 量
重圧管	φ 300	$10.0 \div 2.00$	5.000 個
敷モルタル	1:3	$0.272 \times 0.030 \times 10.0$	0.082 m3
基礎材	RC-40 t=15cm	0.472×10.0	4 . 720 m2

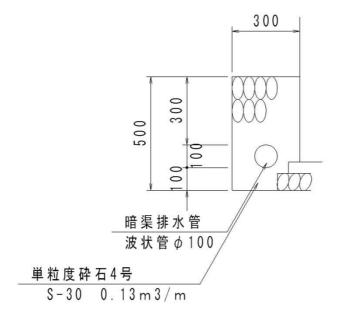


種 別	規格	計 算 式	数 量
重圧管	φ 450	10.0 ÷ 2.00	5.000 個
敷モルタル	1:3	$0.396 \times 0.030 \times 10.0$	0 . 119 m3
基礎材	RC-40 t=15cm	0.596×10.0	5.960 m2

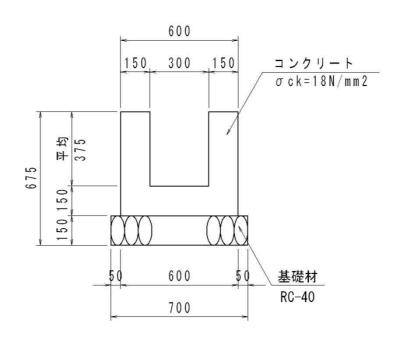


種 別	規格	計算式	数 量
二次製品桝			1.000 個
インバートコンクリート	σ ck=18N/mm2	$0.400 \times 0.400 \times 0.060$	0.010 m3
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	$0.600 \times 0.600 \times 0.050$	0.018 m3
基礎型枠		$0.600 \times 0.050 \times 4$	0 . 120 m2
基礎材	RC-40 t=10cm	0.600×0.600	0.360 m2
グレーチング蓋	T-25 細目		1.000 枚

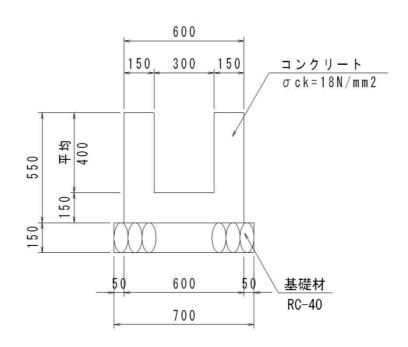
計第 - 表	地下排水工	10m当り



種 別	規格	計 算 式	数 量
暗渠排水管	波状管 φ 100		10. 000 m
単粒度砕石4号	S-30	0.130×10.000	1. 300 m3
			ининининининининининининининининининин
			0
			O HILLIAN
			Ö

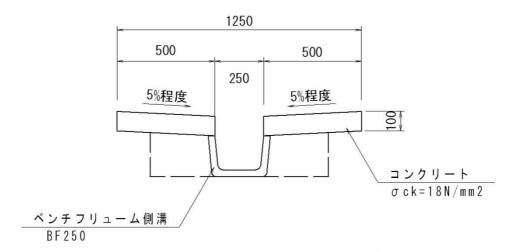


種 別	規格	計 算 式	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$(0.600 \times 0.525 - 0.300 \times 0.375) \times 10.0$	2 . 025 m3
型枠	小型構造物	$0.525 \times 4 \times 10.0$	21 . 000 m2
基礎材	RC-40 t=15cm	0.700×10.0	7 . 000 m2



種 別	規格	計算式	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$(0.600 \times 0.550 - 0.300 \times 0.400) \times 10.0$	2 . 100 m3
型枠	小型構造物	$0.550\times4\times10.0$	22 . 000 m2
基礎材	RC-40 t=15cm	0.700×10.0	7 . 000 m2

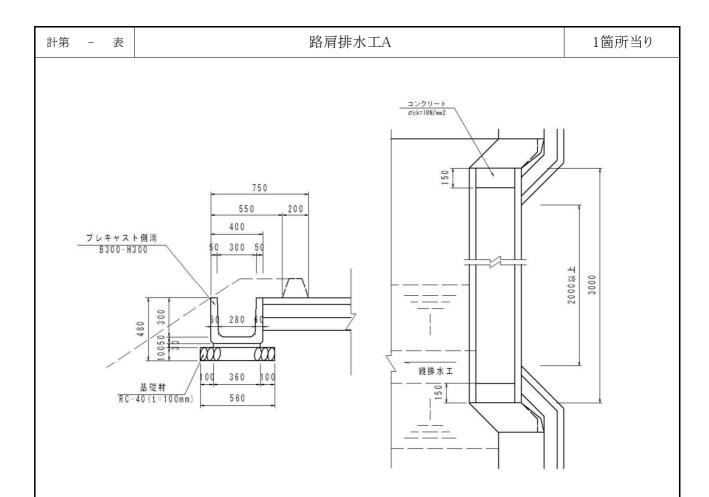
計第 - 表	縦排水工	10m当り
--------	------	-------



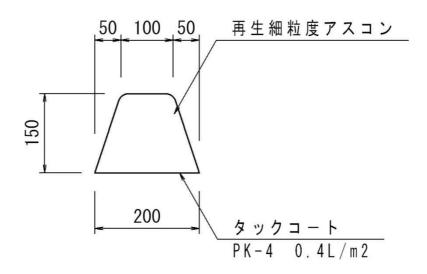
※切土法面のみ土工数量計上。 E(SE)=0.3

Fu-D=0.1K = 0.3

種 別	規格	計	数 量
側溝	BF250	広島県制定土木構造物標準設計図集より	10.000 m
コンクリート	σ ck=18N/mm2	広島県制定土木構造物標準設計図集より	1. 001 m3
型枠		広島県制定土木構造物標準設計図集より	4 . 000 m2



種 別	規格	計算式	数量
側 溝	B300-H300	$3.000 \div 2.000$	1.500 個
敷モルタル	1:3	$0.360 \times 0.030 \times 3.000$	0.032 m3
基礎材	RC-40 t=10cm	0.560×3.000	1.680 m2
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$(0.300+0.280)\times1/2\times0.300\times0.150\times2$	0.026 m3
型枠		$(0.300+0.280)\times1/2\times0.300\times4$	0.348 m2



種 別	規格	計 算 式	数 量
再生細粒度アスコン	13mm	広島県制定土木構造物標準設計図集より	0 . 225 m3
タックコート	PK-4 0.4ℓ/m²	広島県制定土木構造物標準設計図集より	2.000 m2

集水桝の名称 集水桝 M1-B600-L600-H1000 NO.75+11.300 (右)

	集水桝の形状寸法					
箇所	項目	記号	単位	数值		
	内空幅	B1	m	0.600		
	門工門	B2	m	0.600		
桝本体	内空高	Ι	m	1.000		
	側壁厚	T1	m	0.150		
	底版厚	T2	m	0.150		
	基礎材厚	Т3	m	0.150		
基礎材	基礎材幅	B3	m	1.000		
		B4	m	1.000		
	蓋掛幅	L1	m			
蓋版	金は油	L2	m			
	蓋掛高	h	m			
	蓋枚数	N	枚			

0	底版を先行、	側壁を後打ち		
	L1			
=				
B2		L2		

	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	0.300	0.400	U型水路	貫入無し	
2					
3					
4					

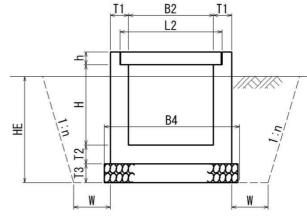
	11	L1 R1	7
			Π
里 1:10	1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1	B3	
Ψ	W J		w j

集水桝の施工順序

側壁を先行、底版を後打ち

接続管渠寸法				
NO 外径D(m)				
1	0.450			
2				
3				
4				

掘削寸法				
項目	記号	数値		
余裕幅	W (m)	0.500		
床掘高	HE (m)	1.000		
掘削勾配	1: n	0.500		
土量変化率	С	0.900		



数量一覧表 集水桝 M1-B600-L600-H1000

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	0.530	
	型枠		m [*]	6.462	
材料	基礎材		m^3	0.150	
171 111	基 促例		m [*]	1.000	
	桝蓋(グレーチング T25)	600 × 600 × 66	枚	1	
	足掛金具		本	2	
	床掘り		m^3	5.843	
作業土工	埋戻し		m^3	5.004	
	残土		m^3	0.283	
	基面整形		m [*]	1.000	

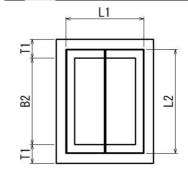
数量計算表 集水桝 M1-B600-L600-H1000

<u> </u>	- 集水桝 M1-B600-L - I	.000-H1000 計算式			数量	単位	備考
	<i>△は</i>		0.000 ×	1 150 -		中世	1佣 有
コンクリート	全体	0.900 ×	0.900 ×	1.150 =	0.932		
	内空控除 蓋掛部控除	-0.600 ×	0.600 ×	1.000 =	-0.360		
		0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	NO.1水路控除	−0.300 ×	0.400 ×	0.150 =	-0.018		
	 NO.1管渠控除	-π/4× (0 450^2 ×	0.150 =	-0.024		
	八〇八日次江州	70, 177	0.100 2 **	0.100	0.021		
	合計				0.530	m ³	
型枠	側壁外面-1	0.900 ×	1.150×	2ヶ所 =	2.070		
	側壁外面-2	0.900 ×	1.150 ×	2ヶ所 =	2.070		
	側壁内面-1	0.600 ×	1.150×	2ヶ所 =	1.380		
	側壁内面-2	0.600 ×	1.150×	2ヶ所 =	1.380		
	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	-0.300 ×	0.400 ×	2ヶ所 =	-0.240		
	NO.1水路部(両端)	0.400 ×	0.150 ×	2ヶ所 =	0.120		
	 NO.1管渠控除	# /1 × /	0.450^0 ×	오스큐드 —	0.210		
	NU.I 官朱控陈	$-\pi/4\times$	0.450 Z X	2ヶ所 =	-0.318		
	合計				6.462	m [*]	
 基礎材		1.000 ×	1.000×	0.150 =	0.462	m ³	
を延わ t=15cm		1.000 ^	1.000 ×	1.000 =	1.000	m 	
床掘	10 W1=	0.600+	2 × 0.150+		1.900	m	
MI SIM	-掘削幅		2 × 0.150+		1.900	m	
	•底面積 A1	1.900 ×	1.900 =		3.610	m ^²	
	・地表部面積 A2	2.900 ×	2.900 =		8.410	m [*]	
	A1 × A2 =		8.410 =		30.360	_	
	•床掘土量	V =HE × {A1		$A2)^{1/2}$ }/3=		3	角錐台
	1.000 ×(3.610		+ 30.360	^{1/2})/3=	5.843	m^3	の公式
残 土	-躯体部 V1	0.900 ×	0.900×	0.850 =	0.689		
	•基礎材部 V2	1.000 ×	1.000 ×	0.150 =	0.150		
	•合計 V3=V1+V2=	0.689+	0.150 =		0.839		
	•残土 Vz=V-Vu/C=	5.843 —	5.004/	0.900 =	0.283	m^3	
埋戻し	Vu = V - V3 =	5.843 -	0.839 =		5.004	m ³	
基面整形	•基礎材敷設面積	1.000 ×	1.000 =		1.000	m ^²	
	•						

集水桝の名称 集水桝 M1-B300-L300-H1000 NO.75+9.800 (左)

集水桝の形状寸法						
箇所	項目 記号 単位		単位	数值		
	内空幅	B1	m	0.300		
	門工門	B2	m	0.300		
桝本体	内空高	Ι	m	1.000		
	側壁厚 底版厚	T1	m	0.100		
		T2	m	0.060		
	基礎材厚	Т3	m	0.150		
基礎材	基礎材幅	B3	m	0.600		
		B4	m	0.600		
	蓋掛幅	L1	m	0.000		
蓋版	金は油	L2	m	0.000		
益似	蓋掛高	h	m	0.000		
	蓋枚数	N	枚	0		

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



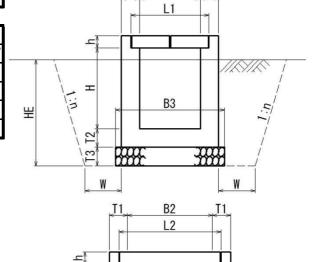
B1

J1

接続水路寸法						
NO	NO 幅WS(m) 高さHS(m) 水路タイプ 接続タイ					
1						
2						
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)	0.300			
床掘高	HE (m)	1.000			
掘削勾配	1: n	0.000			
土量変化率	С	0.900			



B4

王

W

뽀

//\\\

333

数量一覧表 集水桝 M1-B300-L300-H1000

双里 見仅		11 D300 L300 111000			
種 別	項目	規格∙寸法	単位	数 量	備 考
	二次製品桝		基	1.000	
	インバートコンクリー	σ ck=18N/mm2	m^3	0.010	
	基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	m^3	0.018	
材料	基礎型枠		m [*]	0.120	
1/1 1/1	基礎材		m^3	0.036	
	圣诞 们		m [*]	0.360	
	床掘り		m^3	1.210	
作業土工	埋戻し		m^3	0.943	
	残土		m^3	0.162	
	基面整形		m [*]	0.360	

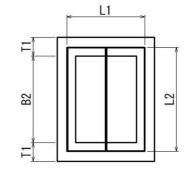
数量計算表 集水桝 M1-B300-L300-H1000

項目	東州州 WII B000 E	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.500 ×	0.500×	1.060 =	0.265		
	内空控除	-0.300 ×	0.300×	1.000 =	-0.090		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
							<u> </u>
	∆=⊥				0.175	3	
型 枠	合計 側壁外面-1	0.500 ×	1.060×	2 스큐드	0.175 1.060	m ³	
生 17	側壁外面-2	0.500 ×	1.060 ×	2ヶ所 = 2ヶ所 =	1.060		
	側壁内面-1	0.300 ×	1.060 ×	2ヶ所 =	0.636		
	側壁内面-2	0.300 ×	1.060 ×	2ヶ所 =	0.636		
	以主的出 2	0.000 ^	1.000 %	27171 -	0.000		
	合計				3.392	m ^²	
インバートコンクリー		0.400×	0.400×	0.060 =	0.010		
基礎コンクリート	1	0.400 ×	0.400 ×	0.060 =	0.010	m³ m3	
基礎型枠		0.600 ×	4.000 ×	0.050 =	0.120	m ³	
基礎材		0.600 ×	0.600 ×	0.100 =	0.036	m ³	
t =10cm		2,000	0.600 ×	0.600 =	0.360	m ¹	
床掘	15 At 14 At	0.300+	2 × 0.100+		1.100	m	1
	·掘削幅 W2=		2 × 0.100+		1.100	m	
	·底面積 A1	1.100 ×	1.100 =		1.210	m¹	
	·地表部面積 A2	1.100 ×	1.100 =		1.210	m [‡]	
	A1 × A2 =		1.210 =		1.464	_	
	•床掘土量	V =HE × {A1	I+A2+(A1 ×	$A2)^{1/2}$ $\sqrt{3}$ =		m ³	角錐台
_,	1.000 ×(1.210	+ 1.210		1/2)/3=	1.210	III	の公式
残 土	•躯体部 V1	0.500 ×	0.500 ×	0.850 =	0.213		
	•基礎材部 V2	0.600 ×	0.600 ×	0.150 =	0.054		
	•合計 V3=V1+V2=	0.213+	0.054 =		0.267	•	
Im=1	•残土 Vz=V-Vu/C=	1.210-	0.943/	0.900 =	0.162	m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =		0.267 =		0.943	m ³	
基面整形	- 基礎材敷設面積	0.600 ×	0.600 =		0.360	m [*]	

集水桝の名称 集水桝 M2-B500-L500-H500 NO.45+3.000 (右)

集水桝の形状寸法					
箇所	項目記号		単位	数值	
	内空幅	B1	m	0.500	
	門工門	B2	m	0.500	
桝本体	内空高	Η	m	0.500	
	側壁厚	T1	m	0.150	
	底版厚	T2	m	0.150	
	基礎材厚	Т3	m	0.150	
基礎材	基礎材幅	B3	m	0.900	
		B4	m	0.900	
	蓋掛幅	L1	m		
蓋版	金月油	L2	m		
一 	蓋掛高	h	m		
	蓋枚数	N	枚		

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



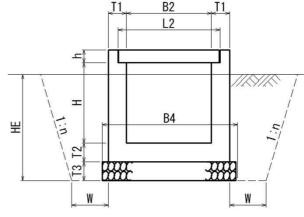
接続水路寸法						
NO	幅WS(m) 高さHS(m) 水路タイプ 接続					
1			U型水路	貫入無し		
2						
3						
4						

'	『田VVO(III)		ハロノーノ	1女/パノコノ
			U型水路	貫入無し
		_		
売管	渠寸法			
		_		

T1 B1 T1 L1	
╒ ┋┈┤┖┬┈┸┈┯┦│	
型	
F 7	
T1 B2 T1	

接続管渠寸法			
外径D(m)			

掘削寸法				
項目	記号	数値		
余裕幅	W (m)	0.500		
床掘高	HE (m)	0.500		
掘削勾配	1: n	0.000		
土量変化率	С	0.900		



数量一覧表 集水桝 M2-B500-L500-H500

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	0.291	
	型枠		m [*]	3.380	
材料	基礎材		m^3	0.122	
171 174			m [*]	0.810	
	桝蓋		枚		
	床掘り		m^3	1.620	
作業土工	埋戻し		m^3	1.274	
	残土		m^3	0.204	
	基面整形		m [*]	0.810	

数量計算表 集水桝 M2-B500-L500-H500

項目	来水/// WIZ BOOO E	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	0.650 =	0.416		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.500 =	-0.125		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	合計				0.291	m ³	
型枠	側壁外面-1	0.800 ×	0.650×	2ヶ所 =	1.040		
	側壁外面-2	0.800 ×	0.650×	2ヶ所 =	1.040		
	側壁内面−1	0.500 ×	0.650×	2ヶ所 =	0.650		
	側壁内面-2	0.500 ×	0.650×	2ヶ所 =	0.650		
	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		
	스타				2 200	2	
 基礎材	合計	0.900×	0.900×	0.150 =	3.380 0.122	m² m³	
基版例 t=15cm		0.800 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m˜ 	
床 堀	W1=	0.500+	2 × 0.150+		1.800	m	
W. Р. УД	•掘削幅		2 × 0.150+		1.800	m	
	•底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m [†]	
	•地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m ²	
	A1 × A2 =	3.240 ×	3.240 =		10.498		
	•床掘土量	V =HE × {A1	+A2+(A1 ×	$A2)^{1/2}$ }/3=		m^3	角錐台
	0.500 ×(3.240			1/2) / 3 =	1.620	Ш	の公式
残 土	•躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.350 =	0.224		
	•基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122		
	•合計 V3=V1+V2=	0.224+	0.122 =	0.000	0.346	2	
押言	•残土 Vz=V-Vu/C=	1.620 —	1.274/	0.900 =	0.204	m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =		0.346 =		1.274	m ³	
基面整形	-基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m [†]	

集水桝の名称 集水桝 M2-B500-L500-H600 NO.45+3.000 (右)

	集水桝の形状寸法					
箇所	項目	記号	単位	数值		
	内空幅	B1	m	0.500		
	門工門	B2	m	0.500		
桝本体	内空高	Η	m	0.600		
	側壁厚	T1	m	0.150		
	底版厚	T2	m	0.150		
	基礎材厚	Т3	m	0.150		
基礎材	基礎材幅	B3	m	0.900		
		B4	m	0.900		
	蓋掛幅	L1	m			
蓋版		L2	m			
益似	蓋掛高	h	m			
	蓋枚数	N	枚			

集水桝の施工順序				
•	側壁を先行、底版を後打ち			
0	底版を先行、側壁を後打ち			
	<u>L1</u>			

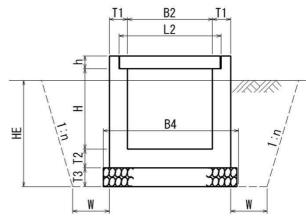
	蓋枚数	N	枚	
	接	続水路寸流	去	
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1			U型水路	貫入無し
2				
3				

	T1	B1 T1	
<u>ے</u>	- F	H	
		В3	
	w		d / w
≪	" → T1	Ro .	< ''

B2

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		
床掘高	HE (m)	0.600		
掘削勾配	1: n	0.000		
土量変化率	С	0.900		



数量一覧表 集水桝 M2-B500-L500-H600

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	0.330	
	型枠		m [*]	3.900	
材料	基礎材		m^3	0.122	
17 ተተ			m [*]	0.810	
	桝蓋		枚		
	床掘り		m^3	1.944	
作業土工	埋戻し		m^3	1.534	
11-**	残土		m^3	0.240	
	基面整形		m [*]	0.810	

数量計算表 集水桝 M2-B500-L500-H600

項目	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	0.750 =	0.480		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.600 =	-0.150		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	合計				0.330	m ³	
型 枠	側壁外面-1	0.800 ×	0.750×	2ヶ所 =	1.200		
	側壁外面-2	0.800 ×	0.750×	2ヶ所 =	1.200		
	側壁内面-1	0.500 ×	0.750 ×	2ヶ所 =	0.750		
	側壁内面-2	0.500 ×	0.750 ×	2ヶ所 =	0.750		
	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		
	 合計				3.900	m [*]	
 基礎材	н н і	0.900 ×	0.900×	0.150 =	0.122	m ³	
t=15cm		0.000	0.900×	0.900 =	0.810	m [*]	
床堀	- +四水川中三 W1=	0.500+	2 × 0.150+		1.800	m	
	-掘削幅 W2=	0.500+	2 × 0.150+	2 × 0.500=	1.800	m	
	•底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m¹	
	·地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m [*]	
	A1 × A2 =		3.240 =	. 1 /0-	10.498	-	
	•床掘土量	V =HE × {A1	+A2+(A1 ×	A2) ^{1/2} }/3=	1011	m^3	角錐台の公式
残 土	0.600 ×(3.240 •躯体部 V1			1/2) / 3 =	1.944		の公式
7天 上	· <u>級体部 </u>	0.800 × 0.900 ×	0.800 × 0.900 ×	0.450 = 0.150 =	0.288 0.122		
	- 金旋物 n V2 - 合計 V3=V1+V2=	0.900 \(\)	0.900 \(\)	0.130 -	0.122		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	1.944—	1.534/	0.900 =	0.410	m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =		0.410 =		1.534	m ³	
基面整形	•基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m [†]	
	二、八八八四八	5.000	5.000		5.510		I

集水桝の名称 集水桝 M2-B500-L500-H700 NO.45+3.000 (右)

	集水桝の形状寸法						
箇所	項目	記号	単位	数值			
	内空幅	B1	m	0.500			
	N) III	B2	m	0.500			
桝本体	内空高	Η	m	0.700			
	側壁厚	T1	m	0.150			
	底版厚	T2	m	0.150			
	基礎材厚	Т3	m	0.150			
基礎材	基礎材幅	B3	m	0.900			
		B4	m	0.900			
	蓋掛幅	L1	m				
蓋版	曲江田	L2	m				
益似	蓋掛高	h	m				
	蓋枚数	N	枚				

集水桝の施工順序					
•	側壁を先行、底版を後打ち				
0	底版を先行、側壁を後打ち				
	L1				

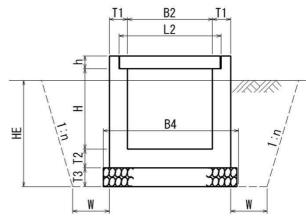
	接続水路寸法						
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ			
1			U型水路	貫入無し			
2							
3							
4							

	<u> </u>	B1 T	1
_	Ţ.	ΙΉ	Π
用 (13.12 H (13.12 H		В3	

B2

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

掘削寸法					
項目	記号	数値			
余裕幅	W (m)	0.500			
床掘高	HE (m)	0.700			
掘削勾配	1: n	0.000			
土量変化率	С	0.900			



数量一覧表 集水桝 M2-B500-L500-H700

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	0.369	
	型枠		m [*]	4.420	
材料	基礎材		m^3	0.122	
12 44			m [*]	0.810	
	桝蓋		枚		
	床掘り		m^3	2.268	
作業土工	埋戻し		m^3	1.794	
IF★⊥┴	残土		m^3	0.275	
	基面整形		m [*]	0.810	

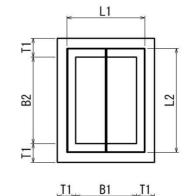
数量計算表 集水桝 M2-B500-L500-H700

項目	来水/// WIZ BOOO E	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	0.850 =	0.544		
	内空控除	-0.500 ×	0.500×	0.700 =	-0.175		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	스탠				0.000	3	
型 枠	合計 側段以第二1	0.000 ×	0.050.v	0, 55 -	0.369	m ³	
全件 	側壁外面-1 側壁外面-2	0.800 × 0.800 ×	0.850 × 0.850 ×	2ヶ所 = 2ヶ所 =	1.360		
	例壁外面-2 側壁内面-1	0.800 ×	0.850 ×	2ヶ所 - 2ヶ所 =	1.360		
	側壁内面-2	0.500 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	0.850 0.850		
		0.000 ×	0.000×	2ヶ所 =	0.000		
	<u> </u>	0.000 ×	0.000×	2ヶ所 =	0.000		
	二二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二	0.000 ^	0.000 ^	2.7 191 -	0.000		
	合計				4.420	<u>m</u> i	
基礎材		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m ³	
t=15cm			0.900 ×	0.900 =	0.810	m [†]	
床 堀	- 掘削幅 W1=		2 × 0.150+		1.800	m	
	W2=		2 × 0.150+	2 × 0.500=	1.800	m	
	•底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	m ²	
	•地表部面積 A2 A1×A2 =	1.800 ×	1.800 =		3.240	m [*]	
	AT × AZ = -床掘土量		3.240 =	A 0) ^{1/2} 1 /0	10.498		A AH A
	- 床掘工重 0.700 ×(3.240	V =HE × {A1 + 3.240	+A2+(A1 × + 10.498	$A2)^{1/2}/3=$ $1/2/3=$ $1/2/3=$	2.268	m^3	角錐台 の公式
	- 躯体部 V1	+ 3.240 0.800 ×	0.800 ×	0.550 =	0.352		<i>0741</i>
72. <u></u>	- 基礎材部 V2	0.800 ×	0.800 ×	0.550 =	0.332		
	·合計 V3=V1+V2=	0.352+	0.900 \(\)	0.100 -	0.122		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	2.268—	1.794/	0.900 =	0.474	m ³	
	Vu = V - V3 =		0.474 =	0.000	1.794	m ³	
基面整形	•基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	 m²	
全山正心	全晚17000000000000000000000000000000000000	0.000 ^	0.000 -		0.010	111	İ

集水桝の名称 集水桝 M2-B600-L600-H700 NO.45+3.000 (右)

	集水桝の形状寸法						
箇所	項目	記号	単位	数值			
	内空幅	B1	m	0.600			
	門工門	B2	m	0.600			
桝本体	内空高	Ι	m	0.700			
	側壁厚	T1	m	0.150			
	底版厚	T2	m	0.150			
	基礎材厚	Т3	m	0.150			
基礎材	基礎材幅	B3	m	1.000			
	圣诞 彻 悃	B4	m	1.000			
	ᆓᄮᆘᄞ	L1	m				
蓋版	蓋掛幅	L2	m				
益似	蓋掛高	h	m				
	蓋枚数	N	枚				

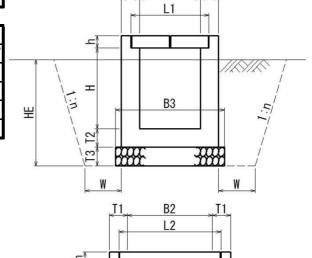
集水桝の施工順序				
•	側壁を先行、底版を後打ち			
0	底版を先行、側壁を後打ち			



	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	0.300	0.400	U型水路	貫入無し			
2							
3							
4							

接続管渠寸法						
NO 外径D(m)						
1	0.450					
2						
3						
4						

		-				
掘削寸法						
項目	記号	数值				
余裕幅	W (m)	0.500				
床掘高	HE (m)	0.700				
掘削勾配	1: n	0.000				
土量変化率	С	0.900				



B4

王

W

뽀

//\\\

333

数量一覧表 集水桝 M2-B600-L600-H700

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	0.395	
	型枠		m [*]	4.662	
材料	基礎材		m^3	0.150	
17) 17-1			m [*]	1.000	
	桝蓋		枚		
	床掘り		m^3	2.527	
作業土工	埋戻し		m^3	1.931	
	残土		m^3	0.381	
	基面整形		m [*]	1.000	

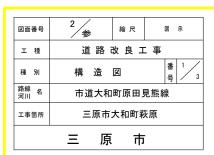
数量計算表 集水桝 M2-B600-L600-H700

<u>致重計昇表</u>	- 集水桝 M2-B600-L T				₩ 😑	ж <i>1</i> т	/# - *
項目	<u> </u>	計算式	0.000	0.050	数量	単位	備考
コンクリート	全体	0.900 ×	0.900 ×	0.850 =	0.689		
	内空控除	-0.600 ×	0.600 ×	0.700 =	-0.252		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	NO.1水路控除	-0.300 ×	0.400 ×	0.150 =	-0.018		
	66 NO 14 BA						
	NO.1管渠控除	$-\pi/4\times$	0.450 ² ×	0.150 =	-0.024		
	A = 1					2	
Tr. 14	合計				0.395	m ³	
型 枠	側壁外面-1	0.900 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	1.530		
	側壁外面-2	0.900 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	1.530		
	側壁内面-1	0.600 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	1.020		
	側壁内面-2	0.600 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	1.020		
	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	-0.300 ×	0.400 ×	2ヶ所 =	-0.240		
	NO.1水路部(両端)	0.400 ×	0.150 ×	2ヶ所 =	0.120		
	NO.1管渠控除	-π/4×	0.450^2 ×	2ヶ所 =	-0.318		
	合計				4.662	m [*]	
 基礎材		1.000 ×	1.000 ×	0.150 =	0.150	m ³	<u> </u>
t=15cm			1.000 ×	1.000 =	1.000	m [*]	1
床 堀	10 M1=	0.600+	2 × 0.150+		1.900	m	
,,, , , ,	-掘削幅 W2=		2 × 0.150+		1.900	m	
	·底面積 A1	1.900 ×	1.900 =	0.000 -	3.610	m [†]	
	• 地表部面積 A2	1.900 ×	1.900 =		3.610	m ⁱ	
	A1×A2 =		3.610 =		13.032		
	·床掘土量	V =HE × {A		Δ2) ^{1/2} l/2-	10.002		角錐台
	0.700 ×(3.610	+ 3.610	+ 13.032	$\frac{(A2)}{1/2}$) / 3 =	2.527	m^3	の公式
	·躯体部 V1	0.900 ×	0.900 ×	0.550 =	0.446		
	·基礎材部 V2	1.000 ×	1.000 ×	0.550 =	0.440		
	·合計 V3=V1+V2=	0.446+	0.150 =	0.130 -	0.130		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	2.527—	1.931/	0.900 =	0.381	m ³	-
	Vu = V - V3 =		0.596 =	0.800 –	1.931		
						m ³	
基面整形	•基礎材敷設面積	1.000 ×	1.000 =		1.000	m [*]	

参考図

- 市道大和町原田見熊線道路改良工事(その2) -

図面番号 1 参 縮尺 S 工程 道路改良工事 種別 標準断面図 路線名 市道大和町原田見熊 工事箇所 三原市大和町萩原 三原市大和町萩原	番 1		標準横断図 D=区間距離 (直線部) GH=地盤高 FH=計画高		道路区分 第3種第4級 普通道路 設計速度 V=30km/hr
		<u>路</u> 750 <u>750</u> <u>防草対策工(法肩)</u>	7000 車道 車道 路肩 2750 2750 750	護路肩 750 750 アスカーブ 防草対策エ(法肩)	舗装前提条件 (舗装の設計期間10年) 交通量区分 N3(40≦T<100台/日・方向) 信頼度 90% 工種 分 設計厚 種 別 換算係数 換算値 条件 表層工 5cm 再生密粒度7スコン 1.00 5.00 上層路盤工 10cm 粒度調整砕石 0.35 3.50 修正CBR 下層路盤工 10cm がラッシャランRC-30 0.25 2.50 修正CBR 30以上 計 25cm 11.00 設計CBR=8%(必要TA=11)
C2 表土すき B1 路床盛土 B2 " B3 " B4 路体盛土 B5 " B6 " B9 路肩盛土	削 (レキ質±) 取り ((W≥ 4.0) (2.5≦ W<4.0) (W<2.5) ((W≥ 4.0) (2.5≦ W<4.0) ((W<2.5) ((W<2.5)	L1 (SE) = (法面整形・切土) B9 = (路屑盛土)	AsB=(7スファルト取壊) 1.500% AS B1=(路床盛土) 路床安定処理工 B4=(路体	L2(SE)=(法面整形・盛土) L2 =(盛土法長)W=距離 B9=(路肩盛土) 幅 杭 防草対策工(法尻) 現場打水路 h=水路内高さ	で再確認する。 車道舗装
LC04防草コンH重力式擁	(レキ質土) (((正号 A B C D	D=区間距離 (曲線部) GH=地盤高 FH=計画高 7000+2W 車道 車道 路 2750 拡幅V 275075	保護路肩 ————————————————————————————————————	上層路盤(粒度調整砕石) t=10cm 下層路盤(再生切込砕石RC-30) t=10cm 路扇・取付道舗装 表層(再生密粒度アスコン) t=5cm 路盤工(再生切り込砕石RC-30) t=10cm コンクリート舗装
W2 車道舗装	(上層路盤) (下層路盤) 一ト取壊 ルト取壊	重力式擁壁 L2(SE)=(法面整形・盛土) L1(SE)=(法面整形・切土) W=距離 幅 B10=(畦畔盛土) 防草対策工(水路)	W1. W2. W3=(舗装工) 250 AsB=(7スファル 取壊) α % C1=(オープン掘削)		コンケリート (18N/mm2) t=10cm 溶接金網 4.0×150×150 路盤工 (再生切込砕石RC-30) t=10cm
		<u>小型重力式擁</u> 壁 H-擁壁高 E(SE)=(床堀) FU(D)=(埋戻) K(SE)=(基面整正)	(コンクリート取壊) シオト編 (ロンクリート取壊) シオト編 (ロンクリート取壊) VU φ 200 路床安定処理工 IP. 9・13・15・16は、測量中心が 100mm道路中心をシフトして計	B6=(路体盛主) E(SE)=(床堀) FU(D)=(埋戻) ※取水箇 から内側に K=(基面整正)	ひ) <u>はセキ板設置</u> 所は、現地で再確認する。



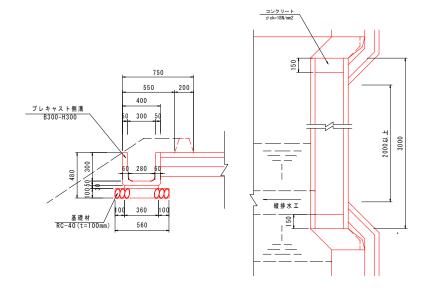
縦排水工

	 -	1250		4
	500		500	
	5%程度	250	5%程度	<u>8</u> コンクリート σ ck=18N/mm2
<u>ベンチフリュ</u> BF250	一厶側溝			

※切土法面のみ土工数量計上。 E(SE)=0.3 Fu-D=0.1 K =0.3

数量表	(縦排水工)			10m当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘要
側 溝	BF250	m	10.000	
コンクリ-ト	σ ck=18N/mm2	m3	1.001	
刑协		m 2	4 000	

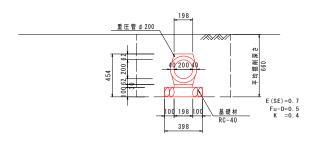
路肩排水工A 8=1:20



数量表	路肩排水工A)			1箇所当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
側 溝	B300-H300	個	1.500	2.7m
敷モルタル	1:3	m3	0.032	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	1.680	
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.026	
型 枠		m2	0.348	

重圧管φ200

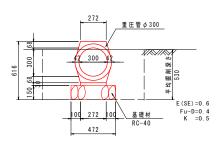
S=1:20



数量表 (重圧管 φ 200)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
重圧管	φ 200	個	5.000	
敷モルタル	1:3	m3	0.059	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	3.980	

重圧管φ300

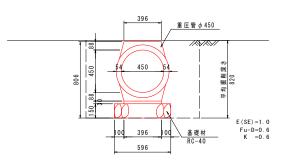
S=1:20



数量表	(重圧管 φ 300)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘要
重圧管	φ 300	個	5.000	
敷モルタル	1:3	m3	0.082	
基礎 材	RC-40 t=15cm	m2	4.720	

重圧管φ450

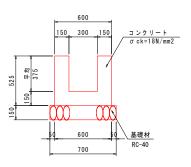
S=1:20



数量表	(重圧管φ450)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
重圧管	φ 450	個	5.000	
敷モルタル	1:3	m3	0.119	
其礎材	RC-40 t=15cm	m2	5 960	

U-2型水路

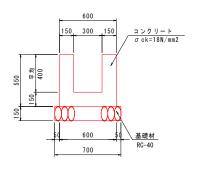
S=1:20



数量表	[U-2型水路)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘要
コンクリ-ト	σ ck=18N/mm2	m3	2.025	
型 枠		m2	21.000	
基礎材	RC-40 t=15cm	m2	7. 000	

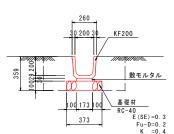
U-3型水路

S=1:20



数量表	(U-3型水路)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
コンクリ-ト	σ ck=18N/mm2	m3	2.100	
型 枠		m2	22.000	
基礎材	RC-40 t=15cm	m2	7. 000	

KF200

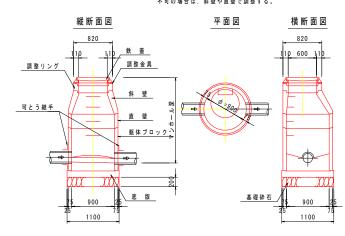


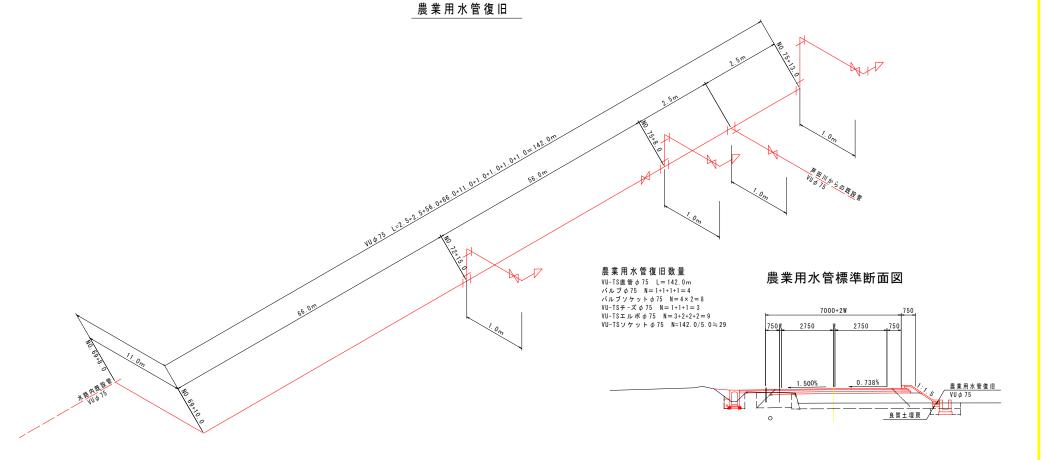
数量表 (KF200)			10 m	当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘	要
側 溝	KF200	個	5.000		
敷モルタル	1:3	m3	0.052		
基礎材	RC-40 t=10cm	m 2	3.730		



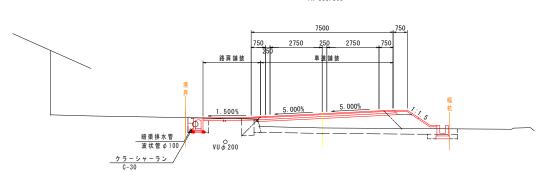
組立1号マンホール

注記:調整金具、調整リングでマンホ-ル高さを調整する。 不可の場合は、斜壁や直壁で調整する。

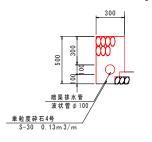




D=6, 349 暗渠排水管標準断面図 GH=382, 62 FH=383, 369

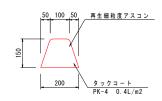


暗渠排水管 ϕ 100



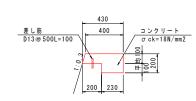
数量表	(暗渠排水管φ100)			10当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
暗渠排水管	有孔管 波状管φ100	ш	10.000	
砕 石	単粒度砕石4号 S-30	m3	1.300	

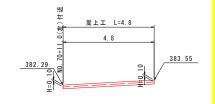
アスカーブ



数量表(アスカーブ)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
再生細粒度アスコン	13mm	m3	0. 225	
タックコート	PK-4 0 41 /m2	m2	2 000	

嵩上工

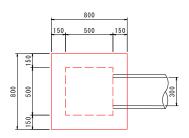


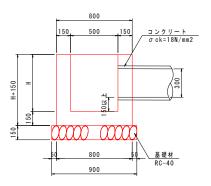


数量表 (嵩上工)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
コンクリ-ト	σ ck=18N/mm2	m3	0.645	
型 枠		m2	3.044	
差し筋	D13	kg	1.990	
削孔		Æ	20.000	



M2-B500-L500-H000

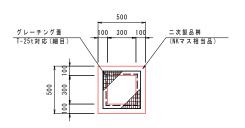


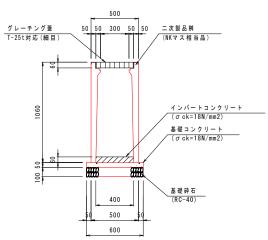


数量表 1箇所当り

名 称	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎砕石	(m2)	足掛金具 (本)	グレーチング蓋 (枚)
M2-B500-L500-H500	0. 291	3.380	0.810	t=15cm		
M2-B500-L500-H600	0. 330	3.900	0.810	t=15cm		
M2-B500-L500-H700	0.369	4. 420	0.810	t=15cm		
M2-B500-L500-H800	0. 408	4. 940	0.810	t=15cm		
M2-B500-L500-H900	0. 447	5. 460	0.810	t=15cm		
M2-B500-L500-H1000	0. 486	5. 980	0. 810	t=15cm	2	

M1-B300-L300-H1000

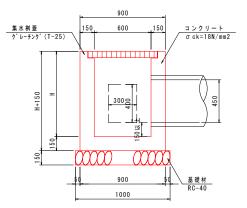




数量表 名 称 二次製品桝

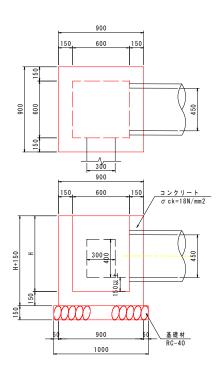
1箇所当り インバ-ト 基礎 コンクリート (m3) コンクリート (m3) 基礎型枠 (m2) 基礎砕石 (m2) M1-B300-L300-H1000 1.000 0.120 0.360 t=10cm

M1-B600-L600-H0000



数量表 1箇所当り 名 称 コンクリート (m3) 型 枠 (m2) 基礎砕石 (m2) 足掛金具 (本) グレーチング蓋 (枚) 1.000 t=15cm 600 × 600 × 66-1 M1-B600-L600-H900 0.485 5.862 6.462 600 × 600 × 66-1 M1-B600-L600-H1000 0.530 1.000 t=15cm

M2-B600-L600-H000



致 重	表							1箇所当り
名	称	コンクリート (m3)	型	枠 (m2)	基礎砕石	(m2)	足掛金具(本)	グレーチング蓋
M2-B600-L6	00-H700	0.395		4. 662	1.000	t=15cm		

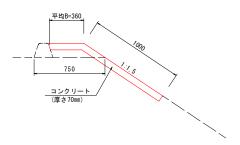
1.000 t=15cm

5. 262

M2-B600-L600-H800

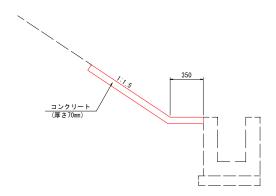
0.440

防草対策工(法肩)



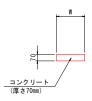
数量表	(防草対策工(法肩))			10m2当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.700	

防草対策工(法尻)

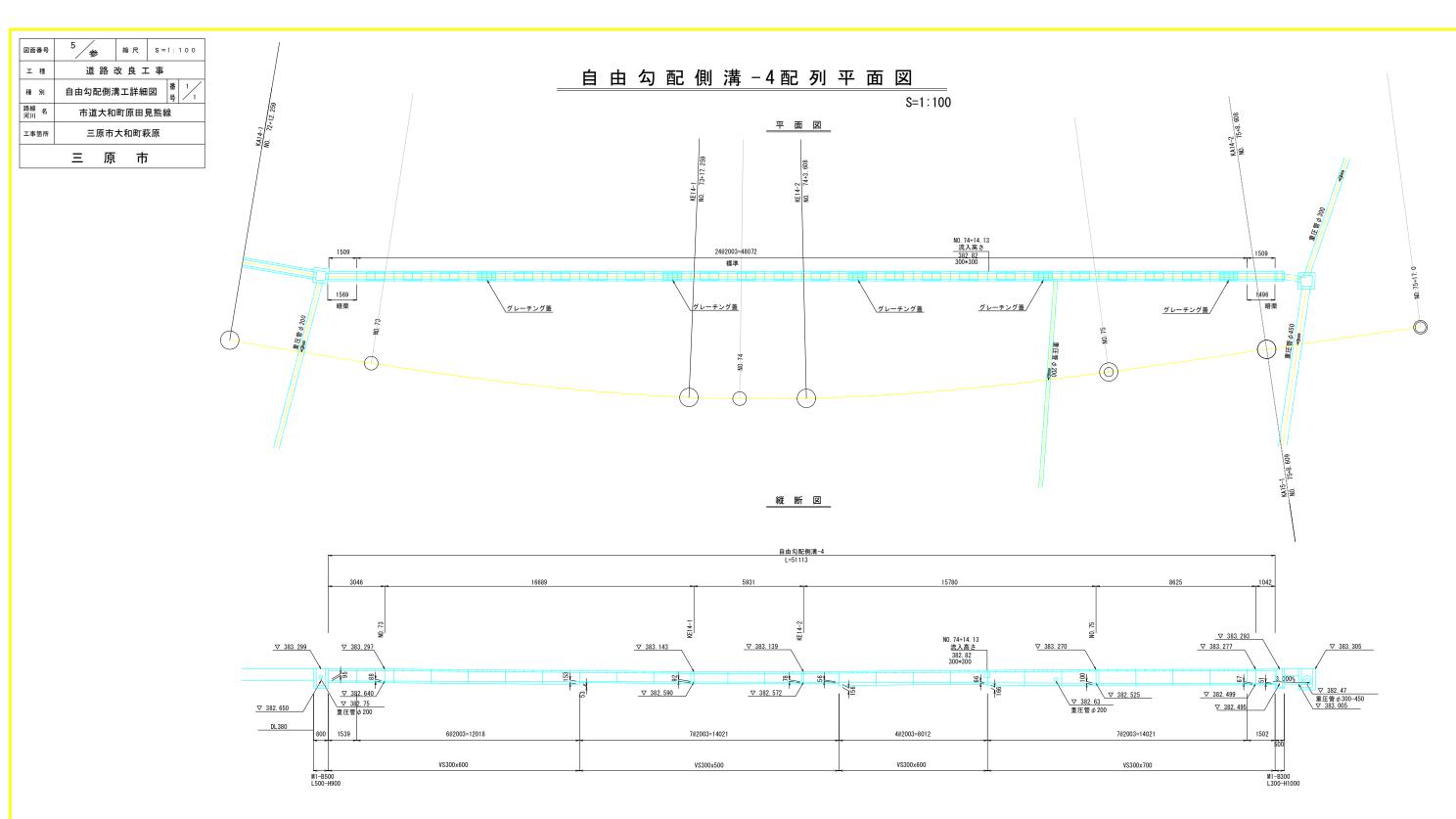


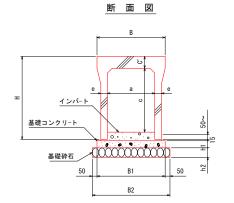
数量	表 (防草対策工(法尻))				10	m 2当 l	IJ
名	称	規格寸法	単位	数	量	摘	要	
コンク	リート	σ ck=18N/mm2	m3	0	. 700			

シールコンクリート



数量表 (シ−ルコンクリート)				10 m 2 当 り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
コンクリ-ト	σ ck=18N/mm2	m3	0.700	





寸法表(縦断)

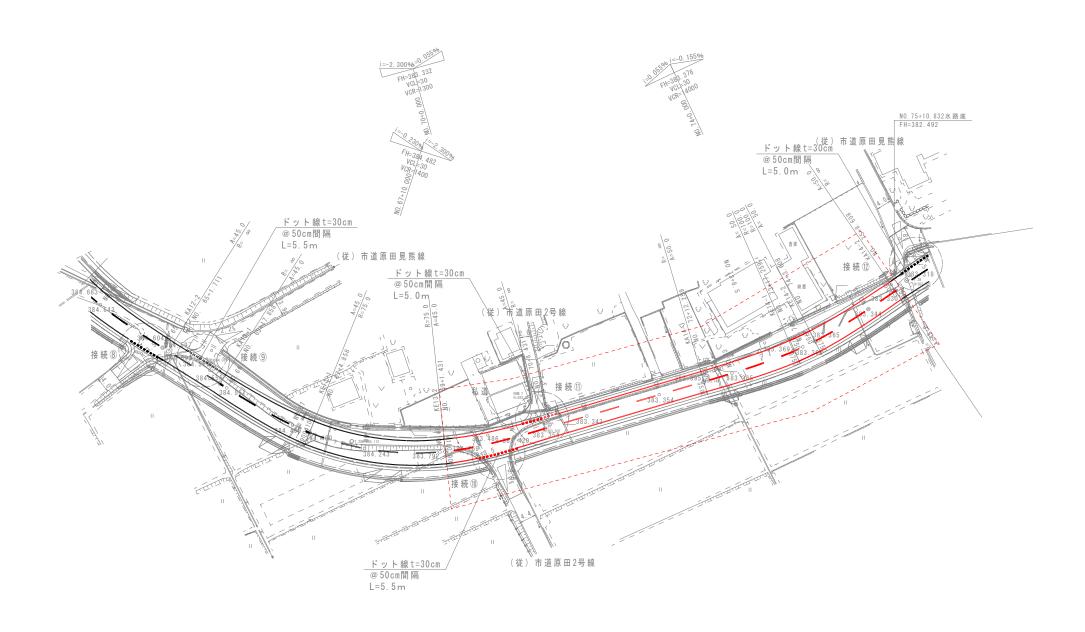
		_						
a * c	В	Н	c'	е	h1	h2	B1	B2
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
300*500	500	645	95	55	50	75	510	610
300*600	500	745	95	65	50	75	530	630
300*700	500	845	95	65	50	75	530	630

数量表

				1箇所当
名 称	規格寸法	単位	数 量	備考
側溝	300*500*2000	個	7	標準
側溝	300*600*2000	個	10	標準
側溝	300*600*1506/1566	個	1	暗 渠 (斜切)
側溝	300*700*2000	個	7	標準
側溝	300*700*1493/1506	個	1	暗 渠 (斜切)
車道用コンクリート蓋		個	38	
車道用グレーチング蓋	L=1000	個	5	T-25 ゴム付 並目
,	•			•

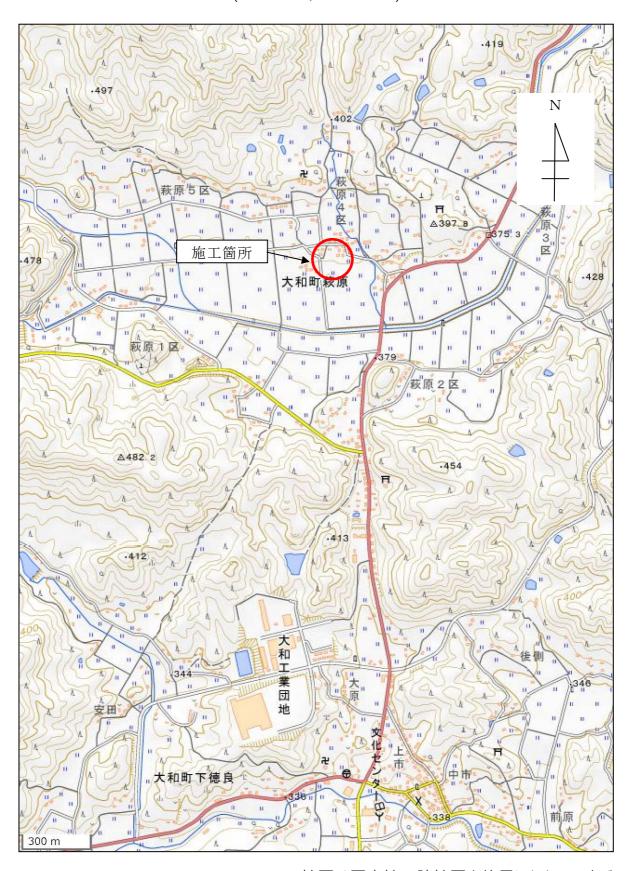
				「国がヨッ
名 称	規格寸法	単位	数 量	備考
インパートコンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1.847	
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1. 342	
基礎型枠		m2	5. 112	
基礎砕石	RC-40 t=7.5cm	m2	31. 921	

図面番号	6	縮尺		図 示		
工 種	道路改良工事					
種別	区画線	詳細図		番 1 月 1		
路線 名河川	市道大和町原田見熊線					
工事箇所	三原市大和町萩原					
	三原	市				



位置図

(34.56287, 132.94777)



この地図は国土地理院地図を使用したものである。