工 事												
設計年度		令和7	年度		市道大和町	「原田見熊線道	首路改良工事					
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)		T*	—	
工事期間									仕	様	書	
	Ľ.	事		概	要		起	I	理		曲	
集水桝工 舗装工 標識工	. 一式 A=86m2 物工 L=232 N=6箇所 A=1,120m2	2m										-1

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6年8月)広島版
 - ※ 十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.jp/

その他関連規格類

第2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.jp/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3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4節 调休2日丁事等

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日工事等実施要領」(令和7年1月6日制定)に基づき 実施するものとする。

第5節 熱中症対策に資する現場管理費の補正

- 1 本工事は、熱中症対策に資する現場管理費の補正をする工事とする。
- 2 受注者は、補正を希望する場合、監督員と協議すること。
- 3 工事の実施にあたっては「熱中症対策に資する現場管理費の補正の運用について」に基づき、行うこと。

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、工事期間中において1(人/日)を見込んでいる。

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5年8月 広島版) 『1-1-1-32 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
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		定	1	1 0 11 0
道路土工		定	1	レベル2
掘削工			·	レベル3
HR WII	F - 1.7/\ \ \	式	1	1 0 11 4
掘削	【土砂】	m3	280	レベル4
掘削	【表土すき取り】			レベル4
no / rb		m3	90	1 1 1 0
路体盛土工		定	1	レベル3
路体(築堤)盛土	[4.0 W]	Σ0		レベル4
		m3	40	
路床盛土工		式	1	レベル3
 路床盛土	[4.0 W]	Δ/	I	レベル4
		m3	30	
路床盛土	[2.5 W < 4.0]	m3	20	レベル4
 路床盛土	[W<2.5]	IIIS	20	レベル4
		m3	20	
路肩盛土工		式	4	レベル3
 路肩盛土			1	レベル4
		m3	4	
畦畔盛土工		_12		レベル3
		式	1	レベル4
☆☆☆┴──┴		m3	30	V 1707
法面整形工				レベル3
 法面整形(切土部)		式	1	レベル4
/A叫罡까(切工마 <i>)</i>		m2	20	V'\)V4

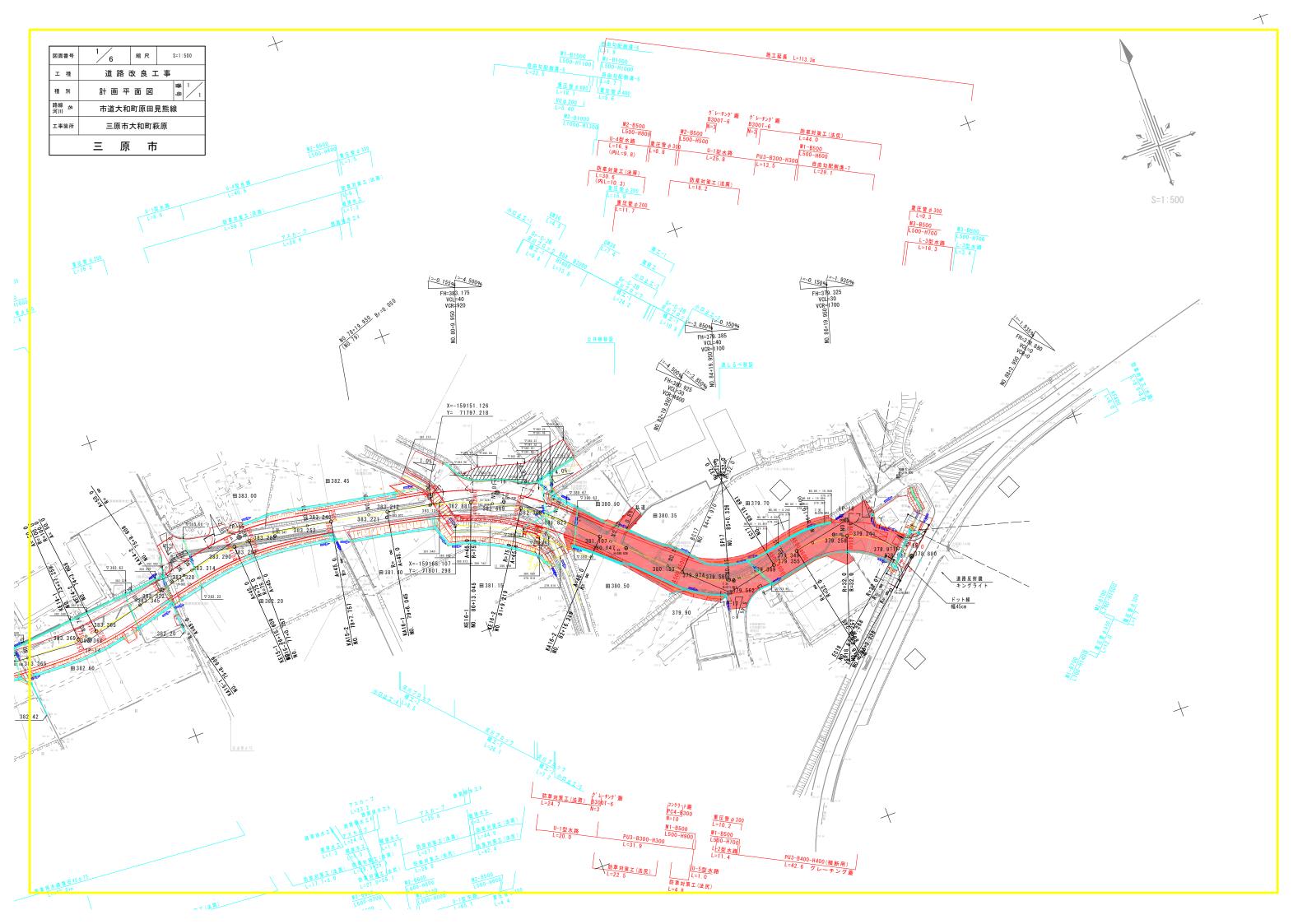
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
法面整形(盛土部)				レベル4
TD L to TD T		m2	70	
残土処理工		_ <u>+</u> -	1	レベル3
 搬入土		式	1	レベル3
1/1X/\		式	1	D. 1703
		20	<u>'</u>	レベル2
~~ ~		定	1	
防草対策工				レベル3
		式	1	
防草対策工	【法肩t=7cm】			レベル4
サラン (株) 生 (生) (生) (生) (生) (生) (生) (生) (生) (生)		m2	86	レベル2
排水構造物工		式	1	D/\)\\Z
		10	<u>'</u>	レベル3
11 ***		式	1	
側溝工				レベル3
		式	1	
プレキャストU型側溝	【PU3-B300-H300】			レベル4
	FRUO D 400 11400 T	m	45	1 0811 4
プレキャスト∪型側溝	【PU3-B400-H400】		43	レベル4
 自由勾配側溝	【B300-H400】	m	43	レベル4
다 다 크리(M)# 9	EDOOG THEOU	m	29	V 1704
側溝蓋	【グレーチング B300 T-6】			レベル4
		枚	9	
側溝蓋	【コンクリート PC4 B300】			レベル4
**************************************		枚	10	1
管渠工		_ 	4	レベル3
 鉄筋コンクリート台付管	【重圧管 200】	式	1	レベル4
	1	m	12	V 1774
鉄筋コンクリート台付管	【重圧管 300】	- III	12	レベル4
		m	19	
集水桝・マンホール工				レベル3
		式	1	

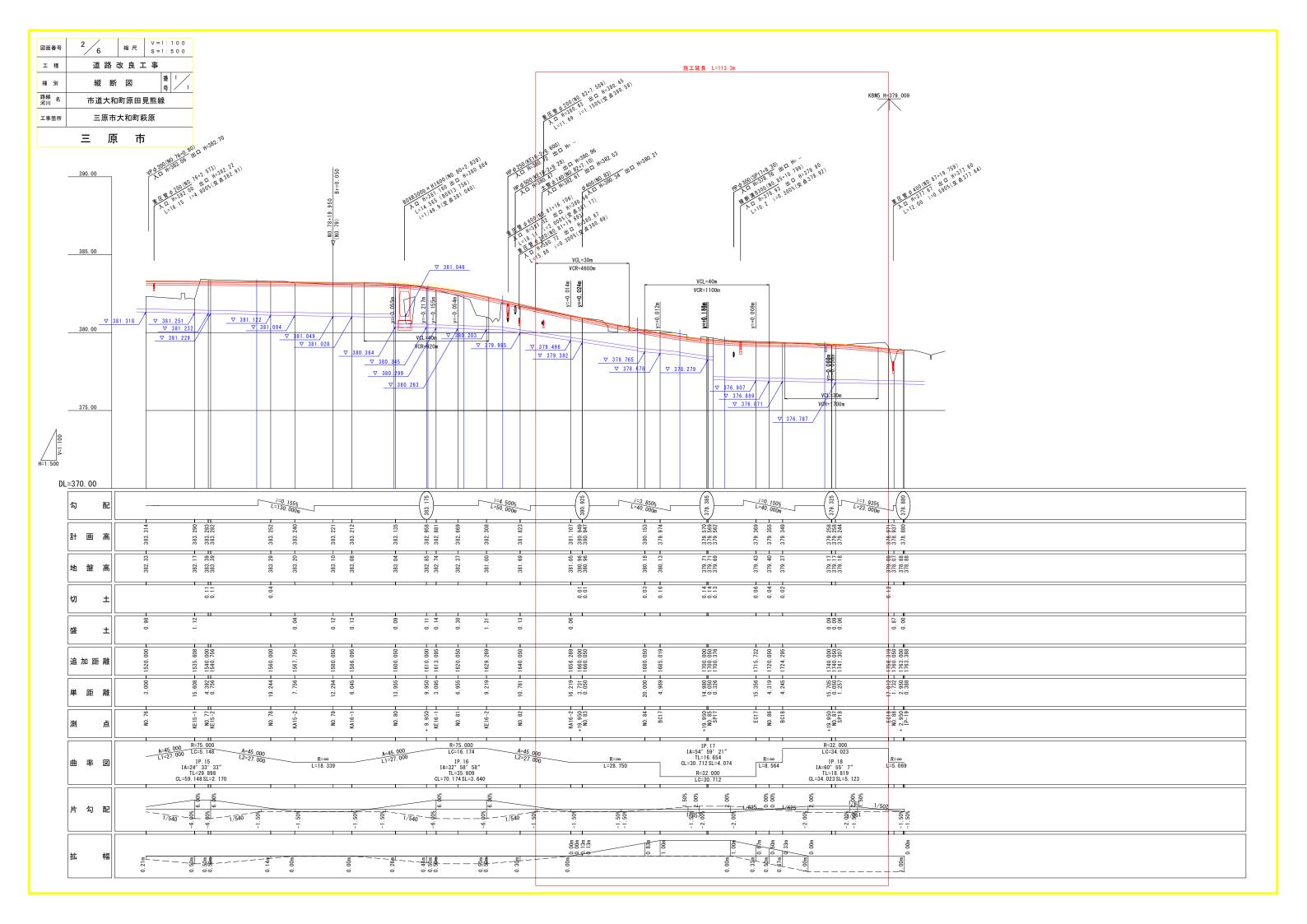
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
現場打ち街渠桝	【M1-B500-L500-H600】			レベル4
701017 to the Luisi		箇所 箇所	1	
現場打ち集水桝	【M1-B500-L500-H700】		1	レベル4
 現場打ち集水桝	[M1-B500-L500-H900]	直別	I	レベル4
	TWI 2000 2000 11000 1	箇所	1	V 1774
現場打ち集水桝	【M2-B500-L500-H500】			レベル4
		箇所	1	
現場打ち集水桝	【M2-B500-L500-H800】	A4		レベル4
TD+B+T +	[M3-B500-L500-H700]	箇所 箇所	1	レベル4
現場打ち集水桝	[W3-B300-L300-H700]	箇 所	1	D/\)\\/4
		<u> </u>	I	レベル4
() () () () () () () () () () () () ()		箇所	5	
場所打水路工				レベル3
TO ID IT Link	7	式	1	
現場打水路	【U-1型水路 B300-H350】		40	レベル4
	【U-4型水路 B300-H500】	m	46	レベル4
·元·初1 小山	10-4至水品 2000-110001	m	10	V 1774
現場打水路	【U-5型水路 B300-H550】		.,	レベル4
		m	1	
現場打水路	【L-2型水路 250B】			レベル4
TD +B +T -1/ 10/2		m m	11	
現場打水路	【L-3型水路 B500】	m	16	レベル4
 構造物撤去工			10	レベル2
III-C IO IM A I		式	1	,,,,_
構造物取壊し工				レベル3
		式	1	
コンクリート構造物取壊し	【無筋】	0	07	レベル4
 舗装版破砕	[As, t=5cm]	m3	27	レベル4
日田ででルメルメルギー	LAS, t=Juli	m2	533	V. 1)V4
運搬処理工		1112		レベル3
		走	1	

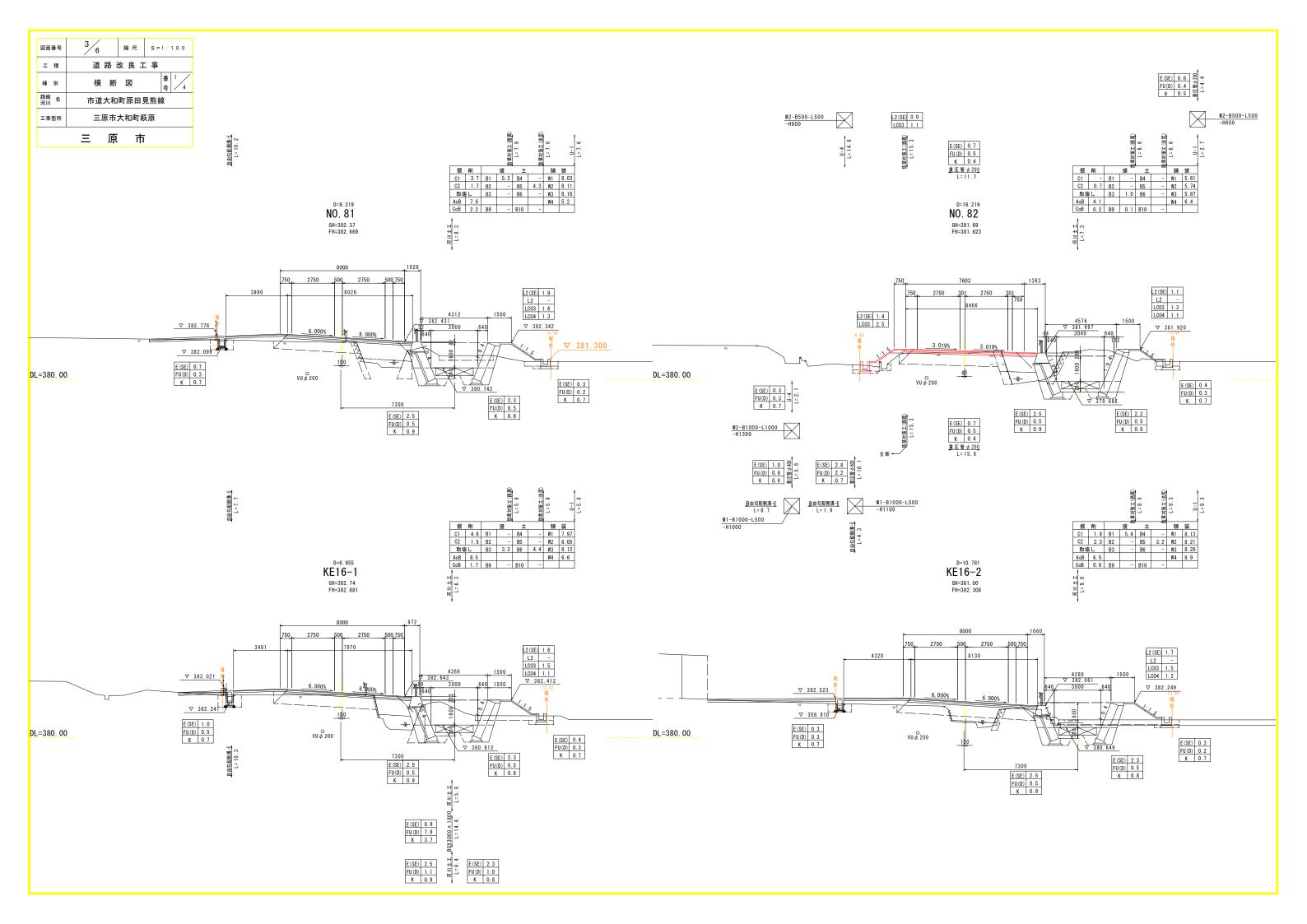
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
殼運搬	【Co殼,無筋】			レベル4
		m3	27	
設運搬	【As殼】			レベル4
+n tn ()	F. +n T	m3	27	
殼処分	【Co殼】		0.4	レベル4
±n, hn / \	F Λ □ ±Ω ¶	t	64	レベル4
殼処分	【As殼】	t l	63	レベル4
		L L	03	レベル2
開衣工		式	1	D. 1702
 車道舗装工		10	·	レベル3
十之 m 化工		式	1	""
表層(車道・路肩部)	【再生密粒度アスコン,t=5cm】			レベル4
		m2	975	
上層路盤(車道・路肩部)	【粒調砕石,t=10cm】			レベル4
, ,		m2	983	
下層路盤(車道・路肩部)	【再生砕石, t=10cm】			レベル4
		m2	992	
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
工品的的/李光·哈克克		m2	145	1 .811.4
下層路盤(車道・路肩部)	【再生砕石,t=10cm】		4.45	レベル4
目 核 吹 绒 壮 丁		m2	145	レベル3
上 昇降路舗装工		式	4	レベル3
 表層(車道・路肩部)	【コンクリート,t=7cm】	Ιί	1	レベル4
(学是·跖肩即)		m2	27	D 1704
 下層路盤(車道・路肩部)	【再生砕石, t=10cm】	1112	21	レベル4
'II씨 (구는 씨/더비/	EIJ_ERI HI / C-TOGILA	m2	27	""
標識工				レベル2
		式	1	
小型標識工				レベル3
		式	1	
標識柱	単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色)		レベル4
		基	1	

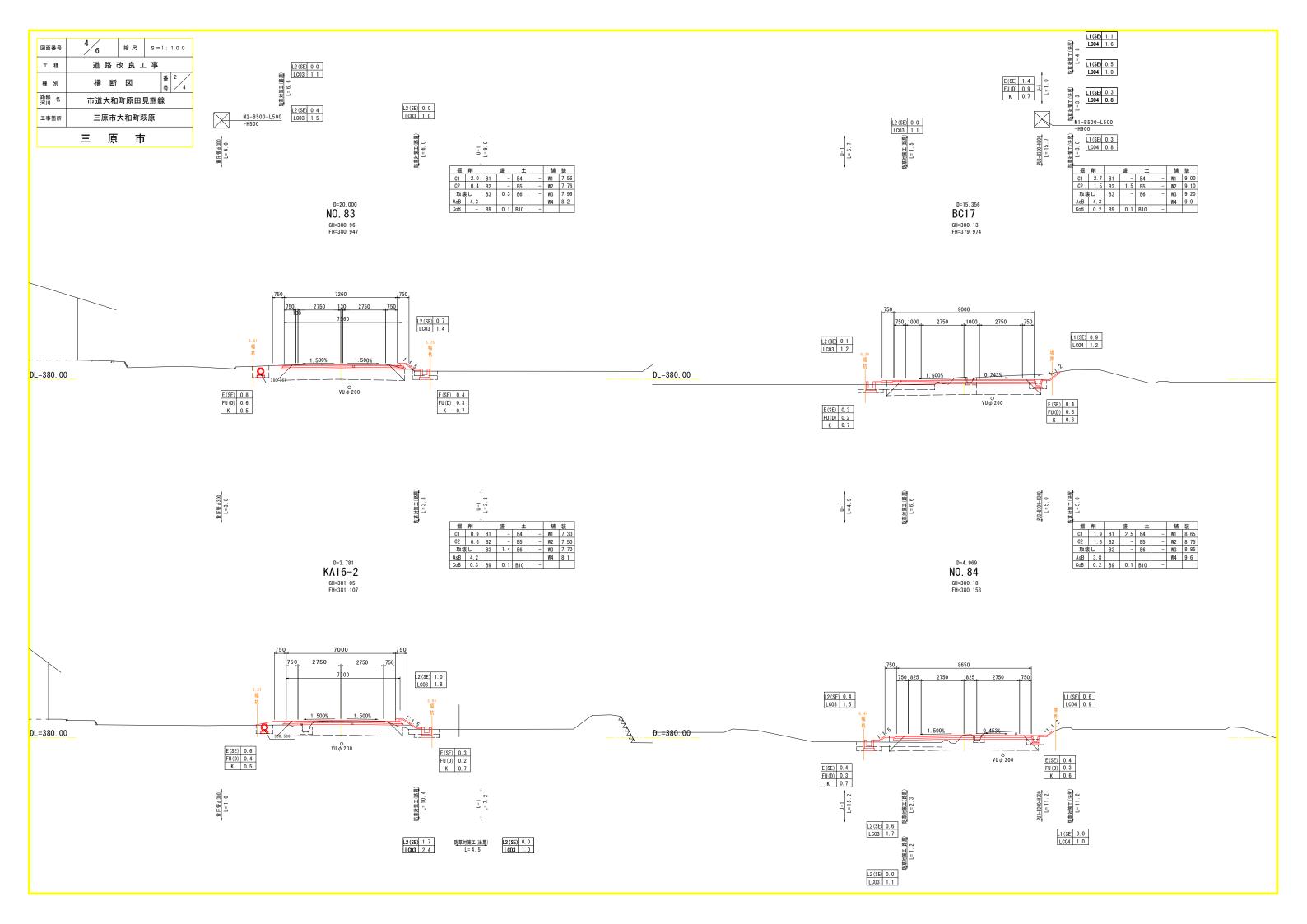
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
標識板	警戒標識585*585 補強板300*780			レベル4
		基	1	
区画線工		_15		レベル2
区画線工		式	1	レベル3
		式	1	V/\)\\\3
	【実線 20cm 白】		I	レベル4
711042VE E1M		m	25	,,,,,
溶融式区画線	【破線 15cm 白】			レベル4
		m	42	
溶融式区画線	【破線 30cm 白】			レベル4
N=1 10 = -45	【車線境界線】	m	12	1 211 4
溶融式区画線	【実線 15cm 白】		450	レベル4
	【ゼブラ 45cm 白】	m	153	レベル4
冷照式心画線		m	11	D*\)\\
溶融式区画線	【ゼブラ 15cm 白】	III III	11	レベル4
71102-70-1100	10,500.00	m	22	
溶融式区画線	【文字 15cm 白】			レベル4
		m	28	
仮設工				レベル2
ナンスが加工		式	1	1
交通管理工		式	4	レベル3
		工人	1	レベル4
人		人	37	D 17774
直接工事費			01	
共通仮設費率分				
* * 共通仮設費計 * *				
* * 純工事費 * *				
^ ^				
?ル·게 다 또 못 				
				1

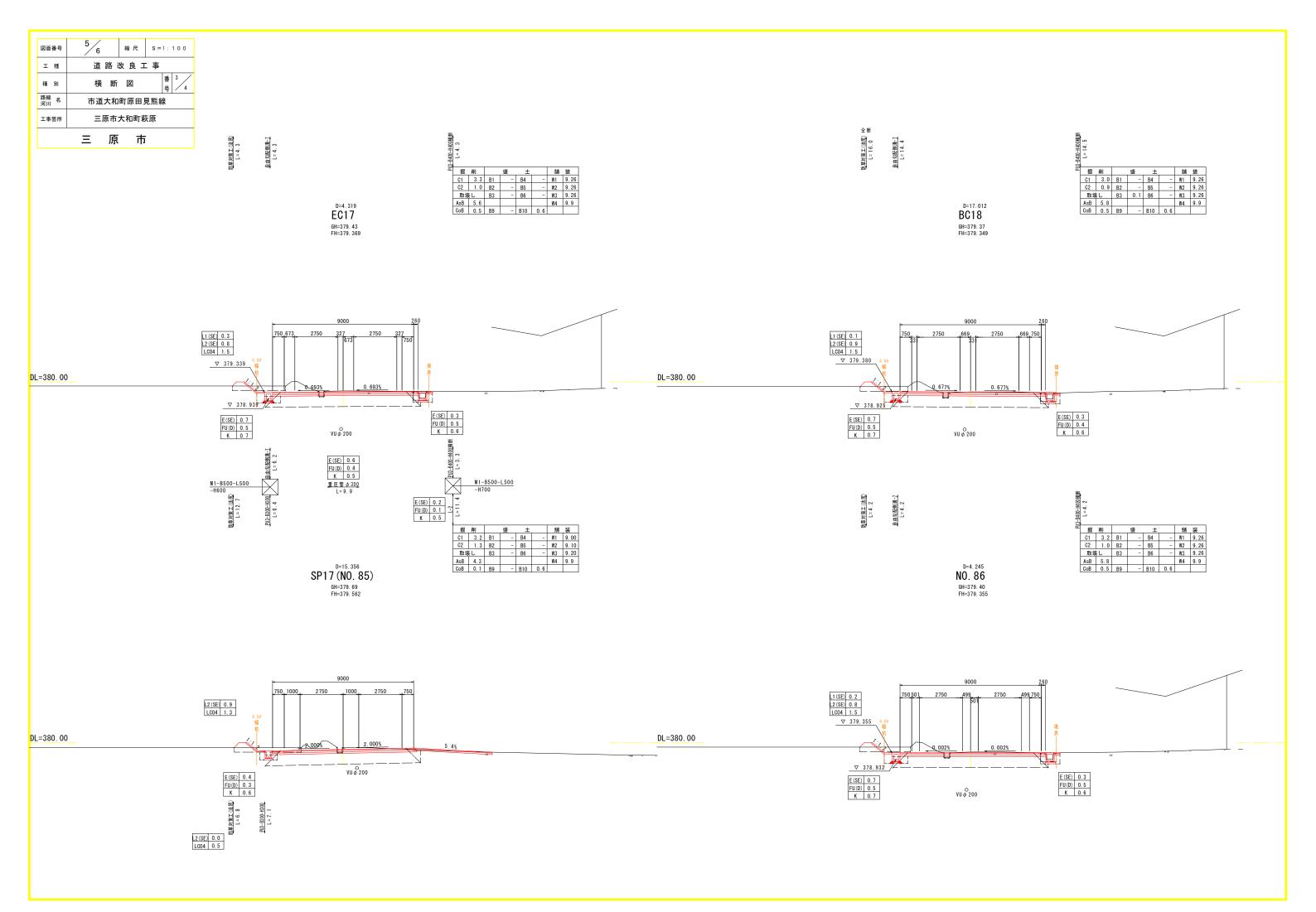
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
* * 工事原価 * *				
一般管理費率分				
契約保証費				
一般管理費計				
* * 工事価格 * *				
* * 消費税相当額 * *				
* * 工事費計 * *				
* *契約保証費計 * *				

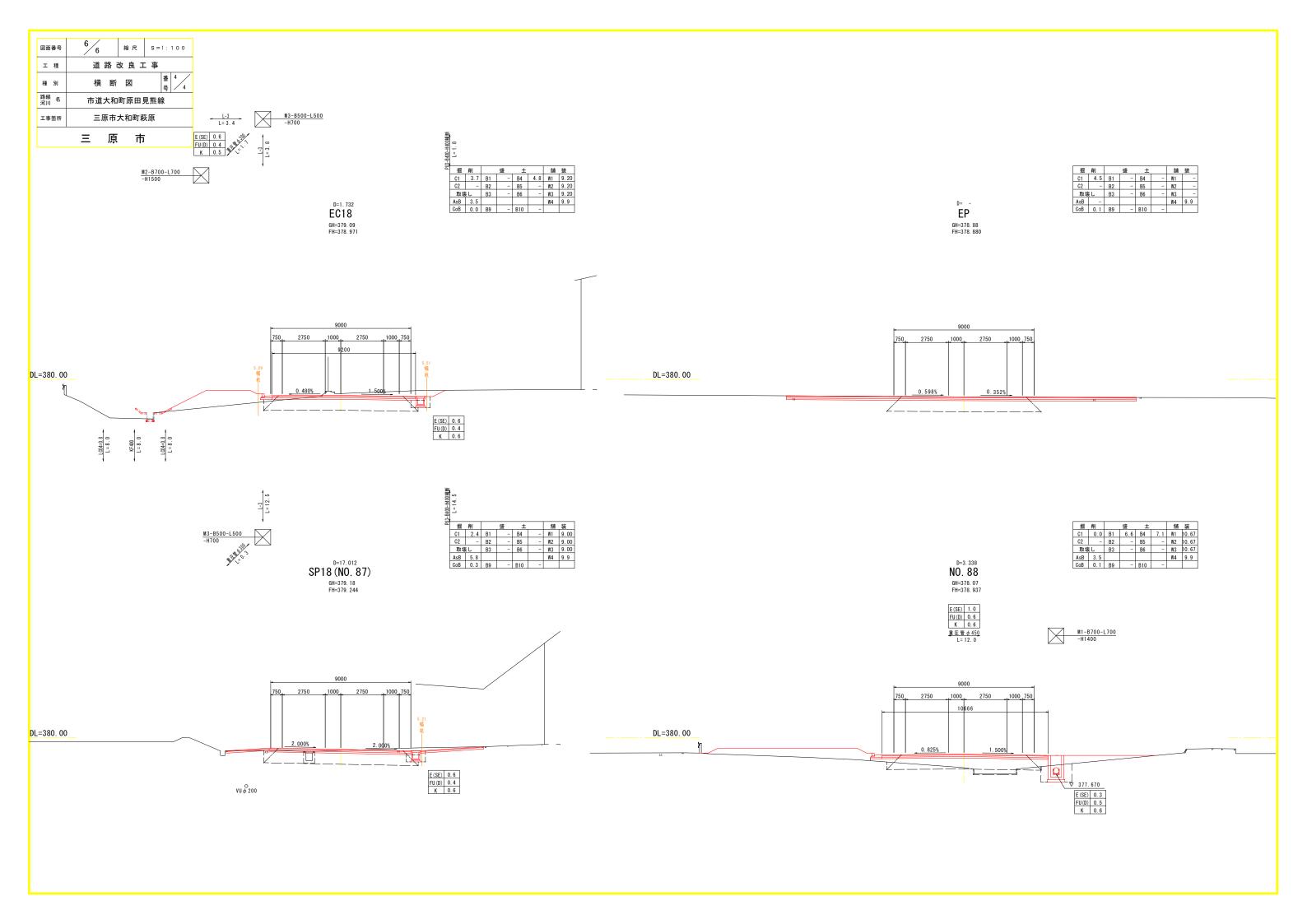












参考資料

- 市道大和町原田見熊線道路改良工事-

総括情報表

E更回数 E B B G G H G	0 (10) (1) (1) (1)	凡例
通用単価地区 単価適用日	48 三原市(大和) 00-07.07.01(0)	Co・・・コンクリート As・・・アスファルト DT・・・ダンプトラック BH・・・バックホウ
一间地方口	00-07.07.07(0)	CC・・・・クローラクレーン TC・・・・トラッククレーン
		RTC・・・ラフテレーンクレーン
皆経費体系	1 公共(一般)	
	当世代 前世代	
	04 道路改良工事	
五工地域・工事場所区分	00 補正なし	
夏興補正区分	00 補正なし	
圏休補正区分 見場事務所等の貸与区分	09 閉所型・月単位 00 補正なし	
R塚争物が守の負う区が 「CT補正区分	00 補正なし	
· 斯補正係数	00 補正なし	
多工事区分	00 通常工事 0 %	
的基本 144 144 144 144 144 144 144 14	00 補正無し	
2的保証区分	01 金銭的保証(0.04%)	
	導員等の現場労働者にかかる経費として、労務費のほか各種経費(法	
	,安全訓練等に要する費用等)が必要であり,本積算ではこれらを明	見場管理費等・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
)一部として率計上してい	ବ୍ଡ	

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
道路改良					Y1E01 レベル1
					7723
*n\ T	1	式			V450404
道路土工					Y1E0101 レベル2
	11	式			
掘削工					Y1E010101 レベル3
	1	式			
掘削	l	10			Y1E01010101レベル4
【土砂】					
10 A1	280	m3			00/040404004
掘削 土砂 オープンカット 押土無し					SPK24040001 00
障害無し 5,000m3未満					
	280	m3			単第0 -0001 表
掘削					Y1E01010101レベル4
【表土すき取り】					
	90	m3			
掘削	30	IIIO			SPK24040001 00
土砂 オープンカット 押土無し					
障害無し 5,000m3未満					
10.450	90	m3			単第0 -0001 表
路体盛土工					Y1E010103 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
路体(築堤)盛土					Y1E01010301レベル4
[4.0 W]					
	40	2			
路体(築堤)盛土	40	m3			SPK24040004 00
施工幅員4.0m以上					3FR24040004 00
施工数量20,000m3未満 障害無し					
WO THE WAY	40	m3			単第0 -0002 表
路床盛土工					Y1E010105 レベル3
	_	_15			
	1	式			V4F04040504 L & II 4
「					Y1E01010501レベル4
[4.0 W]					
	30	m3			
路床盛土					SPK24040005 00
施工幅員4.0m以上					
施工数量20,000m3未満 障害無し					W ##
	30	m3			単第0 -0003 表 Y1E01010501レベル4
「					11501010501 12/1/1/4
\Z.3 \W\4.01					
	20	m3			
路床盛土					SPK24040005 00
施工幅員2.5m以上4.0m未満					
	20	m3			単第0 -0004 表
路床盛土 【₩<2.5】					Y1E01010501レベル4
[W<2.5]					
	20	m3			
路床盛土					SPK24040005 00
施工幅員2.5m未満					
	20	m3			単第0-0005 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
路肩盛土工					Y1E010103 レベル3
	1	_ <u>+</u>			
路肩盛土	1	式			Y1E01010301レベル4
四 <u>月</u>					11201010301 2 • (7)24
	4	m3			
路体(築堤)盛土					SPK24040004 00
施工幅員2.5m未満					
	4	m3			単第0 -0006 表
世畔盛土工	4	IIIO			単第0 -0000 衣 Y1E010103 レベル3
					772310100 2 770
	1	式			
畦畔盛土					Y1E01010301レベル4
	30	m3			
路体(築堤)盛土	00	1110			SPK24040004 00
施工幅員2.5m未満					
\\\	30	m3			単第0 -0006 表
法面整形工					Y1E010107 レベル3
	1	式			
法面整形(切土部)	·				Y1E01010701レベル4
, ,					
: + 云 故 T/	20	m2			CDI/04040005 00
法面整形 切土部 現場制約無し					SPK24040025 00
レキ質土,砂及び砂質土,粘性土					
	20	m2			単第0 -0007 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
法面整形(盛土部)					Y1E01010702レベル4
	70	m2			
法面整形	70	IIIZ			SPK24040025 00
盛土部 法面締固め無し 現場制約無し					SI 1/2-10-10020 00
レキ質土,砂及び砂質土,粘性土					
	70	m2			単第0 -0008 表
残土処理工					Y1E010110 レベル3
	1	式			
土砂等運搬	1	10			Y1E01011002レベル4
【土砂】					
L THE OWNER LAND	310	m3			22/2/2/2/2/2
土砂等運搬					SPK24040002 00
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)					
	310	m3			単第0 -0009 表
残土等処分	0.0				Y1E01011003レベル4
「古位丁市弗に今まれる加八弗笠】	310	m3			40044
【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
だり負付」の状派がによる					
処分費 (土砂)					F000000100 00
	040	0			
搬入土	310	m3			Y1E010110 レベル3
\ \\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\					TILUIUIIU P'ND3
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
購入土運搬					Y1E01011002レベル4
【土砂】					
	70	m3			
土砂等運搬					SPK24040002 00
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)	70				₩ (**
唯入士(はグレ)	70	m3			単第0 -0009 表
購入土(ほぐし)					Y1E01011003レベル4
	90	m3			
購入土(ほぐし)	90	IIIO			F000000200 00
無八工(はくし)					1 000000200 00
	90	m3			
法面工					Y1E0104 レベル2
	1	式			
防草対策工					Y1E010401 レベル3
	1	式			
防草対策工					Y1E01040105レベル4
【法肩t=7cm】					
¬>. 5 . L . L +T≐⊓ T	86	m2			04040044 00
コンクリート打設工					\$1040011 00
防草コンクリート Co厚さ70mm 18-8-20BB					
10-0-ZUDD	86	m2			単第0 -0010 表
排水構造物工	OU	IIIZ			半第0 -0010 衣 Y1E0109 レベル2
14F/1/1円/21/01上					1120103 0. 1702
	1	定			
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
作業土工					Y1E010901 レベル3
	1	式			
 床掘り	·	10			Y1E01090102レベル4
【土砂】					
C-1710	110	m3			27/2/2/2/2/2
床掘り 土砂 標準					SPK24040015 00
・・・・・・・ 土砂 標準 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・					
	110	m3			単第0 -0012 表
埋戻し	-				Y1E01090103レベル4
【土砂】					
	00				
 埋戻し	90	m3			SPK24040020 00
佐					01 1\2\10\10\2\0
最大埋戾幅1m未満					
	90	m3			単第0 -0013 表
基面整正					Y1E01090104レベル4
	130	m2			
基面整正	130	1112			SPK24040017 00
					
/pi/#	130	m2			単第0 -0014 表
側溝工					Y1E010903 レベル3
	1	式			
プレキャスト∪型側溝					Y1E01090301レベル4
【PU3-B300-H300】					
	45				
	45	m			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
U型側溝					SDT00013 00
落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種					
300A[300 × 300 × 2000]	45	m			単第0 -0015 表
プレキャストU型側溝	45				Y1E01090301レベル4
[PU3-B400-H400]					
11TH /01/14	43	m			207722242
U型側溝					SDT00013 00
U型側溝(各種) L=2000mm/本					
	43	m			単第0 -0016 表
蓋版					SDT00017 00
蓋版(各種) 40 重量					
		16			W 77 0 00 1 = -
自由勾配側溝	35	枚			単第0 -0017 表 Y1E01090304レベル4
日日勾配則再 【B300-H400】					1 1E0 1090304 D7 7 7 V4
1 DOOD 11400 1					
	29	m			
自由勾配側溝					V000002000 00
	1	式			単第0 -0018 表
自由勾配側溝材料	I	IV.			<u> </u>
					1000002000 00
	1	式			単第0 -0023 表
側溝蓋					Y1E01090305レベル4
【グレーチング B300 T-6】					
	9	枚			
蓋版		10			SDT00017 00
蓋版(各種) 40 重量					
	9	枚			単第0 -0024 表

費目・工種・施工名称など	 数量	単位	単価	金額	備考
側溝蓋	, ., . <u> </u>				Y1E01090305レベル4
【コンクリート PC4 B300】					
	10	枚			
蓋版	10	17.			SDT00017 00
= MX 落ちふた式∪形側溝(JIS_A_5372)3種ふた 300[412×95×500]					35100017 00
, ,	10	枚			単第0 -0025 表
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】	·				Y1E01090404レベル4
	12	m			
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)					SPK24040097 00
, , ,	12	m			単第0 -0026 表
鉄筋コンクリート台付管 【重圧管 300】					Y1E01090404レベル4
	19	m			
鉄筋コンクリート台付管 据付 管径300mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管)					SPK24040097 00
	19	m			単第0 -0027 表
集水桝・マンホール工					Y1E010905 レベル3
	1	式			
現場打ち街渠桝 【M1-B500-L500-H600】					Y1E01090501レベル4
	1	箇所			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
集水桝					V000001500 00
M1-B500-L500-H600					
		** **			₩ ## a a a a a a = =
TP+B+T++	1	箇所			単第0 -0028 表
現場打ち集水桝 【M1-B500-L500-H700】					Y1E01090502レベル4
[MI-B300-L300-H700]					
	1	箇所			
集水桝	·				V00000400 00
M1-B500-L500-H700					
	1	箇所			単第0 -0031 表
現場打ち集水桝					Y1E01090502レベル4
【M1-B500-L500-H900】					
	1) 箇所			
集水桝	<u> </u>	国別			V000000500 00
M1-B500-L500-H900					V000000000
1111 2000 2000 11000					
	1	箇所			単第0 -0033 表
現場打ち集水桝					Y1E01090502レベル4
[M2-B500-L500-H500]					
# 1/1H	1	箇所			V00000700
集水桝 M2-B500-L500-H500					V000000700 00
MZ-BOUU-LOUU-HOUU					
	1	箇所			単第0 -0035 表
現場打ち集水桝	-	<u> 141/1</u>			Y1E01090502レベル4
[M2-B500-L500-H800]					
	1	箇所			
集水桝					V000001900 00
M2-B500-L500-H800					
		<u> </u>			₩₩0 0007 =
	1	箇所			単第0 -0037 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場打ち集水桝					Y1E01090502レベル4
[M3-B500-L500-H700]					
# 1.151	1	箇所			
集水桝					V000002200 00
M3-B500-L500-H700					
	1	箇所			単第0 -0039 表
マンホール高さ調整	l l	四71			Y1E01090506レベル4
					1120103000000 1704
	5	箇所			
マンホール高さ調整					V000001100 00
					W 555
18 CC +T - 1/ 11/2 T	1	式			単第0 -0042 表
場所打水路工					Y1E010907 レベル3
	1	式			
現場打水路	!				Y1E01090701レベル4
【U-1型水路 B300-H350】					
	46	m			
U-1型水路					V000001300 00
B300-H350					
					W 555
TD LB + T - 1 - 10 to	46	m			単第0 -0044 表
現場打水路					Y1E01090701レベル4
【U-4型水路 B300-H500】					
	10	m			
U-4型水路	10				V000002300 00
B300-H500					
	10	m			単第0 -0048 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場打水路	,,,				Y1E01090701レベル4
【U-5型水路 B300-H550】					
	1	m			VIOLENCE AND ADDRESS OF THE PROPERTY OF THE PR
U-5型水路					V000002400 00
B300-H550					
	1	m			単第0 -0049 表
現場打水路	<u>'</u>	111			イ第0~00~04~12 Y1E01090701レベル4
【L-2型水路 250B】					112010001012 1721
1					
	11	m			
L-2型水路					V000002500 00
250B					
					W. C
TD LB+T_L00	11	m			単第0 -0050 表
現場打水路					Y1E01090701レベル4
【L-3型水路 B500】					
	16	m			
L-3型水路	10	III			V000002600 00
B500					V000002000 00
	16	m			単第0 -0052 表
構造物撤去工					Y1E0112 レベル2
1#1/# #6 TO I + 1 - T	1	式			V45044000 L 3 H 0
構造物取壊し工					Y1E011206 レベル3
	1	式			
 コンクリート構造物取壊し	I				Y1E01120601レベル4
コンプラート構造物収象し					1120112000112 1727
K AMAZA A					
	27	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工					SDT00031 00
	27	m3			単第0 -0054 表
舗装版破砕		0			Y1E01120603レベル4
[As, t=5cm]					
	533	m2			
舗装版破砕 アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下					SPK24040305 00
	533	m2			単第0 -0055 表
運搬処理工 					Y1E011216 レベル3
	1	式			
設運搬 【Co殻,無筋】	·				Y1E01121601レベル4
	27	m3			
殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離5.7km以下(3.3km超)					SPK24040151 00
	27	m3			単第0 -0056 表 Y1E01121601レベル4
放建版 【As殼】					
	27	m3			
敖運搬 舗装版破砕 DID区間無し 運搬距離6.5km以下(3.5km超)					SPK24040151 00
	27	m3			単第0 -0057 表
殼処分 【Co殼】					Y1E01121602レベル4
	64	t			

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
処分費(Co殻)					F000000500 00
	64	t			
殼処分 【As殼】					Y1E01121602レベル4
	63	t			
【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
処分費(As殻)					F000000600 00
	63	t			
舗装工					Y1E0204 レベル2
	1	式			
車道舗装工		20			Y1E020404 レベル3
	1	式			
表層(車道・路肩部) 【再生密粒度アスコン, t=5cm】		20			Y1E02040409レベル4
	975	m2			
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm	3.0	11186			SPK24040241 00
18-12-17-00-18-18-18-18-18-18-18-18-18-18-18-18-18-	975	m2			単第0 -0058 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
上層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040403レベル4
【粒調砕石 , t=10cm】					
	983	m2			
上層路盤(車道・路肩部)					SPK24040234 00
M-30					
全仕上り厚100mm 1層施工	000				₩ (20.00.00.00.00.00.00.00.00.00.00.00.00.0
工屋收验/末洋 收户切)	983	m2			単第0 -0059 表
下層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040401レベル4
【再生砕石, t=10cm】					
	992	m2			
下層路盤(車道・路肩部)	332	1112			SPK24040232 00
全仕上り厚100mm 1層施工					31 N24040232 00
RC-30					
110 00	992	m2			単第0-0060 表
取付舗装工	002				Y1E020404 レベル3
PAT S HIM DA					
	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】					
	145	m2			
表層(車道・路肩部)					SPK24040241 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm					
	145	m2			単第0 -0058 表
下層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040401レベル4
【再生砕石, t=10cm】					
	4.45	- 0			
工展收船/市港 吃户切	145	m2			CDV24040222 00
下層路盤(車道・路肩部)					SPK24040232 00
全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30					
KC-30	145	m2			単第0-0060 表
	145	IIIZ			│

費目・工種・施工名称など	 数量	単位	単価	金額	備考
昇降路舗装工					Y1E020404 レベル3
	4				
丰岡(市道、牧启郊)	1	式			Y1E02040409レベル4
表層(車道・路肩部) 【コンクリート , t=7cm】					1 1E02040409 D177 D4
	27	m2			
コンクリート	- .				SPK24040153 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					
人力打設					
	2	m3			単第0 -0061 表
下層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040401レベル4
【再生砕石 , t=10cm】					
	27	m2			
下層路盤(車道・路肩部)	21	IIIZ			SPK24040232 00
全仕上り厚100mm 1層施工					01 N24040232 00
RC-30					
	27	m2			単第0 -0060 表
標識工					Y1E0209 レベル2
J. TILES **** T	1	式			V4500004
小型標識工					Y1E020901 レベル3
	1	式			
標識柱	1				Y1E02090101レベル4
単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色)					
	1	基			
標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式]					SS000067 00
単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色)					
柱径 60.5 [規]2基以下		<u> </u>			₩ 770 0000 ±
	1	基			単第0 -0062 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
標識板					Y1E02090102レベル4
警戒標識585*585 補強板300*780					
	4	₩			
標識板設置	1	基			V000002900 00
信					V000002900 00
	1	基			単第0-0063 表
区画線工					Y1E0210 レベル2
	1	_12			
区画線工	1	式			Y1E021001 レベル3
 					116021001 1/1/03
	1	式			
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【実線 20㎝ 白】					
	0.5				
区画線設置(溶融式)	25	m			SDT00001 00
					35100001 00
	25	m			単第0 -0065 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【破線 15cm 白】					
	42				
区画線設置(溶融式)	42	m			SDT00001 00
破線_15cm					05100001
	42	m			単第0 -0066 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【破線 30cm 白】					
【車線境界線】	12				
	12	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_30cm `					
	12	m			単第0 -0067 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【実線 15cm 白】					
	153				
区画線設置(溶融式)	153	m			SDT00001 00
実線_15cm					35100001 00
大 版_156III					
	153	l m			単第0 -0068 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【ゼブラ 45cm 白】					
	11	m			
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
ゼブラ_45cm					
	44				₩ % 0 0000 ≢
	11	m			単第0 -0069 表 Y1E02100101レベル4
					TIE02100101 D77)D4
Teyy rount at					
	22	m			
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
ゼブラ_15cm					
	22	m			単第0 -0070 表
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【文字 15cm 白】					
反而始却黑八家融书》	28	m			CDT00004
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
矢印・記号・文字_15cm換算					
	28	l m			単第0 -0071 表
L		1111		1	<u> </u>

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設工					Y1E0115 レベル2
	1	式			
交通管理工	ı	10			Y1E011521 レベル3
	1	式			Y1E01152101レベル4
	37	人			
交通誘導警備員B					R0369 00
	37				
* * 直接工事費 * *	<u>.</u>				
#0020計=支給品等(材料),無償貸付					
共通仮設費率分					Z0019
八匹以以兵十万					20010
計算情報					
対象額					
率					
<u>率</u> * * 共通仮設費計 * *					
* * 純工事費 * *					

本工事費 内訳表

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					
計算情報					
対象額					
<u>率</u> **工事原価**					
^ ^ 争 原恤 ^ ^					
一般管理費率分					前払補正率
計算情報					
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					
<u>率</u> * * 工事費計 * *					
<u> </u>					
* * 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 SPK24040001

障害無し 5,000m3未満 当り

	章 芸無 し 3,000 36.73% 材		11% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	328.03000
機械構成比: 44.26% 労務構成比: 分表機械	30.73% 72	·料構成比: 19.0	11%	惊华早间:	
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)	4.4.000/		バックホウ(クローラ型)		MTPC00128
標準型・超低騒音型・排3	44.26%		標準型・超低騒音型・排3		MTPT00128
山積0.8/平積0.6m3			山積0.8/平積0.6m3		
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	36.73%				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	19.01%				TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
INOT I IM			DOOR I IM		
A=1			B=1 オープンカット		
C=2 押土無し			D=1		
C=2 17工無ひ E=3 5,000m3未満			PEI PEK U		
5,0000000米/阿					

路体(築堤)盛土 単第0 -0002 表 SPK24040004 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し 当り 機械構成比: 17.97% 15.10% 市場単価構成比: 標準単価: 労務構成比: 材料構成比: 231.60000 66.93% 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 <賃>ブルドーザ <賃>ブルドーザ KTPC00036 湿地,7t級 湿地,7t級 11.28% 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)低騒音 <賃>振動ローラ(土木用フラットSドラム型) KTPC00058 振動ローラ(土工用) 6.69% [フラット・シングルドラム型] KTPT00058 質量11~12t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 質量11~12t 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 46.30% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 20.63% 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 TTPT00013 15.10% 積算単価 積算単価 EP001 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 B=1 A=3 障害無し C=1

路床盛土

SPK24040005

単第0 -0003 表

施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し 当り 機械構成比: 18.46% 市場単価構成比: 標準単価: 労務構成比: 材料構成比: 15.95% 356.47000 65.59% 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 <賃>ブルドーザ <賃>ブルドーザ KTPC00036 湿地,7t級 湿地.7t級 9.86% 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)低騒音 <賃>振動ローラ(土木用フラットSドラム型) KTPC00058 振動ローラ(土工用) [フラット・シングルドラム型] KTPT00058 質量11~12t 8.60% 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 質量11~12t 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 45.48% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 20.11% 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 TTPT00013 15.95% 積算単価 積算単価 EP001 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 B=1 A=3 C=1 障害無し

施工幅員2.5m以上4.0m未満 機械構成比: 15.83% 労務構成比: 75.68% 材料構成比: 8.40% 市場単価構成比: 0.00% 煙進単価: 260.40000

機械構成比: 15.83%		料構成比: 8.4		0.00%	標準単価:	869.10000
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	京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式)			振動ローラ(舗装用)			KTPC00009
質量3~4t	7.93%		[搭乗式コンバインド型]			KTPT00009
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量3~4t			
			バックホウ(クローラ型)			KTPC00054
山積0.28m3(平積0.2)	7.90%		[後方超小旋回型]			KTPT00054
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			山積0.28m3(平積0.2m3)			
 運転手(特殊)			運転手(特殊)			RTPC00006
	67.44%		·= ·= · · · · · · · · · · · · · · · · ·			RTPT00006
 普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	8.24%					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	8.49%					TTPT00013
積算単価			積算単価			EP001
A=2 施工幅員2.5m以上4.0m未満						

路床盛土 施工幅員2.5m未満 SPK24040005 単第0 -0005 表

m3当り

		料構成比: 0.27		標準単価:	6,427.10
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>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.8~1.1t	0.81%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.8~1.1t		KTPC00008 KTPT00008
普通作業員	89.26%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
寺殊作業員 	9.66%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
圣油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.27%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
責算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

路体(築堤)盛土

SPK24040004

単第0-0006 表

路体(梁堤)盤工	SPK24040004	单第()-0006 表
施工幅員2.5m未満			1 m3
機械構成比: 0.70%	99.06% 材料構成比:	0.24% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 6,330.2
代表機労材規格(積算地区)		算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区) 備考
<賃>振動ローラ(ハンドガイド式)		振動ローラ(舗装用)	KTPC00008
質量0.8~1.1t	0.70%	[ハンドガイド式]	KTPT00008
		質量0.8~1.1t	
		22200	
普通作業員		普通作業員	RTPC00002
	90.63%		RTPT00002
特殊作業員		特殊作業員	RTPC00001
	8.43%	1.00.1.1.1.1.1	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	0.24%		TTPT00013
積算単価		積算単価	EP001
A=1 施工幅員2.5m未満			
	T	I control of the cont	

切土部 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土 1 m2 当り機械構成比: 9,68% 市場単価構成比: 0,00% 標準単価: 874,32000

機械構成比: 9.71%		†料構成比: 9.6		0.00%	標準単価:	874.32000
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)	9.71%		クローラ型			KTPT00018
排1~3,2011,2014			山積0.8m3(平積0.6m3)			
普通作業員						RTPC00002
	38.29%					RTPT00002
運転手(特殊)			運転手(特殊)			RTPC00006
	22.49%					RTPT00006
			 土木一般世話役			RTPC00009
	19.83%					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	9.68%					TTPT00013
積算単価			積算単価			EP001
A=2 切土部 D=2 レキ質土,砂及び砂質土,粘性土			C=2 現場制約無 E=1 -(全ての費			
D=2 アイ貞工、砂及び砂貞工、柏注工			- (主 (の)	1H)		

盛土部 法面締固め無し 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土 12.38% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 433.37000

械構成比: 12.42% 労務構成比: 7	75.20% 材	料構成比: 12.3	8% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	433.370
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)	12.42%		クローラ型		KTPT00018
排1~3,2011,2014			山積0.8m3(平積0.6m3)		
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	33.11%				RTPT00002
重転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	28.76%				RTPT00006
上木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	13.33%				RTPT00009
			軽油パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	12.38%				TTPT00013
責算単価			積算単価		EP001
A=1 盛土部			B=2 法面締固め無し		
C=2 現場制約無し E=1 -(全ての費用)			D=2 レキ質土,砂及び砂質土,粘性土		

土砂等運搬 SPK24040002 単第0-0009 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 機械構成比: 45.59% 労務構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 材料構成比: 14.89% 0.00% 39.52% 850.14000 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 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 45.59% 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 39.52% 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 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

コンクリート打設工

S1040011

単第0 -0010 表

<u>5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	単		金額	100 m2 当 備考
		7 12		ТР	312 HX	TIRE S
	0.600	人				
	0.000					
特殊作業員						
19.7417未只	1.100	人				
	1.100					
普通作業員						
日旭下来只	1.900	人				
	1.900					
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)	0.470	IIIO				
- W/C(00%),程列(高ゲ) 機-28_バックホウ運転(賃料)						単第0-0011 表
元-20_ハック / (資 f f) クレーン付1.7t 吊_山積0.28m3	0.890	日				年第0-0011 投
プレープ [5] 1.7 t 円_山 傾 0.20m3	0.090	Н				
諸雑費						#09
中华县	4.0	%				#00
	7.0	/0				
* * * 合計 * * *	100	m2				
·						
* * * 単位当たり * * *	1	m2				
A=2 施工幅 1.0m超2.0m以下			B=2		► -1.0m以上1.0m以7	F
C=1 -			D=1	18-8-20	BB	
F=70 コンクリート厚さ(mm)			G=1			

機-28_バックホウ運転(賃料)

S9035

単第0 -0011 表

全額	7t吊_山積0.28m3 ´			1 当り
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 37.00 L <賃>パックホウ(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 B=37 軽油消費量(L/日)	名称・規格など	数量単位	単価 金額	備考
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 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 B=37 軽油消費量(L/日)	未)	1.00 人		
山積0.28m3(平積0.2) 吊能力1.7t	ル給油,2~4KL積載車給油	37.00 L		
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 B=37 軽油消費量(L/日)	m3(平積0.2)吊能力1.7t	1.60 供用日		
A=8 クレーン付1.7t吊_山積0.28m3 B=37 軽油消費量(L/日)	7.57(
A=8 クレーン付1.7t吊_山積0.28m3 B=37 軽油消費量(L/日) C=1 運転労務数量(人/日) D=1.6 機械賃料数量(供用日/日)	位当たり ***	1 日		
	クレーン付1.7t吊_山積0.28m3 運転労務数量(人/日)	積0.28m3 B=37 D=1.	軽油消費量(L/日) 6 機械賃料数量(供用日/日)	

		ле -	十 叫		貞0 -0032
床掘り	SPK2	24040015		単第0 -0012 表	
土砂 標準	土留方式無し『	潼害無し		1	m3 当り
機械構成比: 23.14%		料構成比: 23.6	6% 市場単価構成比: 0.00	%標準単価:	236.98000
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
<賃>バックホウ(クローラ型)	1131 1772	TIA(IXVI SE)	バックホウ	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	23.14%		クローラ型		KTPT00018
排1~3,2011,2014			山積0.8m3(平積0.6m3)		
3,11 0,2011,2011					
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
ZTA 3 (1978)	53.20%		Z + 4 3 (13/M)		RTPT00006
	0012070				WW 100000
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%		72/H/ (1 H		TTPT00013
/ (20.00%				111 100010
			積算単価		EP001
			1只 开		L1 00 1
A=1			B=1 標準		
C=1 土留方式無し			D=1 障害無し		
E=1			D-I PERMO		
-(主(の負用)					

埋戻し

単第0 -0013 表

機械構成比: 9.57%	86.79% 材料構成比		標準単価:	3,157.90000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(利	責算地区) 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	8.96%	バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒・排2014 山積0.45/平積0.35m3		MTPC00159 MTPT00159
<賃>タンパ(ランマ) 質量60 ~ 80kg	0.61%	タンパ及びランマ 質量60 ~ 80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	53.01%	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
 特殊作業員 	25.36%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.42%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.80%	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	0.84%	ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
 積算単価 		積算単価		EP001
A=4 最大埋戾幅1m未満		D=1 -(全ての費用)		

埋戻し SPK24040020 最大埋戻幅1m未満

m3 当り

頁0 -0034

単第0 -0013 表 1 3,157.90000 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

基面整正 SPK24040017 単第0 -0014 表

014 表 1 m2 当り

機械構成比:	0.00%	100.00% 材	料構成比: 0.0		1 標準単価:	m2 当り 478.00000
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		100.00%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
積算単価				積算単価		EP001

U型側溝 SDT00013 SDT00013 SDT00013

単第0 -0015 表

= 13774 ちふた式∪形側溝(JIS_A_5372)3種	300A[300 × 300 × 200	01			1 m
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 時間的制約なし	1.000	m			
落ちふた式U形側溝(JISA5372)3種300A 300*300*2,000 参考質量419kg	0.500	本			
再生クラッシャ ^ラ ン 40~0mm	0.055	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=12 300A[300×300×2000] I=1 -			B=3 落ちふ G=1 時間的 J=1 -	た式U形側溝(JIS_A_ 制約なし	5372)3種
K=2 RC-40			M=1 -		

U型側溝

SDT00013

単第0 -0016 表

J <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		備考		
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						
プレキャストU型側溝 横断用 400	0.500	本						
再生クラッシャラン 40~0mm	0.076	m3						
諸雑費	1	式						
*** 単位当たり ***	1	m						
A=1 昼間施工 D=1400 【F】U型側溝(本) F=6 1000 重量			B=5 U型側溝 E=3 L=2000m G=1 時間的約	(各種) m/本 制約なし				
I=1 - K=2 RC-40			J=1 -	石の設計数量(m3/10m)			

蓋版 SDT00017 菱版 (各種) 40 重量

単第0 -0017 表

3.NX 大水、久存、 13. 天皇	30100017				平第0 -0017 · 农	1E 11
<u> </u>					1	<u>枚</u> 当
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						
グレーチング蓋 横断用						
400 ボルト固定	1.000	枚				
諸雑費						
	1	式				
	•					
*** 単位当たり ***	1	枚				
一中にコルッ	'	1.				
A=1 昼間施工			B=9 蓋版(名	(種)		
D=1500 【F】蓋版(枚)			E=1 40 重	17生 <i>)</i> 皇		
F=1 時間的制約なし			G=1 40 <u>単</u>	=		
F=1 時間的制約なし			G=1 -			

頁0 -0039

施工単価表

自由勾配側溝 V000002000

単第0 -0018 表

3 田 勾的侧角	VUUUUU20	JUU		-	P 寿 U - UU I O		
					1	式	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
自由勾配側溝					単第0-00	19 表	
	29.1	m					
インバートコンクリート						20 表	
- フバー - コンラフ - - 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	1.03	m3			十	20 18	
人力打設	1100						
蓋版					単第0-00	21 表	
材料別途 40 重量	23	枚					
蓋版						22 素	
盖 /仪	1	枚			二十分0-00	22 1X	
		12					
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		<u> </u>					
*** 単位当たり ***	1	式					

自由勾配側溝

SDT00015

単第0 -0019 表

*L =	W/ /_	\\\ /T	Λ ÷∓	<u>1 m</u>	当!
数重	里位	単価 単価	金額 金額		
1.000	m				
0.055	m3				
0.027	m3				
1	붗				
1	m				
		E=1 時間的	り制約なし		
10m)					
	0.055 0.027 1	1.000 m 0.055 m3 0.027 m3 1 式	1.000 m 0.055 m3 0.027 m3 1 式 1 m B=51 材料员	1.000 m 0.055 m3 0.027 m3 1 式 1 m B=51 材料別途 E=1 時間的制約なし G=2 RC-40	1.000 m 0.055 m3 0.027 m3 1 式 1 m B=51 材料別途 E=1 時間的制約なし G=2 RC-40

インバートコンクリート

SPK24040153

単第0-0020 表

- ファ、 - コン フラー 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	人力打設	.4040100		十分の 0020 祝 1	m3 当以
機械構成比: 0.00% 労務構成比:	29.40% 材		60% 市場単価構成比:		: 28,051.0000
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)	
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	13.20%				RTPT00002
			特殊作業員		RTPC00001
	7.51%				RTPT00001
					RTPC00009
	6.69%				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			生コンクリート		TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	70.60%		高炉 24-12-25(20) W/C 55	%	TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)					
			│ │ 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			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)					

蓋版 SDT00017 SDT00017

単第0 -0021 表

<u>材料別途 40 重量</u>					1	枚	当り
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 時間的制約なし	1.000	枚					
諸雑費	1	式					
 * * * 単位当たり * * * 	1	枚					
A=1 昼間施工 E=1 40 重量 G=1 -			B=10 材料別 F=1 時間的	途 制約なし			

頁0 -0043

施工単価表

蓋版 SDT00017

単第0 -0022 表

並が	30100017				年第0 -0022 · 农	枚	当11
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 時間的制約なし	1.000	枚					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	枚					
A=1 昼間施工 E=2 40<重量 170 G=1 -			B=10 材料別) F=1 時間的能	金 制約なし			

頁0 -0044

施工単価表

自由勾配側溝材料

V000002800

単第0 -0023 表

					1	式	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
自由勾配側溝 300×400×2000	3	個					
自由勾配側溝 300×400×1000	19	個					
自由勾配側溝暗渠型 300 x 400-LM1079	1	個					
自由勾配側溝暗渠型 300 × 400-LM1274	1	個					
自由勾配側溝暗渠型 300×400-LM1549	1	個					
自由勾配側溝蓋 300 車道	22	枚					
自由勾配側溝蓋 グレーチング 300(T-25)L=1.0m 並目ゴム	1	枚					
自由勾配側溝蓋 グレーチング 300(T-25)L=0.5m 並目ゴム	1	枚					
*** 単位当たり ***	1	式					

蓋版 SDT00017

単第0 -0024 表

<u> 蓋版(各種) 40 重量</u>					1	枚	当り
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							
グレーチング蓋 ∪型側溝							
300 かさ上げ T-6 並目	1.000	組					
諸雑費	1	式					
	'	10					
*** 単位当たり ***	1	枚					
A=1 昼間施工			B=9 蓋版(各	種)			
D=1800 【F】蓋版(枚) F=1 時間的制約なし			E=1 40 重i G=1 -				

蓋版 SDT00017

単第0 -0025 表

<u>客ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種ふた 300[</u>	412 × 95 × 500]					1	枚	当り
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 時間的制約なし	1.000	枚						
落ちふた式U形側溝(JISA5372)3種ふた300 412*95*500 参考質量45kg	1.000	枚						
諸雑費	1	式						
*** 単位当たり ***	1	枚						
A=1 昼間施工 C=20 300[412×95×500] G=1 -			B=4 落ちふた F=1 時間的能	た式U形側溝(JIS_A_st 制約なし	5372)3種ふた			

鉄筋コンクリート台付管

SPK24040097

単第0 -0026 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: 5.95% 学務構成比: 28.30% 材料構成比: 65.75% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 11.865.0000

機械構成比: 5.95% 労務構成比:		料構成比: 65.75%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	11,865.00000
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	4.84%		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
普通作業員	8.05%	普	通作業員			RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	7.84%	運	転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	4.87%	±:	木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.25%	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	63.26%		筋コンクリート台付管(ハ 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	2.03%	軽	油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013

鉄筋コンクリート台付管

SPK24040097

単第0 -0026 表

頁0 -0048

据付 管径200mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 当り 28.30% 材料構成比: 65.75% 市場単価構成比: 標準単価: 11,865.00000 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200mm B=1 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

SPK24040097

単第0-0027 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: 5.95% 労務構成比: 28.30% 材料構成比: 65.75% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 11,865.00000

幾械構成比: 5.95% 労務構成比:		料構成比: 65.75%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	11,865.00000
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(勇	東京地区) 単作	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	4.84%		ックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付る 山積0.45/平積0.35m3,吊倉			MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)		70	の他(機械)			EK009
普通作業員	8.05%	普询	通作業員			RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	7.84%		転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	4.87%	土7	木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.25%		殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)		₹0	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>	63.26%		筋コンクリート台付管(バ 管径300mm×長さ2,000mm			TTPC00134 TTPT00134
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.03%	軽测	由パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013

SPK24040097

単第0-0027 表

鉄筋コンクリート台付管 据付 管径300mm 台付鉄筋コンクリート管(バイコン管) 当り 1

械構成比: 代表	5.95%	8.30% 材 構成比	料構成比: 65.7 単価(積算地区)	75% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: □ 単価(東京地区)	11,865.0 備考
	"成力"的成为自(有具 并 26位)	1冊/32,70	一十個(很好地区)	その他(材料)	干浀(未次地区)	EZ009
算単価				積算単価		EP001
A=1	据付			B=3 管径300mm		
A=1 C=1	掘刊 台付鉄筋コンクリート管(バイコ	1ン管)		B=3 管径300mm E=1 -(全ての費用)		
	, , ,	,		(

頁0 -0051

施工単価表

集水桝 V000001500

単第0 -0028 表

箇所 当り M1-B500-L500-H600 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 単第0-0029 表 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 1 箇所 0.32m3を超え0.34m3以下 単第0-0030 表 蓋版 蓋版(各種) 40<重量 170 枚 1 * * * 単位当たり * * * 箇所 1

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0029 表

远吻门马来小竹 闰来竹(个件)		4040103		平 为 0 -0023	18	
18-8-40BB	0.32m3を超え0.3	34m3以下			1	箇所 当り
機械構成比: 0.09%		料構成比: 12.4	5% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	51,819.00000
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		単価(東京地区)	
<賃>バックホウ(クローラ型)	177720	TIM(1277-0C)	バックホウ	(3(-02)	一川川(バババ・ 0に)	KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	0.09%		クローラ型			KTPT00018
排1~3,2011,2014	0.09/0		リローフ室 山積0.8m3(平積0.6m3)			K1F100010
押1~3,2011,2014			山作(U.81113(平作(U.81113)			
TILL / T			피스스			DTD000040
型わく工			型わく工			RTPC00010
	33.79%					RTPT00010
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	29.62%					RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	11.35%					RTPT00009
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
13/MI SKS2	1.95%		13/1011 2022			RTPT00001
	1.00%					K11 100001
その他(労務)			その他(労務)			ER009
			C 07 (E (7143)			LINOUS
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	12.08%		エコフフリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60	0/		TTPT00003
	12.00%		同次 10-0-23(20) W/C 00	70		111100003
W/C(60%),種別(高炉)						
. ±₹≥th			#장하고 U #A>하			TTDC00040
軽油	0.00%		軽油パトロール給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.08%					TTPT00013
7 0 (14 (444))			7 0 (1- (-1-1/4))			57000
その他(材料)			その他(材料)			EZ009

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0-0029 表

箇所 当り

頁0 -0053

18-8-40BB

0.32m3を超え0.34m3以下

幾械構成比:	0.09%	87.46% 材	大学	5% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	51,819.0000
	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) 積算単価	単価(東京地区)	備考 E9999
假异牛训				(1)		
A=3	18-8-40BB			C=7 0.32m3を超え0.34m3以下		
A=3 D=2	人力打設			C=7 0.32 3を超え0.34 3以下 E=1 一般養生・特殊養生(練炭)		
F=1	-			137621 (37621 (3662)		

蓋版 SDT00017

単第0-0030 表

<u> </u>					1	枚	<u>当り</u>
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							
グレーチング蓋 集水桝							
500 T-25 並目	1.000	組					
諸雑費							
RD 小F	1	式					
* * * 単位当たり * * *	1	枚					
A=1 昼間施工			B=9 蓋版(各	4			
D=1600 【F】蓋版(枚)			E=2 40<重量	が里 <i>)</i> 170			
F=1 時間的制約なし			G=1 -				

頁0 -0055

施工単価表

集水桝

V000000400

単第0 -0031 表

				1 <u>箇所 当り</u>
数量	単位	単価	金額	備考
1	箇所			単第0-0032 表
1	枚			単第0-0030 表
1	箇所			
	1	1 箇所	1 箇所	1 箇所 1 枚

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0032 表

18-8-40BB 0.36m3を超え0.38m3以下 箇所 当り 機械構成比: 標準単価: 材料構成比: 12.89% 市場単価構成比: 55,964.00000 87.03% 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 <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 33.47% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 29.56% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 11.33% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 2.01% 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 高炉 18-8-25(20) W/C 60% TTPT00003 12.54% 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)

SPK24040105

単第0-0032 表

18-8-40BB 継械構成比:

0.36m3を超え0.38m3以下 87.03% 材料構成比:

EE 064 00000

10-0-4UDD	0 00% W 75 I# -15 I I	0.30回るを地入り.			l	 	国川 コ
機械構成比:	0.08%	87.03% 材	料構成比: 12.8	9% 市場単価構成と	t: 0.00%	標準単価:	55,964.0000
[代表	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
A=3	18-8-40BB			C=9 0.36	m3を超え0.38m3以下		
D=2	人力打設			E=1 —般	養生・特殊養生(練炭)		
F=1	- ><\\\)			ענין ביין	良工 15/小良工(冰次)		
=	-						
l							

頁0 -0058

施工単価表

集水桝 V000000500

単第0 -0033 表

箇所 当り M1-B500-L500-H900 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 単第0-0034 表 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 1 箇所 0.43m3を超え0.46m3以下 単第0-0030 表 蓋版 蓋版(各種) 40<重量 170 枚 1 * * * 単位当たり * * * 箇所 1

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0034 表

18-8-40BB 0.43m3を超え0.46m3以下 1 箇所 当り 機械構成比: 0.08% 労務構成比: 86.34% 材料構成比: 13.58% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 63.736.0000

構成比 0.08% 32.97%		代表機労材規格(東京地区) シクホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)	単価(東京地区)	備考 KTPC00018 KTPT00018
32.97%		クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPT00018 RTPC00010
	型	わくエ		
00 477				RTPT00010
29.45%	普	通作業員		RTPC00002 RTPT00002
11.30%	±	木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
2.10%	特	殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
	₹	の他(労務)		ER009
13.24%	生			TTPCD0010 TTPT00003
0.07%	•	油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
	₹	の他(材料)		EZ009
	13.24%	生 13.24% 0.07%	その他(労務) (生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60% 軽油パトロール給油	その他(労務) (生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60% 軽油パトロール給油

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0034 表

岳 当口

0.43m3を超え0.46m3以下

4.1000年代比:

標進単価:

かり 当り

幾械構成比:	0.08%	86.34% 枚	料構成比: 13.5	8% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	63,736.0000 備考
<u> </u>	弋表機労材規格(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
A=3	18-8-40BB			C=12 0.43m3を超え0.46m3以下		
D=2	人力打設			E=1 一般養生・特殊養生(練炭)		
F=1	-					

頁0 -0061

施工単価表

集水桝

V00000700

単第0 -0035 表

- <u>B500-L500-H500</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1
名称・規格など 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 0.28m3を超え0.30m3以下	1	箇所			単第0-0036 表
*** 単位当たり ***	1	箇所			

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0-0036 表

18-8-40BB 0.28m3を超え0.30m3以下 箇所 当り 機械構成比: 標準単価: 材料構成比: 11.91% 市場単価構成比: 47.672.00000 88.00% 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 <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) 0.09% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) 型わく工 RTPC00010 型わく工 RTPT00010 34.20% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 29.70% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 11.37% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 1.88% 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 高炉 18-8-25(20) W/C 60% TTPT00003 11.54% 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 0.08% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0036 表

機械構成比:	0.09%	労務構成比: 8	8.00% 村	材料構成比: 11.9	91%	市場単価構成	tt:	0.00%	標準単価:	47,672.00000
代表	表機労材規格(ホ	積算地区)	構成比	単価(積算地区)		代表機労材	材規格(東	京地区)	単価(東京地区)	備考
積算単価					積算導	単価				E9999
A=3 D=2 F=1	18-8-40BB 人力打設				C=5 E=1	5 0.2 一舟	28m3を超え 般養生・特	10.30m3以下 持殊養生(練炭)		
F=1	-									

頁0 -0063

当り

頁0 -0064

施工単価表

集水桝

V000001900

単第0 -0037 表

- <u>B500-L500-H800</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1
名称・規格など 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 0.40m3を超え0.43m3以下	1	箇所			単第0-0038 表
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)		1040105		単第0 -003	8 表	Д0 0000
18-8-40BB	0.40m3を超え0.4				11	箇所 当り
機械構成比: 0.08%		<u> </u>			標準単価:	60,631.00000
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)			シクホウ			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			わくエ			RTPC00010
	33.14%					RTPT00010
 普通作業員						RTPC00002
	29.49%					RTPT00002
		<u>±</u>	木一般世話役			RTPC00009
	11.31%					RTPT00009
 特殊作業員			殊作業員			RTPC00001
	2.07%	13	州 			RTPT00001
 その他(労務)			・の他(労務)			ER009
						LNOOS
 レディーミクストコンクリート指定品		<i>H</i>	コンクリート			TTPCD0010
レアィーミク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	12.98%		:コンソリート 高炉 18-8-25(20) W/C 6	30%		TTPT00003
W/C(60%),種別(高炉)	12.30%		16JW 10-0-25(20) W/O C	JO 70		111 100003
軽油		車至	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)		₹	の他(材料)			EZ009

単第0 -0038 表 1 ☆ 梅淮畄価・ 箇所 当り

機械構成比:	0.08%	労務構成比:	86.59% 村	料構成比: 13.3	33%	市場単価	插構成比:	0.00%	標準単価:	60,631.00000 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(見	東京地区)	単価(東京地区)	備考
積算単価					積算的	単価				E9999
A=3	18-8-40BB				C=1	11	0.40m3を超	え0.43m3以下		
D=2	人力打設				E=1	1	一般養生・	特殊養生(練炭)		
F=1	-									

頁0 -0067

施工単価表

集水桝 V000002200

単第0-0039 表

箇所 当り M3-B500-L500-H700 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 単第0-0032 表 現場打ち集水桝・街渠桝(本体) 18-8-40BB 箇所 1 0.36m3を超え0.38m3以下 歩車道境界ブロック 単第0-0040 表 A種(150/170×200×600) 片斜片面R 0.8 設置 基礎砕石無し 単第0-0041 表 蓋版 蓋版(各種) 40 重量 枚 1 * * * 単位当たり * * * 1 箇所

歩車道境界ブロック 単第0-0040 表 SPK24040287 A種(150/170×200×600) 片斜片面R 設置 基礎砕石無し 当り 66.25% 材料構成比: 33.75% 市場単価構成比: 標準単価: 4.472.10000 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 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 28.92% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 17.46% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 16.13% RTPT00001 その他(労務) その他(労務) ER009 歩車道境界ブロック TTPCD0163 步車道境界(JISA5371)A $150/170 \times 200 \times 600$ 33.75% A種 150/170×200×600 TTPT00218 片斜片面R,参考質量45kg 積算単価 積算単価 E9999 設置 A種(150/170×200×600) 片斜片面R A=1 B=1 E=2 基礎砕石無し F=4 生コンクリート無し

蓋版 SDT00017

単第0 -0041 表 蓋版(各種) 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 グレーチング蓋 集水桝 500 T-25 並目 組 1.000 180°開閉 諸雑費 式 1 * * * 単位当たり * * * 枚 1 昼間施工 B=9 蓋版(各種) A=1 D=1700 【F】蓋版(枚) E=1 40 重量 F=1 時間的制約なし G=1

頁0 -0070

施工単価表

マンホール高さ調整

V000001100

単第0 -0042 表

マノハール同じ神笠	VUUUUU I	100			单第0-0042 农				
					1 式 当!				
名称・規格など 蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)	数量	単位	単価	金額	備考				
英記署丁/建姓制院護英	××=	<u> </u>	—— IIII	212 HZ	単第0-0043 表				
鱼以且工(树妖老炒暖鱼 <i>)</i> 	_	<u>~~</u> cr			丰				
	5	箇所							
マンホール付属品									
調整金具	1	組							
調整高25mmまで									
マンホール付属品									
マンかールり病の 一類数US. <i>は</i>	4	/ 							
調整リング	1	個							
600 × 100									
* * * 単位当たり * * *	1	式							
		,							
					I .				

蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)

SG1D0088005

単第0 -0043 表

675 +D-10 + 18	*L =	\\\ /\ <u>-</u>	\\ /T	^ ↑ ∓	1 箇所 当じ
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			

U-1型水路

V000001300

単第0 -0044 表

300-H350					
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	1.95	m3			単第0-0045 表
型枠 一般型枠 小型構造物	20	m2			単第0-0046 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			

コンクリート

SPK24040153

単第0 -0045 表

小型構造物 18-8-40BB	人力打設		1 >100	1	m3 当り
機械構成比: 0.00%	42.01% 材		99% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	33,825.00000
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	00.75%		普通作業員		RTPC00002
	22.75%				RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	9.31%				RTPT00009
			Harris Vis NIV C		
特殊作業員	7 00%		特殊作業員		RTPC00001
	7.89%				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	57.99%		エコングリード 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)	07.55%				111 1000-10
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 SPK24040155 単第0 -0046 表

一般型枠 小型構造物 m2 当り 標準単価: 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 8,483.40000 100.00% 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) 構成比 型わく工 型わく工 RTPC00010 RTPT00010 43.77% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 31.27% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 11.92% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 積算単価 積算単価 EP001 一般型枠 B=2 小型構造物 A=1 -(全ての費用) C=1

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: 5.27% 労務構成比: 73.08% 材料構成比: 21.65% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1.278.10000

機械構成比: 5.27%		情成比: 21.65% 市場単価構成比: 0.00% 並価(積算地区)	標準単価: 単価(東京地区)	1,278.100 備考
(後後方材焼格(横鼻地区) <賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	5.24%	- M(横昇地区)	半川(宋示地区)	M 写 KTPC00018 KTPT00018
その他(機械)		その他(機械)		EK009
普通作業員	35.03%	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
持殊作業員	14.83%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
軍転手(特殊)	13.97%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	8.75%	土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)		その他(労務)		ER009
再生クラッシャラン 40~0mm	16.89%	再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	4.73%	軽油パトロール給油		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: 5.27% 労務構成比: 72.08% 材料構成比: 31.65% 支援関係構成比: 0.00% 英語

幾械構成比:	5.27%	3.08% 材	料構成比: 21.6	5% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1,278.1000
代表 その他(材料)	長機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格 その他(材料)	(果尔地区)	単価(東京地区)	備考 EZ009
ての他(初科)				て (7)他(初本4)			EZ009
積算単価				積算単価			EP001
A=3	砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm	VI T		B=1 RC-40			
A=3 D=1	(全ての費用)	グレ		D=1 RC-40			
D=1	-(全已の負用)						

U-4型水路 B300-H500

V000002300

単第0 -0048 表

0-4至小岭	۷000002،	300		半年	0 -0048 衣
B <u>300-H500</u>					10 m 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	2.4	m3			単第0-0045 表
型枠 一般型枠 小型構造物	26	m2			単第0-0046 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			

U-5型水路

V000002400

単第0 -0049 表

3 <u>300-H550</u>					10 m 当
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	2.55	m3			単第0-0045 表
型枠 一般型枠 小型構造物	28	m2			単第0-0046 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			

L-2型水路 250B

V000002500

単第0-0050 表

C-C五小四	V0000020	100			年第0 -0000 农
250B	₩, 🗉	77 / 7 -	24/正		<u>10 m 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャストL形側溝 据付 基礎砕石有り 250B 鉄筋コンクリートL形(450×155×600)	10	m			単第0-0051 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

プレキャストL形側溝

SPK24040098

単第0 -0051 表

頁0 -0080

据付 基礎砕石有り 250B 鉄筋コンクリートL形(450×155×600) 1 m 当り機械構成比: 5.36% 労務構成比: 62.27% 材料構成比: 32.37% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 8,215.50000

幾械構成比: 5.36% 労務構成比:		構成比: 32.37%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	8,215.50000
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)			ックホウ(クローラ型)			MTPC00063
標準型・クレーン機能付き・排1	4.00%	7	標準型・クレーン機能付	き・排1		MTPT00063
山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t			山積0.45/平積0.35m3,吊	能力2.9t		
その他(機械)		7	の他(機械)			EK009
普通作業員						RTPC00002
	26.22%		~ T			RTPT00002
土木一般世話役		土;	 木一般世話役			RTPC00009
	10.55%					RTPT00009
運転手(特殊)			 転手(特殊)			RTPC00006
2143 (1371)	6.47%	~	143 (13/11)			RTPT00006
特殊作業員			 殊作業員			RTPC00001
	3.24%	13.	71111 2N22			RTPT00001
その他(労務)		そ(の他(労務)			ER009
,			,			
鉄筋コンクリートL形(JISA5372)250B			筋コンクリートL形(JISA:	5372)300		TTPCD0134
$450 \times 155 \times 600$	30.12%		$500 \times 155 \times 600$			TTPT00101
参考質量58kg			参考質量65kg			
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	1.68%					TTPT00013

プレキャストL形側溝

当り

頁0 -0081

単第0 -0051 表 SPK24040098 250B 鉄筋コンクリートL形(450×155×600) 62.27% 材料構成比: 32.37% 市場単価構成比: 0.00% 据付 基礎砕石有り 標準単価: 8,215.50000 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 基礎砕石有り B=1 A=1 250B 鉄筋コンクリートL形(450×155×600) E=1 C=4 - (全ての費用)

L-3型水路

V000002600

単第0 -0052 表

3500					<u>10 m 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	
歩車道境界ブロック A種(150/170×200×600) 片斜片面R 設置 基礎砕石無し	10	m			単第0-0040 表
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	0.802	m3			単第0-0045 表
型枠 一般型枠 小型構造物	2.1	m2			単第0-0046 表
基礎砕石 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	7.65	m2			単第0-0053 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40 当り 機械構成比: 5.58% 標準単価: 労務構成比: 材料構成比: 16.97% 市場単価構成比: 1,206.10000 77.45% 0.00% 単価(積算地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 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 クローラ型 山積0.8m3(平積0.6) 5.55% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) その他(機械) EK009 その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 37.13% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 15.71% 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 14.81% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 9.27% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 再生クラッシャラン 再生クラッシャーラン TTPC00008 TTPT00008 40 ~ 0mm 11.93% RC-40 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 5.01% TTPT00013

基礎砕石 SPK24040034 単第0 -0053 表

砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 当り RC-40 標準単価: 機械構成比: 5.58% **労務構成比:** 77.45% 材料構成比: 16.97% 市場単価構成比: 1,206.10000 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) EZ009 その他(材料) 積算単価 積算単価 EP001 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40 A=2 B=1 D=1 - (全ての費用)

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0 -0054 表

幾械施工					1	m3 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
名称・規格など 昼間_無筋構造物【手間のみ】 機械施工 時間的制約なし	1.000	m3				
諸雑費	1	式				
 * * * 単位当たり * * *	1	m3				
A=1 昼間施工 C=2 低騒音・低振動対策			B=1 機械施. D=1 時間的	制約なし		

SPK24040305

単第0 -0055 表

頁0 -0086

アスファルト舗装版 機械構成 ピン・21 障害等無し 舗装版厚15cm以下 62 64% 材料構成け・ 兴级堪式 (ル・ 古担当体操式4. 0 00% 神 進 出 価・

		オ料構成比: 5.6		標準単価:	590.65000
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ト		MTPC00051
コンクリート圧砕装置(大割機)	21.93%		コンクリート圧砕装置(大割機)		MTPT00051
開口幅735~850mm破砕力550~980kN			開口幅735~850mm 破砕力550~980kN		
<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)	9.83%		[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)		
·					
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	28.07%				RTPT00006
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	24.15%				RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	10.42%				RTPT00009
+7._			+771 1191 - 11 // 11		
軽油	5 00%		軽油パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	5.60%				TTPT00013
建筑光 体			1主体以/正		ED004
積算単価			積算単価		EP001
 A=1 アスファルト舗装版			B=1 障害等無し		
A=1 アスファルト舗表版 C=2 騒音振動対策必要			D=1 障害等無し D=1 舗装版厚15cm以下		
C=2			D=1		
「一」 仮心に未行り			- (土 C の貝用)		

殼運搬 単第0-0056 表 SPK24040151 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離5.7km以下(3.3km超) 当り 機械構成比: 41.69% 材料構成比: 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1.276.40000 **労務構成比:** 43.88% 14.43% 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 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 41.69% 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 43.88% 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 14.43% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 B=1 A=1 Co(無筋)構造物とりこわし 機械積込 C=1 DID区間無し 運搬距離5.7km以下(3.3km超) D=25 -(全ての費用) E=1

単第0 -0057 表

頁0 -0088

殻運搬 舗装版破砕 SPK24040151 DID区間無し 運搬距離6.5km以下(3.5km超) 当り

		料構成比: 16.0		0.00%	標準単価:	2,839.50000
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] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.95%		ダンプトラック[オンロー 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修]	_		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	38.97%		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
看算単価 			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)				(騒音対策不要,舗装版 3.5km以下(3.5km超)	厚15㎝以下)	

表層(車道・路肩部)

SPK24040241

単第0 -0058 表

平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm 1 m2 当り 機械構成比: 1.35% 労務構成比: 9.47% 材料構成比: 89.18% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1.836.00000

構成比 道 ル型) 0.87% 音 0.13% 音 0.13%	 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅2.3~6.0m タイヤローラ 質量8~20t ロードローラ [マカダム]質量10t~12t 	単価(東京地区)	備考 KTPC00060 KTPT00060 KTPC00007 KTPT00007
音 0.87%	[ホイール型] 舗装幅2.3~6.0m タイヤローラ 質量8~20t ロードローラ		KTPT00060 KTPC00007
音	質量8~20t		
0.13%			
	[\(\(\) \(\) \(\) \(\)		KTPC00047 KTPT00047
	その他(機械)		EK009
3.39%	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
1.94%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
1.89%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
0.67%	土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
	その他(労務)		ER009
	1.94%	3.39%	3.39% 普通作業員 1.94%

SPK24040241

単第0-0058 表

頁0 -0090

表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm 当り 機械構成比: 1.35% 労務構成比: 9.47% 材料構成比: 89.18% 市場単価構成比: 標準単価: 1,836.00000 0.00%

		7个11年7人10.00			1,000.0000
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
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)	81.56%		[標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPT00284
, ,			-		
アスファルト乳剤(JISK2208)			アスファルト乳剤(JISK2208)		TTPC00026
アスファルト乳剤(浸透用)	7.06%		アスファルト乳剤(浸透用)		TTPT00026
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	0.47%				TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=4 平均幅員3.0m超			B=50 1層当り平均仕上り厚(mm)		
C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20)		E=2 PK-3		
G=1 -			H=1 -		
I=1 -(全ての費用)					
· · (1 (0)g/ii)					
【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(口	口)+各種割増合計值)			
1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)	п ютім (т				
·/自コットの圧エッチ(mm).00.000(mm)					

上層路盤(車道・路肩部)

SPK24040234

単第0-0059 表

上僧路盤(早退・路肩部 <i>)</i>		24040234		単 第0 -0059	
M-30	全仕上り厚100m	m 1層施工		1	m2 当り
機械構成比: 9.88% 労務構成比:	33.13% 材	料構成比: 56.9	99% 市場単価構成比: (0.00% 標準単価:	569.67000
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	地区) 単価(東京地区)	備考
モータグレーダ		(モータグレーダ		MTPC00134
土工用・排2	3.96%		土工用・排2		MTPT00134
			ブレード幅3.1m		
The same of the sa			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
ロードローラ			ロードローラ		MTPC00135
ーマカダム・排2	3.13%		ー マカダム・排2		MTPT00135
- 運転質量10t締固め幅2.1m	31.0%		運転質量10t締固め幅2.1m		
<賃>タイヤローラ			タイヤローラ		KTPC00007
質量8~20t	1.01%				KTPT00007
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	110170		質量8~20t		
111日の大い大王(おい,二八王十三)110号1日			<u> </u>		
その他(機械)			その他(機械)		EK009
			(12/12/12/12/		
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
2143 (13/11)	15.46%		2443 (1371)		RTPT00006
	10110%				
					RTPC00001
	5.15%				RTPT00001
	0110%				
					RTPC00002
	5.03%				RTPT00002
	0.00%				
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	1.52%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
			(2.210(2.32)		_,,,,,,,,

上層路盤(車道・路肩部)

単第0 -0059 表

SPK24040234 当り M-30 全仕上り厚100mm 1層施工 機械構成比: 9.88% 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 労務構成比: 33.13% 56.99% 0.00% 569.67000 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 53.57% 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 2.81% 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)

SPK24040232

単第0 -0060 表

機械構成比: 4.67% 労務構成比: 15.69% 材料構成比: 79.64% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1,202.10000 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) 横考 土工用・排2 ブレード幅3.1m 1.87% 土工用・排2 ブレード幅3.1m MTPC00134 MTPT00135 ロードローラマカダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m マカダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m MTPC00135 MTPT00135 <厚き8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 タイヤローラ 質量8~20t KTPC00007 KTPT00007 その他(機械) その他(機械)	下盾四鱼(早足 四月四)	3FN240	140232		半第0-0000		
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 モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30				1	
モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m 1.87% モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m MTPC00134 MTPT00134 ロードローラ マカダム・排2 運転質量101締固め幅2.1m MTPC00135 MTPT00135 MTPC00135 MTPT00135 (季)タイヤローラ 領量8~201 0.48% タイヤローラ 領量8~201 KTPC00007 KTPT00007 運転手(特殊) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 不TPC00006 RTPT00006 RTPC00001 RTPT00001 特殊作業員 2.44% 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 土木一般世話役 ATPC00009 RTPT00009 RTPC00009 RTPT00009	機械構成比: 4.67%						
土工用・排2 ブレード幅3.1m 1.87% 土工用・排2 ブレード幅3.1m MTPT00134 ロードローラ マカダム・排2 運転質量101締固め幅2.1m 1.48% ロードローラ マカダム・排2 運転質量101締固め幅2.1m MTPC00135 MTPT00135 <等シタイヤローラ 質量8 ~ 20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 0.48% タイヤローラ 質量8 ~ 20t KTPC00007 KTPT00007 その他(機械) その他(機械) EK009 積殊作業員 2.44% 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 普通作業員 2.38% 普通作業員 RTPC00002 RTPT00009 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 RTPC00009 RTPT00009	代表機労材規格(積算地区)	構成比			京地区)	単価(東京地区)	
ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m ロードローラマカダム・排2 運転質量101締固め幅2.1m MTPC00135 MTPT00135 MTPT00135 MTPT00135 MTPT00135 MTPT00135 MTPT00135 MTPT00007 MTPT00006 MTPT00006 MTPT00006 MTPT00006 MTPT00006 MTPT00001 MTPT00001 MTPT00001 MTPT00001 MTPT00001 MTPT00001 MTPT00001 MTPT00002 MTPT00009	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1						
ロードローラマカダム・排2 加TPC00135 マカダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m (香)タイヤローラ質量8-20t KTPC00007 KTPT00007 ボアンのが変型(第1,2次基準値)低騒音 0.48% その他(機械) EK009 運転手(特殊) での他(機械) 不可し(機械) RTPC00006 RTPT00006 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 土木一般世話役 0.72%		1.87%					MTPT00134
マカダム・排2 運転質量101締固め幅2.1m MTPT00135 <両シタイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 0.48% タイヤローラ 質量8~20t KTPC00007 KTPT00007 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 7.32% 増殊作業員 RTPC00006 RTPT00006 特殊作業員 2.44% 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 普通作業員 2.38% 普通作業員 RTPC00002 RTPT00009 土木一般世話役 0.72% 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009	ブレード幅3.1m 		ブレ	ード幅3.1m			
運転質量10t締固め幅2.1m 運転質量10t締固め幅2.1m <(費>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 0.48% 質量8~20t タイヤローラ 質量8~20t KTPC00007 KTPT00007 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 7.32% 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 特殊作業員 2.44% 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00002 並木一般世話役 0.72% 並木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009							
質量8 ~ 20tKTPT00007排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音0.48%その他(機械)EK009運転手(特殊)7.32%運転手(特殊)RTPC00006 RTPT00006特殊作業員2.44%特殊作業員RTPC00001 RTPT00001普通作業員2.38%普通作業員RTPC00002 RTPT00002土木一般世話役0.72%土木一般世話役RTPC00009 RTPT00009		1.48%					MTPT00135
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量8-20t その他(機械) EK009 EK009			タイヤ	ローラ			
その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 7.32% 運転手(特殊) RTPC00006 特殊作業員 2.44% 特殊作業員 RTPC00001 普通作業員 2.38% 普通作業員 RTPC00002 土木一般世話役 2.72% 土木一般世話役 RTPC00009		0.48%					KTPT00007
運転手(特殊) 7.32% 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 特殊作業員 2.44% 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 普通作業員 2.38% 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 土木一般世話役 ATPC00009 RTPT00009 RTPT00009	排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 		質量	8 ~ 20 t			
7.32% RTPT00006 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009	その他(機械)		その他	(機械)			EK009
特殊作業員 2.44% 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 普通作業員 2.38% 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 土木一般世話役 0.72% 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009	運転手(特殊)	7 32%	運転手	(特殊)			
2.44% RTPT00001 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 土木一般世話役 九木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009	# . # # # # # # # # # # # # # # # # # # #	7.02%	#± F/+ <i>U</i>	₩ ₽			
2.38% RTPT00002 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009	│ │ │ │	2.44%	₹ 1 寸9本TF	耒 貝			
土木一般世話役 1.72% 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009	普通作業員		普通作	業員			
0.72% RTPT00009		2.38%					RTPT00002
	土木一般世話役		土木一	般世話役			
その他(労務) ER009		0.72%					RTPT00009
	その他(労務)		その他	(労務)			ER009

下層路盤(車道・路肩部)

SPK24040232

単第0-0060 表

↑僧始益(早足*始月部 <i>)</i>		4040232		早年0-0000 衣	
全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30			1	m2 当り
機械構成比: 4.67% 労務構成比:	15.69% 材	料構成比: 79.6	34% 市場単価構成比: 0.0	0%標準単価:	1,202.10000
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(東京地區	区) 単価(東京地区)	備考
再生クラッシャラン		(クラッシャラン		TTPCD0018
30 ~ 0mm	78.02%		40 ~ 0mm		TTPT00346
	10102/		[標準数量]全仕上り厚150mm		111 1000 10
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
***/四 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.33%				TTPT00013
ハトロール給油、2~4KL傾戦単給油	1.33%				111100013
			til (11dal)		
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		
D=1 -(全ての費用)					
(工(の資/11)					
【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)					
			I .	1	

コンクリート

SPK24040153

単第0 -0061 表

29.40% 材	当価(碁質地区)	60% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	28,051.000 備考
作り入しし	半训(很异地区)		半脚(呆示地区)	RTPC00002
13.20%				RTPT00002
7.51%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
6.69%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
		その他(労務)		ER009
70.60%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
		積算単価		E9999
		B=3 人力打設		
		F=2 一般養生 J=1 -		
	7.51%	13.20% 7.51% 6.69%	13.20% 普通作業員 7.51% 特殊作業員 土木一般世話役 その他(労務) その他(労務) キョンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55% 積算単価 B=3 人力打設 F=2 一般養生	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) 13.20% 普通作業員

標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式]

SS000067

単第0-0062 表

60.5 [規]2基	以下				4	基	71/17
					I	<u> </u>	<u>当り</u>
数量	単位	単価	金額		備考		
1.000	基						
1	式						
1	基						
		B=2 下地亜銀 D=3 [規]2基 G=1 -	沿メッキ+静電粉体塗 以下	装(白色)			
	1	1 式	1 式 1 基 B=2 下地亜領 D=3 [規]2基	1 式 1 基 B=2 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗 D=3 [規]2基以下	1 式 1 基 B=2 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色) D=3 [規]2基以下	1 式 1 基 B=2 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色) D=3 [規]2基以下	1 式 1 基 B=2 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色) D=3 [規]2基以下

頁0 -0097

施工単価表

標識板設置 0000002900

単第0 -0063 表

					<u>1 基 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
標識板設置 警戒・規制・指示・路線番号標識 担12其以下	1	基			単第0-0064 表
警戒標識(アルミ全面反射) 基板(耐食アルミ板)2mm厚 カプセルプリズム・カプセルレンズ型	0.2	m2			
*** 単位当たり ***	1	基			

標識板設置

SS000223

単第0 -0064 表

惊诫似试鱼	SS000223	•			里第0 -0064 表	+	N/ La
警戒・規制・指示・路線番号標識 [規]2基以下 *** =	24 /2	24/正		1	基	<u> ヨリ</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
標識板設置【手間のみ】 警戒・規制・指示・路線番号標識	1.000	基					
諸維費	1	式					
1基当り		基					
* * * 単位当たり * * *	1	基					
A=3 警戒・規制・指示・路線番号標語 F=1 -	ak		D=5 [規]2基 G=1 -	以下			

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0065 表

実線_20cm					 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_20cm	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	798.000	kg					
ガラスビーズ(JISR3301_1号)							
粒度0.106~0.850mm	34.650	kg					
プライマー							
トラフィックペイント接着用	34.650	kg					
軽油							
パトロール給油,2~4KL積載車給油	45.150	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=2 実線_20cm				t=1.5mm			
C=2				に1.5mm 制約なし			
			H=1	言さるし			
1				一			
I=1 -			J=1 -(主C	の費用)			

SDT00001

単第0 -0065 表

区画線設置(溶融式) 実線_20cm 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 -0066 表

破線_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】							
破線_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	46.200	L					
	1	式					
*** 合計 ***	1,000	m					
* * * 単位当たり * * *	1	m					
			B=1 白色				
A=1				t=1.5mm			
C=5				le1.5mm 制約なし			
			H=1 - H=1BJDY	できょう し			
G=1				の弗田)			
-			J=1 -(主 C	の費用)			

区画線設置(溶融式) 破線_15cm 単第0 -0066 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 -0067 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 -0067 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) 実線 15cm

SDT00001

単第0 -0068 表

三年	30100001				1000	m 当
名称・規格など 名称・規格など 130m	数量	 単位	単価	金額		<u></u>
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 実線_15cm	1,000.000	m	1 154	JE HA	1115 9	
<u>時間的制約なし</u> 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	1	式				
*** 合計 ***	1,000	m				
*** 単位当たり ***	1	m				
A=1 昼間施工 C=1 実線_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 -0068 表

区画線設置(溶融式) 実線_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 -0069 表

<u>ゼブラ_45cm`</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】							
ゼブラ_45cm	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	1,785.000	kg					
ガラスビーズ(JISR3301_1号)							
粒度0.106~0.850mm	78.750	kg					
プライマー							
トラフィックペイント接着用	78.750	kg					
<u> </u>							
蛭油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	93.450	L					
ノベーロ ノレルロ/四 , と 一	30.400	_					
諸雑費							
	1	式					
*** 合計 ***	1,000	m					
* * * 単位当たり * * *	1	m					
			B=1 白色				
C=12 ゼブラ_45cm				t=1.5mm			
E=1 アスファルトに設置の場合				制約なし			
G=1 -			H=1 -	ס איניייניוו			
				の費用)			
1-1 -			0−1 -(± C	の具の <i>)</i>			

SDT00001

単第0-0069 表

区画線設置(溶融式) ゼブラ_45cm 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 -0070 表

<u> ゼブラ_15㎝ ` </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】 ゼブラ_15cm	1,000.000	m					
時間的制約なし	1,000.000	m					
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	49.350	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=9 ゼブラ_15cm E=1 アスファルトに設置の場合				t=1.5mm 制約なし			
G=1 - I=1 -			H=1 -	の費用)			

区画線設置(溶融式) ゼブラ_15cm 単第0 -0070 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 -0071 表

矢印・記号・文字_15cm換算					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】 矢印・記号・文字_15cm換算 時間的制約なし	1,000.000	m				
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	105.000	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=13矢印・記号・文字_15cm換算E=1アスファルトに設置の場合			F=1 時間的	t=1.5mm 制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全て	の費用)		

頁0 -0112

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0071 表

(量()石((はない) 号・文字_15cm換算 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1000 備考	
						-

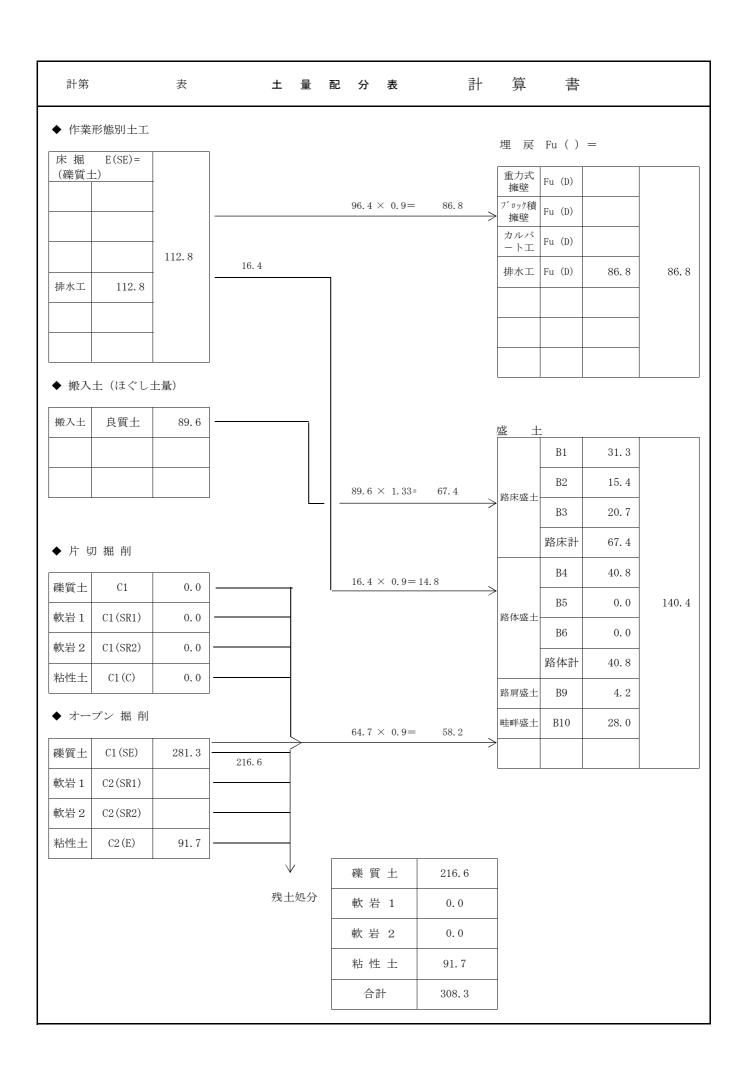
数量計算書

- 市道大和町原田見熊線道路改良工事-

	本	工事	費 内	訳書				
費目	工種	種 別	細別	規 格	単 位	数量	計上数量	摘要
道路改良								
	道路土工							
		掘削工	掘削	レキ質土	m3	281. 3	280	C1
			表土すき取り	粘性土	m3	91.7	90	C2
		路体盛土工	路体	4. 0≦W	m3	40.8	40	B4
		路床盛土工	路床	4. 0≦W	m3	31. 3	30	B1
			II.	2.5≦W<4.0	m3	15. 4	20	B2
			II .	W<2.5	m3	20. 7	20	В3
		路肩盛土			m3	4. 2	4	В9
		畦畔盛土			m3	28. 0	30	B10
		法面整形工	法面整形 (切土部)	レキ質土	m2	19. 0	20	L1 (SE)
			法面整形 (盛土部)	レキ質土	m2	70. 3	70	L2 (SE)
		残土処理工	残土処理		m3	308. 3	310	
		搬入土	購入土	良質土 (ほぐし土量)	m3	89. 6	90	運搬V=74.7m3
	法面工	防草対策工	防草対策工	法肩t=7cm	m2	85. 9	86	LC03
	排水構造物工							
		作業土工	床掘	レキ質土	m3	112.8	110	
			埋戻	Fu (D)	m3	86. 8	90	
			基面整正	レキ質土	m2	134. 1	130	K
		側溝工	プレキャストU型側溝	PU3-B300-H300	m	45. 4	45	
			II.	PU3-B400-H400 横断用	m	42. 6	43	内グレーチング35枚
			自由勾配側溝-7	B300-H400	箇所	1.0	1	L= 29.1 m
			側溝蓋	グレーチング 蓋 (U字溝 用) B300-T6	枚	9. 0	9	
			II.	コンクリート蓋 PC4-B300	枚	10.0	10	
		管渠工	重圧管	φ 200	m	11. 7	12	
			II.	φ 300	m	19. 3	19	

	Z	上 工 事	費内	訳書				
費目	工 種	種 別	細別	規格	単 位	数量	計上数量	摘要
		集水桝	M1-B500-L500-H	H=600	箇所	1.0	1	
			"	H=700	箇所	1.0	1	
			"	H=900	箇所	1.0	1	
			M2-B500-L500-H	H=500	箇所	1.0	1	
			"	H=800	箇所	1.0	1	
			M3-B500-L500-H700		箇所	1.0	1	
			マンホ-ル高さ 調整	鉄蓋設置工	箇所	5. 0	5	
			調整金具	PHW25	個	1.0	1	
			調整リング	PHR-10	個	1.0	1	
		場所打水路工	U-1型水路	B300-H350	m	45. 8	46	
			U-4型水路	B300-H500	m	9.8	10	
			U-5型水路	B300-H550	m	1.0	1	
			L-2型水路	1 種250B	m	11. 4	11	
			L-3型水路	B500	m	16. 3	16	
	構造物撤去工							
		構造物取壊し工	コンクリート取壊	無筋構造物	m3	27. 0	27	СоВ
			舗装版取壊し	t =5 c m	m2	533. 0	533	AsB
		運搬処理工	殼運搬処理	コンクリート殻	m3	27. 0	27	63. 5t
			"	アスファルト殻	m3	26. 7	27	62.7t
	舗装工							
		車道舗装	表層工	再生密粒度アスコン t = 5 cm	m2	974. 8	975	
		"	上層路盤工	粒調砕石 t =10 cm	m2	983. 1	983	
		"	下層路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	991. 6	992	
		取付舗装	表層工	再生密粒度アスコン t = 5 cm	m2	144. 7	145	
		11	路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	144. 7	145	
		昇降路舗装	表層工	コンクリート t = 7 cm	m2	27. 4	27	V=1.9m3
		11	路盤工	再生切込砕石 RC-30 t =10 cm	m2	27. 4	27	
	標識工							
		標識工	小型標識工	警戒標識(交差 点あり)201-C	基	1.0	1	

	本工事費內訳書														
費目	工種	種 別	細別	規格	単位	数量	計上数量	摘 要							
	区画線工														
		区画線設置	溶融式	実線 20cm 白	m	25. 0	25	中央線							
				破線 15cm 白	"	41.5	42								
			溶融式	破線 30cm 白	"	11.5	12	車線境界線							
				実線 15cm 白	"	153. 0	153								
			溶融式	ゼブラ 45cm 白	"	10.8	11								
				ゼブラ 15cm 白	"	21. 7	22								
			溶融式	文字 15cm 白	"	28. 2	28								
					_										



計第 表	道路	± I	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	281.3		
掘削工(表土鋤取)	機械	粘性土 C2(C)	m3	91.7		
路体盛土工	4.0≦W	B4	m3	40.8		
11	2.5≦W<4.0	В5	m3	0.0		
11	1. 0≦W<2. 5	В6	m3	0.0		
路床盛土工	4.0≦W	B1	m3	31.3		
"	2.5≦W<4.0	B2	m3	15. 4		
"	1.0≦₩<2.5	ВЗ	m3	20.7		
路肩盛土工	1.0≦₩<2.5	В9	m3	4.2		
畦畔盛土工	1.0≦₩<2.5	B10	m3	28. 0		
法面整形工	法面整形 (切土部)	L1 (SE)	m2	19. 0		
11	法面整形 (盛土部)	L2 (SE)	m2	70.3		

計第	表		掘	削工		計	算	書				
測 点	距離	オープ		C1 (SE)	表土す		C2 (E)					
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積	断面積	平	均	<u> </u>	積
KE15-1	15. 6											
KE15-2	5. 1											
No. 78	19. 2											
KA15-2	7.8											
No. 79	12. 3											
KA16-1	6.0											
No. 80	14.0											
KE16-1	13. 0											
No. 81	7. 0											
KE16-2	9. 2											
No. 82	10.8											
82+5	5. 0	0.0			0.6							
KA16-2	11. 2	0. 9	0. 45	5. 0	0.6	0. 60	6. 7					
No. 83	3.8	2. 0	1. 45	5. 5	0. 4	0. 50	1. 9					
No. 84	20. 0	1. 9	1. 95	39. 0	1.6		20. 0					
	5. 0		2. 30	11. 5		1. 55	7.8					
BC17												
SP17	15. 4	3. 2	2.95	45. 4	1.3		21.6					
EC17	15. 4	3. 3	3. 25	50. 1	1. 0	1. 15	17. 7					
No. 86	4.3	3. 2	3. 25	14. 0	1. 0	1. 00	4. 3					
BC18	4.2	3.0	3. 10	13.0	0.9	0. 95	4.0					
SP18	17.0	2. 4	2.70	45.9	0.0	0. 45	7.7					
EC18	17.0	3. 7	3.05	51.9	0.0	0.00	0.0					
No. 88	1.7											
EP	3. 3											
合 計				m3 281.3			m3 91. 7					

計第	3	表		路位	本盛土		計	算	書		
測	点	距離	4.03	≦W 平均	B4 立 積	2.5≦ 断面積	W≦4.0 平 均	B5 立 積	1.0≦	W≦2.5 平 均	B6 立 積
KE15-1		15. 6	ншк		<u> </u>	ншк			ншк		Д Д
KE15-2		5. 1									
No. 78		19. 2									
KA15-2											
No. 79		12. 3									
KA16-1		6. 0									
No. 80		14. 0									
KE16-1		13. 0									
No. 81		7. 0									
KE16-2		9. 2									
No. 82		10.8									
KA16-2		16. 2									
No. 83		3.8									
No. 84		20. 0									
BC17		5. 0									
SP17		15. 4									
EC17		15. 4									
No. 86		4. 3									
BC18		4. 2									
SP18			0.0								
EC18		17. 0	4.8	2. 40	40.8						
No. 88		1. 7									
EP		3. 3									
合 計					m3 40. 8			m3 0. 0			m3 0. 0

計第	表		路床	·盛土		計	算	書		
測 点	距離	4.0≦ 断面積	≦W 平均	B1 立 積	2.5≦V 断面積	V≦4.0 平均	B2 立 積	1.0≦\ 断面積	W≦2.5	B3 立 積
		刈田惧	平均	业 惧	四	平均			平均	
KE15-1	15. 6									
KE15-2	5. 1									
No. 78	19. 2									
KA15-2	7.8									
No. 79	12. 3									
KA16-1	6.0									
No. 80	14. 0									
KE16-1	13. 0									
No. 81	7. 0									
KE16-2	9. 2									
No. 82	10.8									
82+5	5. 0							1.0		
	11. 2							1. 4		19 /
KA16-2		0.0		0.0					1. 20	13. 4
No. 83	3.8	0.0		0.0				0.3		3. 2
No. 84	20.0	2. 5	1. 25	25. 0	0.0		0.0	0.0	0.15	3. 0
BC17	5.0	0.0	1. 25	6.3	1. 5	0. 75	3.8			
SP17	15. 4				0.0	0.75	11.6			
EC17	15. 4									
No. 86	4. 3							0.0		0.0
BC18	4. 2							0.1	0.05	0. 2
SP18	17. 0							0.0	0.05	0.9
EC18	17. 0									
No. 88	1.7									
EP	3.3									
	5. 3									
				m3			m3			m3
合 計				31.3			15. 4			20. 7

計第	表		路肩	了盛土		計	算	書			
測 点	距離	byr 7*1 #	☆ 14	B9	₩r 1 ±		_L 1#	but Tita			1±
		断面積	平均	立 積	断面積	平均	立積	断面積	平均	<u>1</u>	積
No. 76	3.0										
KE15-1	15. 6										
KE15-2	5. 1										
No. 78	19. 2										
KA15-2	7.8										
No. 79	12. 3										
KA16-1	6.0										
No. 80	14. 0										
	14. 1										
No. 81	7. 0										
No. 82	15. 3										
82+5	5. 0	0. 1									
KA16-2	11.2	0. 1	0.10	1.1							
No. 83	3.8	0. 1	0.10	0.4							
No. 84	20. 0	0. 1	0. 10	2.0							
BC17	5. 0	0. 1	0.10	0. 5							
	1.5	0. 1	0.10	0.2							
EC17	15. 4										
No. 86	4. 3										
BC18	4. 2										
SP18	17. 0										
EC18	17. 0										
No. 88	1. 7										
EP	3.3										
合 計				m3 4. 2							

計第	表		畦岡	半盛土		計	算	書			
測 点	距離	畦畔		B10							
		断面積	平 均	立 積	断面積	平均	立 積	断面積	平均	立	積
KE15-1	15.6										
KE15-2	5.1										
No. 78	19. 2										
KA15-2	7.8										
No. 79	12.3										
KA16-1	6.0										
No. 80	14.0										
KE16-1	13. 0										
No. 81	7.0										
KE16-2	9. 2										
No. 82	10.8										
KA16-2	16. 2										
No. 83	3.8										
No. 84	20.0										
		0.6									
SP17	6.8		0.60	4. 1							
EC17	15. 4		0.60	9. 2							
No. 86	4. 3		0.60	2.6							
BC18	4. 2		0.60	2. 5							
ВСТО											
	16.0		0.60	9. 6							
EC18	17. 0										
No. 88	1.7										
EP	3.3										
				0							
合 計				m3 28. 0							

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		5. 2	47. 2					
法面整形 右		13.8	23. 1					
合 計		m2 19. 0	m2 70. 3					

計第	表		法面割	を形 左		計	算	書			
測 点	距離	法面法 長	整形 平 均	L1 (SE) 面 積	法 法 長	整形 平 均	L2(SE) 面 積	法 長	平均		積
			平均	山 付	伝 区	平均	面積	伝 又	平均	面	/貝
KE16-1	13. 0										
No. 81	7.0										
KE16-2	9. 2										
No. 82	15. 3										
82+5	5. 0				1.4						
	10.3				0.0	0.70	7. 2				
KA16-2											
No. 83	3.8										
					0.4						
	6. 6				0.0	0. 20	1. 3				
	0.0				0. 0						
	1.0										
	1.2				0.6		0.4				
No. 84	2.3				0. 4	0. 50	1. 2				
BC17	6. 6				0. 1	0. 25	1. 7				
	1.5				0.0	0.05	0.1				
					0.0						
SP17	6.8	0.0		0.0	0.9	0. 45	3. 1				
EC17	12.7	0.3	0. 15	1.9	0.8	0.85	10.8				
No. 86	4. 3	0. 2	0. 25	1. 1	0.8	0. 80	3. 4				
BC18	4.2	0. 1	0. 15	0.6	0.9	0. 85	3.6				
	16. 0	0. 1	0.10	1. 6	0.9	0. 90	14. 4				
SP18	17. 0										
EC18	17. 0										
No. 88	1.7										
EP	3.3										
				m2			m2				
合 計				5. 2			47. 2				

計第	表		法面整	整形 右		計	算	書			
測 点	距離	法面 法 長	整形 平 均	L1 (SE) 面 積	法面 法 長	整形 平 均	L2(SE) 面 積	法 長	平均	面 積	吉
N 00	0.5	IA K	1 20	四 1只	IA K	1 20	<u> </u>	ИК	1 ~3	Щ 13	R
No. 82	9.5										
	6. 6										
					0.0						
	4.5				1.7	0.85	3.8				
KA16-2	10.4				1. 0	1. 35	14. 0				
No. 83	3.8				0. 7	0.85	3. 2				
	6.0				0.0	0. 35	2. 1				
		0.0									
No. 84	11.2	0.6	0.30	3.4							
BC17	5. 0	0. 9	0. 75	3.8							
	3.0	0.3	0.60	1.8							
	3.3	0. 3	0.30	1. 0							
	3.3			1.0							
		0.5									
	4.8	1. 1	0.80	3.8							
SP17											
EC17	15. 4										
No. 86	4.3										
BC18	4.2										
SP18	17. 0										
EC18	17. 0										
No. 88	1.7										
EP	3. 3										
No. 46	8.0										
No. 47	20.0										
KA9-1	6.9										
	12.8			m2			m2				
合 計				13. 8			23. 1				

計第	表		法。	五工				数	量	, ;	集	計	表	
名	称	規	格	形	状	寸	法	単位	,	合	計		摘	要
防草対策工	(法肩)	コンクリ-	– ト ———		t=7	cm		m2			85. 9			

計第	表		法面工	集計表		計	算	書	
			坊草対策工	-	,	盛土 植生			
		L CO3	L CO4	-	L2		_		
防草対策工 左		43. 1	60.7						
防草対策工 右		42.8	27.7						
合 計		m2 85. 9	m2 88. 4		m2 0. 0				

計第	表		防草対策.	工法肩 左		計	算	書			
測 点	距離	防草対策 法 長	受工法肩 平 均	LCO3 面 積	防草対第 法 長	策工法尻 平 均	LCO4 面 積	法 長	平均	面	積
No. 82	15. 3		1	ш		1	ш		1	щ	1,54
82+5	5. 0	2. 5									
	10. 3	1. 1	1.80	18. 5							
KA16-2											
No. 83	3.8										
		1. 5									
	6.6	1. 1	1.30	8.6							
		1. 1									
	1.2	1. 7	1.40	1. 7							
No. 84	2.3	1. 5	1.60	3. 7							
BC17	6.6	1. 2	1. 35	8.9							
	1.5	1. 1	1. 15	1. 7							
					0.5						
SP17	6.8				1. 3	0. 90	6. 1				
EC17	12.7				1. 5	1. 40	17.8				
No. 86	4. 3				1. 5	1. 50	6. 5				
BC18	4.2				1. 5	1. 50	6.3				
	16. 0				1. 5	1. 50	24. 0				
SP18	17. 0										
EC18	17. 0										
No. 88	1. 7										
EP	3.3										
EC18付近											
	8. 0										
EC18付近											
	8.0										
合 計				m2 43. 1			m2 60. 7				

計第	表		防草対策.	工法肩 右		計	算	書		
測 点	距離	防草対第 法 長	受工法肩 平 均	LCO3 面 積	防草対第 法 長	策工法尻 平 均	LC04 面 積	盛± 法 長	:植生 平 均	L2 面 積
No. 82	9. 5									
	6.6									
		1. 0								
	4.5	2. 4	1.70	7. 7						
KA16-2	10. 4	1.8	2. 10	21.8						
No. 83	3.8	1. 4	1.60	6. 1						
	6.0	1. 0	1. 20	7. 2						
					1.0					
No. 84	11.2				0.9	0. 95	10.6			
BC17	5. 0				1. 2	1. 05	5. 3			
	3. 0				0.8	1. 00	3.0			
	3. 3				0.8	0.80	2.6			
					1. 0					
	4.8				1. 6	1. 30	6. 2			
SP17										
EC17	15. 4									
No. 86	4.3									
BC18	4.2									
SP18	17. 0									
EC18	17. 0									
No. 88	1. 7									
ЕР	3. 3									
No. 46	8.0									
No. 47	20.0									
KA9-1	6. 9									
	12.8			m2			m2			m2
合 計				42. 8			27. 7			0. 0

計第 表	排力	k エ	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	112.8	
埋戻	埋戻種別 (D)	Fu (D)	"	86. 8	
基面整正	レキ質土	K	m2	134. 1	
側溝工	プレキャストU型側溝	PU3-B300-H300	m	45. 4	
	II.	PU3-B400-H400 横断用	m	42. 6	
	自由勾配側溝-7	В300-Н400	箇所	1.0	L= 29.1
	側溝蓋	グレーチング蓋 (U字溝 用) B300−T6	枚	9. 0	
	II	コンクリート蓋 PC4-B300	枚	10. 0	
管渠工	重圧管	φ 200	m	11.7	
	II	φ 300	m	19. 3	
集水桝	M1-B500-L500-H	H=600	箇所	1.0	
	II	H=700	箇所	1.0	
	II	H=900	箇所	1.0	
	M2-B500-L500-H	H=500	箇所	1.0	
	II	H=800	箇所	1.0	
	M3-B500-L500-H700		箇所	1.0	
	マンホール高さ調整	鉄蓋設置工	箇所	5. 0	
	調整金具	PHW25	個	1.0	
	調整リング	PHR-10	個	1.0	
場所打水路工	U-1型水路	B300-H350	m	45. 8	
	U-4型水路	В300-Н500	m	9.8	
	U-5型水路	В300-Н550	m	1.0	
	L-2型水路	1 種250B	m	11.4	
	L-3型水路	B500	m	16. 3	

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			60. 4	Į.	44.6		71.0		
右側			38.8	3	31. 4		58. 3		
集水桝	個数								
M1-B500-L500-H600	1. 0	1.9	1. 9	1.5	1. 5	0.8	0.8		
M1-B500-L500-H700	1. 0	2. 3	2. 3	1.8	1.8	0.8	0.8		
M1-B500-L500-H800		2.6	0.0	2. 1	0.0	0.8	0.0		
M1-B500-L500-H900	1. 0	2. 9	2. 9	2.3	2. 3	0.8	0.8		
M1-B500-L500-H1000		3. 2	0.0	2.6	0.0	0.8	0.0		
M1-B600-L600-H900		3. 2	0.0	2.5	0.0	1. 0	0.0		
M1-B600-L600-H1000		5.8	0.0	5.0	0.0	1. 0	0.0		
M1-B700-L700-H1400		11. 2	0.0	9.5	0.0	1. 4	0.0		
M1-B700-L700-H1500		12. 5	0.0	10.6	0.0	1. 4	0.0		
M1-B1000-L500-H1000		7. 0	0.0	5. 7	0.0	1. 5	0.0		
M1-B1000-L500-H1100		8. 1	0.0	6.6	0.0	1. 5	0.0		
M1-B1000-L1000-H1050		9. 1	0.0	7.0	0.0	2. 3	0.0		
M1-B1000-L1000-H2100		37. 1	0.0		0.0	2.6	0.0		
M1-B300-L300-H1000		1. 2	0.0	0.9	0.0	0. 4	0.0		
M1-B300-L300-H600		1. 0	0.0		0.0	0. 4	0.0		
M1-B700-L800-H1300 (200)		2.2	0.0	1.6	0.0	0. 0	0.0		
M2-B500-L500-H500	1. 0	1. 6	1. 6	1.3	1. 3	0.8	0.8		
M2-B500-L500-H600		1. 9	0.0			0.8	0.0		
M2-B500-L500-H700		2. 3	0.0			0.8	0.0		
M2-B500-L500-H800	1. 0	2. 6	2. 6		2. 1	0. 8	0.8		
M2-B500-L500-H900	27.0	2. 9	0.0		0. 0	0. 8	0. 0		
M2-B500-L500-H1000		5. 4	0.0		0.0	0.8	0.0		
M2-B600-L600-H700		2. 5	0.0			1. 0	0.0		
M2-B600-L600-H800		2. 9	0.0				0.0		
M2-B600-L600-H1800		15. 6	0.0		0.0	1. 2	0.0		
M2-B700-L700-H800		3. 2	0.0		0.0		0.0		
M2-B700-L700-H1500		12. 5	0.0			1. 4	0.0		
M2-B1000-L1000-H800		4. 6	0.0			2. 3	0.0		
M2-B1000-L1000-H1200		10. 9	0.0				0.0		
M2-B1000-L1000-H1300		12. 3	0.0		0.0	2. 3	0.0		
M2-B1000-L1000-H1400		13. 7	0.0		0. 0	2. 3	0.0		
M2-B1000-L1000-H1500		15. 2	0.0				0.0		
M2-B1000-L1250-H1100		10. 5	0. 0			2. 6	0.0		
ME BIOCO EIEGO IIIIOO		10.0	0.0		0.0	1.0	0.0		
M3-B500-L500-H700	1.0	2. 3	2.3	1.8	1.8	0.8	0.8		
승 計			m3 112. 8	3	m3 86. 8		m3 134. 1		

計第	表	排水棉	構造物工・	作業土工(2	三側)	計	算	書		
測 点	距離	床堀(レ 断面積	キ質土) 平 均	E(SE) 立 積	埋断面積	戻 平 均	Fu(D) 立 積	基面幅	整正 平 均	K 面 積
No. 82	2. 1	0.3			0.3			0.7		
82+5	5. 0	0.3	0. 30	1. 5	0.3	0. 30	1.5	0. 7	0.70	3
	9.8	0.3	0. 30	2. 9	0.3	0.30	2.9	0.7	0. 70	6
No. 82+7. 5		0.7			0. 5			0.4		
(横断管)	11. 7	0.7	0.70	8. 2	0. 5	0. 50	5. 9	0.4	0.40	4
		0.6			0. 4			0. 5		
KA16-2	1. 0	0.6	0.60	0.6	0.4	0.40	0.4	0.5	0. 50	(
No. 83	3.8	0.8	0.70	2. 7	0.6	0. 50	1.9	0.5	0. 50	
	4. 0	0.8	0.80	3. 2	0.6	0.60	2. 4	0.5	0. 50	:
		0.4			0.3			0. 7		
No. 84	15. 2	0.4	0.40	6. 1	0.3	0.30	4. 6	0. 7	0.70	10
BC17	4. 9	0.3	0. 35	1.7	0. 2	0. 25	1. 2	0. 7	0.70	;
	5. 7	0.3	0.30	1.7	0. 2	0. 20	1. 1	0. 7	0.70	4
		0.4			0. 3			0.6		
SP17 (NO. 85)	7. 1	0.4	0.40	2.8	0.3	0. 30	2. 1	0.6	0.60	
	6. 4	0.4	0.40	2. 6	0. 3	0. 30	1.9	0.6	0.60	
No. 85+10. 6		0.6			0.4			0. 5		
(横断管)	10. 2	0.6	0.60	6. 1	0.4	0.40	4. 1	0. 5	0. 50	
		0.7			0. 5			0. 7		
EC17	6. 2	0.7	0.70	4. 3	0. 5	0. 50	3. 1	0. 7	0.70	4
No. 86	4. 3	0.7	0.70	3.0	0.5	0. 50	2. 2	0.7	0.70	;
BC18	4. 2	0.7	0.70	2.9	0.5	0. 50	2. 1	0. 7	0.70	4
	14. 4	0.7	0. 70	10. 1	0. 5	0. 50	7. 2	0. 7	0.70	10
	1. 7									
No. 88+1. 3										
(横断管)	12.0									
合 計				m3 60. 4			m3 44. 6			71

計第	表	排水棉	構造物工・	作業土工(右	5側)	計	算	書		
測 点	距離	床堀(レ		E (SE)	埋	戻	Fu (D)	基面		K
		断面積	平均	立 積	断面積	平均	立 積	幅	平 均	面積
No. 80	13. 6									
KE16-1	14. 6									
No. 81	5. 8									
KE16-2	7.6									
No. 82	9. 3									
	2. 7									
	4.4									
		0.3			0. 2			0. 7		
KA16-2	7. 2	0. 3	0.30	2. 2	0. 2	0. 20	1.4	0. 7	0.70	5. 0
No. 83	3. 8	0. 4	0. 35	1. 3	0.3	0. 25	1. 0	0. 7	0. 70	2. 7
110.00			0. 55	1.0		0.20	1.0		0.70	2.1
	9. 0	0. 4			0. 3			0. 7		
		0. 4			0.3			0.6		
No. 84	11. 2	0. 4	0.40	4. 5	0.3	0. 30	3. 4	0.6	0.65	7.3
BC17	5. 0	0. 4	0. 40	2.0	0.3	0.30	1.5	0.6	0. 60	3.0
	15. 7	0. 4	0. 40	6. 3	0.3	0.30	4. 7	0.6	0. 60	9. 4
		1. 4			0.9			0. 7		
	1.0	1. 4	1. 40	1. 4	0. 9	0. 90	0.9	0. 7	0. 70	0. 7
		0. 2			0. 1			0. 5		
	11. 4	0. 2	0. 20	2. 3	0. 1	0. 10	1.1	0. 5	0. 50	5. 7
		0. 3			0. 5			0. 6		
EC17	3. 3	0. 3	0.30	1.0	0. 5	0. 50	1.7	0. 6	0. 60	2. 0
No. 86	4.3	0. 3	0.30	1. 3	0.5	0. 50	2. 2	0.6	0.60	2. 6
BC18	4. 2	0.3	0. 30	1. 3	0.4	0. 45	1.9	0.6	0. 60	2. 5
SP18 (NO. 87)	14. 5	0.6	0. 45	6. 5	0. 4	0. 40	5. 8	0.6	0. 60	8. 7
EC18	14. 5	0. 6	0. 43	8. 7	0.4	0.40	5.8	0. 6	0.60	
		υ. ο	0.00	8. 1	0.4	0.40	5.8	0.0	0.00	8. 7
No. 88	1.8			m3			m3			m2
合 計				38. 8			31.4			58. 3

計第 表 PL	J3-B300-H300	延長調	書
<u></u> 左	側	右	側
測 点	延長 (ヶ所) 摘要	測 点	延長 病要
No. 45+6. 7 ∼ No. 45+13. 7		NO. 50 ∼ NO. 51+14. 1	
NO. 46+3. 8 ∼ NO. 47+9. 0		NO. 54+16. 7 ∼ NO. 57	
NO. 49+10. 8 ∼ NO. 51+7. 4		No. 83+8. 8 ~ No. 84+18. 7	31. 9
NO. 51+7. 9 ∼ NO. 52+18. 5			
NO. 53+8. 4 ~ NO. 54+10. 6			
NO. 54+11. 4 ~ NO. 57+17. 4			
NO. 59 ∼ NO. 63+7. 1			
N084+11.6 ∼ N0.85+7.5	13. 5		
左側計	m 13. 5	右側計	m 31. 9
左右合計	m 45. 4		

計第	表 PU3-B40	0-H400(横断	用)	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. 85+12. 8	~ NO. 88+0. 0	42. 6	
		m				m	
	則計	0. 0 m		右	側 計	42. 6	
左右	合計	42. 6					

計第 表 自日	由勾配側溝−7	延 長 調	書
左	側	右	側
測 点	延 長 摘 要	測 点	延長 病要
NO. 85+8. 2 ~ NO. 86+17. 0	29. 1		
左 側 計	m 29. 1 m	右 側 計	0. 0

計第 表 側溝蓋 (U字	グレーチング蓋 溝用)300用 T-6		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+12. 0 ~ NO. 83+15. 0	3.0		No. 83+5. 8 ∼ No. 8	33+8. 8 3. (0
NO. 84+7. 0 ∼ NO. 84+10. 0	3.0				
左側計	枚 6.0 枚		右側計		
左右合計	9. 0				

計第 表 側溝蓋	コンクリート PC4-B300	蓋	延	£	長 調	書		
左	側				右	側		
測 点	延 長 (ヶ所)	摘要	浿	IJ,	点	延 長 (ヶ所)	摘	要
NO. 59+19. 0 ∼ NO. 60+2. 0			NO. 50+0. 0	~	NO. 50+8. 4			
NO. 61+14. 7 ∼ NO. 61+17. 7			No. 50+13. 4	~	No. 51+6. 1			
			NO. 84+10. 0	~	No. 84+15. 0	10.0		
左側計	枚		<i>t</i>	占 側 記	<u> </u>	枚 10.0		
左右合計	枚 10. 0							

計第表	重圧管φ200	延長調	書
<u></u> 左	側	右	側
測点	延 長 (ヶ所) 摘 要	測点	延 長 摘 要
NO. 49+2. 1 ∼ NO. 49+6.	3		
No. 70+12. 9			
NO. 72+16. 5			
NO. 74+17. 5			
NO. 76+2. 6			
No. 81+17. 5			
No. 82+7. 5	11.7		
左側計	11. 7 m	右側計	0. 0
左右合計	11.7		

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 摘 要
NO. 47+10. 2 ~ NO. 47+16.	4	NO. 48+18. 3 ∼ NO. 49+0. 8	
No. 58+7. 3 ∼ No. 58+13.	6	No. 49+1. 2 ∼ No. 49+5. 2	
NO. 75+11. 5 ∼ NO. 75+14.	5	NO. 49+9. 3 ∼ NO. 49+11. 4	
No. 79+9. 6 ∼ No. 79+18.	1	No. 52+18. 0 ∼ No. 53+7. 7	
No. 82+15. 2 ∼ No. 83+4.	8.8	No. 64+11. 4 ∼ No. 65+0. 4	
NO. 87+7. 8	0.3	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	
		No. 74+9. 7 ∼ No. 74+15. 3	
		No. 78+8. 2 ∼ No. 78+13. 7	
		No. 82+3. 5 ∼ No. 82+8. 2	
		No. 85+8. 1 \sim No. 85+12. 4	10. 2
左側計	9. 1	右側計	m 10. 2
左右合計	19. 3		

計第 表 M 1-	B500-L500-H600	延長調	書
左	側	右	側
測点	延 長 摘 要	測 点	延 長 摘 要
NO. 49+10. 4			
No. 54+11. 0			
NO. 85+8. 1	1.0		
左 側 計	箇所 1.0	右 側 計	箇所 0.0
左右合計	箇所 1.0		

計第 表	M1-B	500-L500-H70	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. 47+16. 7				No. 85+12. 4		1.0	
NO. 58+13. 7							
NO. 70+4. 4							
No. 70+10. 1							
No. 70+12. 9							
		箇所				箇所	
左側言		0.0		右侧	則計	1.0	
左右合計	†	1.0					

計第 表	M1-B500-L500-H900		延	長 調	書	
左	側			右	側	
測点	延 長 (ヶ所) 描	新 要	測	点	延 長 (ヶ所)	摘要
NO. 72+16. 5			NO. 84+19. 0		1.0	
左 側 計	箇所 0.0		右 [則 計	箇所 1.0	
左右合計	箇所 1.0					

計第表	M2-B500-L500-H500	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	1.0	NO. 65+0. 8	
		NO. 65+12. 8	
		No. 67+2. 3	
		No. 68+10. 4	
		NO. 72+18. 6	
		NO. 73+0. 6	
		NO. 78+14. 1	
	<u> </u>		第 元
左 側 計	箇所 1. 0	右側計	箇所 0.0
左右合計	箇所 1.0		

計第 表 M	2-B500-L500-H800	延 長 調	書
左	側	右	側
測 点	延長 病要	測 点	延長 摘要
No. 79+9. 2			
NO. 82+15. 0	1.0		
左 側 計	箇所 1.0	右 側 計	箇所 0.0
左右合計	箇所 1. 0		

計第 表 M3-	-B500-L500-H700	延 長 調	書
左	側	右	側
測 点	延 長 摘 要	測 点	延 長 摘 要
No. 87+8. 0	1.0		
No. 88+2. 5			
左 側 計	箇所 1.0	右 側 計	箇所 0.0
左右合計	箇所 1.0		

マンホール高さ調整 計算書

### 1	<u> </u>	マンハー		7 H) C	W-0.1E H	一升首		1	= □ = b	. A E		一田本山、ド		I
2 NO.43 + 19.65 387.10 387.104 0.004	番号	測	点	į	地盤高さ	計画高さ	差	高さ調整				調整リング PHR-10		適 用
3 NO.46 + 0.00 386.70 386.76 0.066	1	NO.43	+	2.24	387.23	387.252	0.022							
No.47	2	NO.43	+	19.65	387.10	387.104	0.004							
5 NO.49	3	NO.46	+	0.00	386.70	386.766	0.066							
No.50	4	NO.47	+	12.95	386.56	386.671	0.111							
No.50	5	NO.49	+	0.75	386.57	386.900	0.330							
8 NO.52 + 7.82 387.13 387.245 0.115	6	NO.49	+	10.70	386.65	387.035	0.385							
9 NO.53	7	NO.50	+	12.93	387.05	387.007	-0.043							
10 NO.54	8	NO.52	+	7.82	387.13	387.245	0.115							
11	9	NO.53	+	3.11	387.26	387.279	0.019							
12	10	NO.54	+	5.20	387.28	387.387	0.107							
13 NO.58	11	NO.55	+	12.86	387.33	387.420	0.090							
14 NO.58	12	NO.56	+	6.75	387.42	387.470	0.050							
15 NO.59	13	NO.58	+	3.10	387.56	387.543	-0.017							
16	14	NO.58	+	12.90	387.64	387.570	-0.070							
17 NO.61	15	NO.59	+	6.99	387.14	387.105	-0.035							
18	16	NO.59	+	18.91	386.86	386.819	-0.041							
19 NO.65	17	NO.61	+	13.05	385.79	385.782	-0.008							
NO.66	18	NO.62	+	16.15	384.86	385.193	0.333							
NO.67	19	NO.65	+	11.33	384.39	384.503	0.113							
Ref	20	NO.66	+	19.54	384.22	384.366	0.146							
23 NO.69	21	NO.67	+	11.08	384.14	384.206	0.066							
X注記	22	NO.67	+	19.67	384.08	384.019	-0.061							
25 NO.72	23	NO.69	+	13.37	383.48	383.450	-0.030							
26 NO.73	24	NO.70	+	5.49	383.51	383.326	-0.184							※注記
NO.75	25	NO.72	+	15.58	383.10	383.314	0.214							
28 NO.75	26	NO.73	+	10.91	383.12	383.219	0.099							
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 + 14.41 381.93 382.241 0.311 36 NO.83 + 17.69 380.45 380.220 -0.230 1 ※注記 37 NO.84 + 11.29 379.99 379.796 -0.194 1 ※注記 38 NO.85 + 1.98 379.66 379.552 -0.108 1 39 NO.85 + 5.73 379.51 379.506 -0.004 1 40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 1 1	27	NO.75	+	8.64	383.15	383.303	0.153							
30 NO.77	28	NO.75	+	12.14	383.24	383.312	0.072							
31 NO.79	29	NO.75	+	17.02	383.67	383.690	0.020							
32 NO.80 + 10.42 382.83 382.997 0.167	30	NO.77	+	15.52	383.36	383.269	-0.091							
33 NO.81 + 1.98 382.83 382.752 -0.078	31	NO.79	+	19.49	383.06	383.138	0.078							
34 NO.81 + 14.82 382.32 382.256 -0.064 35 NO.81 + 14.41 381.93 382.241 0.311 36 NO.83 + 17.69 380.45 380.220 -0.230 1 ※注記 37 NO.84 + 11.29 379.99 379.796 -0.194 1 ※注記 38 NO.85 + 1.98 379.66 379.552 -0.108 1 39 NO.85 + 5.73 379.51 379.506 -0.004 1 40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 1 1 ※注記:調整できない場合は、斜壁・直壁等を調整して高さを調整する。	32	NO.80	+	10.42	382.83	382.997	0.167							
35 NO.81 + 14.41 381.93 382.241 0.311	33	NO.81	+	1.98	382.83	382.752	-0.078							
36 NO.83 + 17.69 380.45 380.220 -0.230 1 ※注記 37 NO.84 + 11.29 379.99 379.796 -0.194 1 ※注記 38 NO.85 + 1.98 379.66 379.552 -0.108 1 39 NO.85 + 5.73 379.51 379.506 -0.004 1 40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 1 1 1	34	NO.81	+	14.82	382.32	382.256	-0.064							
37 NO.84 + 11.29 379.99 379.796 -0.194 1 ※注記 38 NO.85 + 1.98 379.66 379.552 -0.108 1 39 NO.85 + 5.73 379.51 379.506 -0.004 1 40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 1 1 1 1 ※注記:調整できない場合は、斜壁・直壁等を調整して高さを調整する。	35	NO.81	+	1441	381.93	382.241	0.311							
38 NO.85 + 1.98 379.66 379.552 -0.108 1 39 NO.85 + 5.73 379.51 379.506 -0.004 1 40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 ※注記:調整できない場合は、斜壁・直壁等を調整して高さを調整する。	36	NO.83	+	17.69	380.45	380.220	-0.230	1						※注記
39 NO.85 + 5.73 379.51 379.506 -0.004 1 40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 ※注記:調整できない場合は、斜壁・直壁等を調整して高さを調整する。	37	NO.84	+	11.29	379.99	379.796	-0.194	1						※注記
40 NO.86 + 17.78 379.24 379.359 0.119 1 1 ※注記:調整できない場合は、斜壁・直壁等を調整して高さを調整する。	38	NO.85	+	1.98	379.66	379.552	-0.108	1						
※注記:調整できない場合は、斜壁・直壁等を調整して高さを調整する。	39	NO.85	+	5.73	379.51	379.506	-0.004	1						
	40	NO.86	+	17.78	379.24	379.359	0.119	1	1			1		
合計 5 1 0 0 1 0		※注記:調	整	できない	・場合は, 翁	壁∙直壁等	を調整して	高さを調整	する。					
		合計						5	1	0	0	1	0	

計第表	U-1型水路工		延	£	ē 調	書		
左	側				右	側		
測点	延 長 (ヶ所)	摘要	測		点	延 長 (ヶ所)	摘	要
No. 77+0. 8 ∼ No. 77+8. 8			NO. 48+0. 3	~	No. 48+17. 6			
NO. 83+4. 8 ∼ NO. 84+11. 6	25. 8		NO. 51+14. 9	~	NO. 52+17. 2			
			NO. 63+14. 4	~	NO. 64+10. 6			
			No. 65+1. 2	~	NO. 65+12. 4			
			NO. 65+13. 2	~	NO. 66+14. 1			
			No. 67+2. 6	~	NO. 68+0. 1			
			NO. 68+10. 8	~	NO. 69+10. 9			
			NO. 78+14. 5	~	NO. 82+2. 6			
			No. 82+8. 9	~	NO. 83+8. 8	20.0		
左 側 計	m 25. 8		右	5 側 1	計	20. 0		
左右合計	m 45. 8							

計第 表	U-4型水路工		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. 77+8. 8 ∼ NO. 79	+8.8		No. 74+16. 0	~ No. 75+8. 2		
NO. 81+18. 1 ∼ NO. 82-	+14. 4 9. 8					
左 側 計	9. 8		右。	側計	m 0. 0	
左右合計	9. 8					

計第	表	U-5型水路工		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. 53+8. 5 ~ No. 54+11. 5		
				No. 84+19. 0 ~ No. 84+19. 5	1.0	
		m			m	
	. 側 計	0. 0 m		右側計	1.0	
左	右合計	1.0				

計第	表	L-2型水路工		延	長	調	書	
	左	側			右		側	
涉	則 点	延 長 (ヶ所)	摘要	測	」 点		延 長 (ヶ所)	摘要
				NO. 85+4. 2	~ NO. 8	35+12. 1	11.4	
	左 側 計	0. 0		#	5 側 計		m 11. 4	
	左右合計	m 11. 4		7	- NJ HI		11. 7	

計第	表	L-3型水路工		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. 87+8. 0	~ NO. 88+1. 5	16. 3					
NO. 88+1. 5	∼ No. 88+2. 0						
		m				m	
	三側 計	16. 3		右	側 計	0.0	
ž	左右合計	16. 3					

計第	表	構造物:	撤去工		数	量	集計	十 表	
名	称 規	格	形状	寸 法	単 位	合	計	摘	要
コンクリート取	z壊 無角	5構造物	C ((Co)	m3		27.0		
アスファルト录	取 剥取	ス厚=0.05	As	Br	m2		533. 0		
					m3		26. 7	533.	$0 \times 0.05 =$

計第	表		ンクリート	·構造物取壊	L	計	算	書			
測 点	距離	無筋桿	青造物	СоВ		T					
		断面積	平 均	立 積	断面積	平均	立積	断面積	平均	<u> </u>	積
KA14-2	8. 6										
NO. 75+17. 0	8. 4										
No. 76	3. 0										
KE15-1	15. 6										
KE15-2	5. 1										
No. 78	19. 2										
KA15-2	7.8										
No. 79	12. 3										
KA16-1	6. 0										
No. 80	14. 0										
KE16-1	13. 0										
No. 81	7. 0										
KE16-2	9. 2										
No. 82	10.8										
82+5	5. 0	0. 2									
KA16-2	11. 2	0.3	0. 25	2.8							
No. 83	3.8	0.0	0. 15	0.6							
No. 84	20. 0	0. 2	0.10	2. 0							
BC17	5. 0	0. 2	0.20	1.0							
SP17	15. 4	0. 1	0. 15	2. 3							
EC17	15. 4	0. 5	0.30	4. 6							
No. 86	4. 3	0. 5	0.50	2. 2							
BC18	4. 2	0. 5	0.50	2. 1							
SP18	17. 0	0.3	0.40	6.8							
EC18	17. 0	0.0	0.15	2. 6							
No. 88	1. 7										
EP	3. 3										
合 計				m3 27. 0							

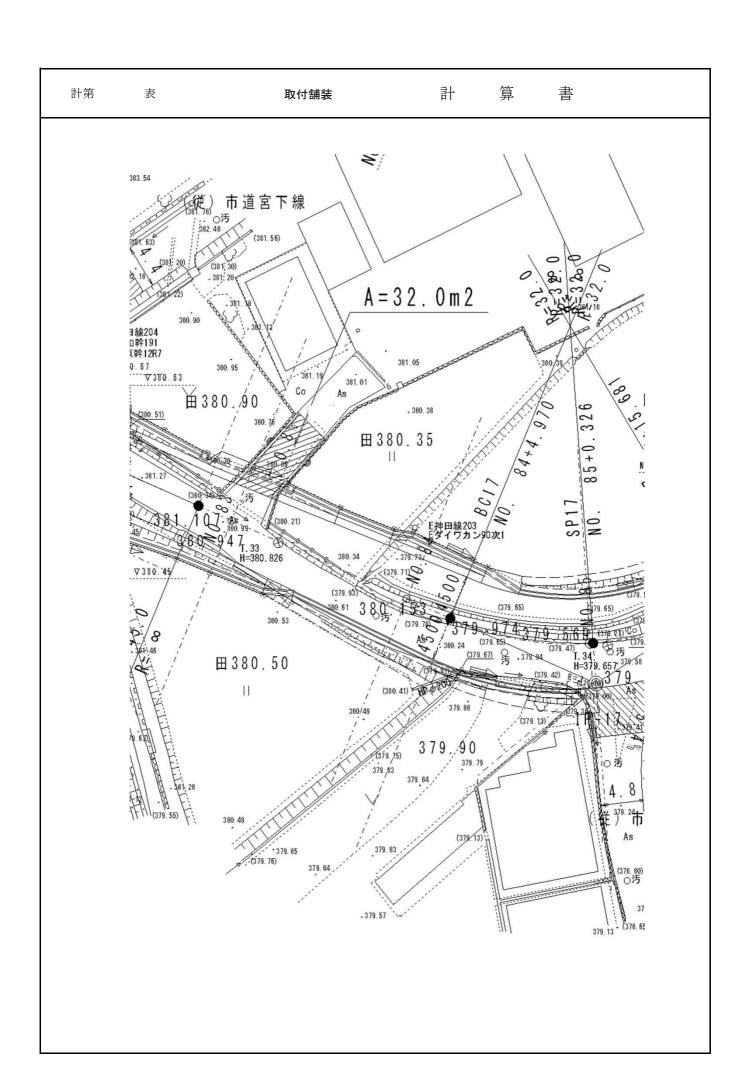
計第	表		舗装版	取壊し		計	算	書				
測 点	距離	As剥 幅	取	AsB 面 積	幅	平均	面積	幅	平	均	面	積
KA14-2	8.6											
No. 75+17. 0	8.4											
No. 76	3. 0											
KE15-1	15. 6											
KE15-2	5. 1											
No. 78	19. 2											
KA15-2	7.8											
No. 79	12. 3											
KA16-1	6. 0											
No. 80	14. 0											
KE16-1	13. 0											
No. 81	7. 0											
KE16-2	9. 2											
No. 82	10.8											
82+5	5. 0	4. 1										
KA16-2	11. 2	4. 2	4. 15	46. 5								
No. 83	3.8	4. 3	4. 25	16. 2								
No. 84	20.0	3.8	4. 05	81.0								
BC17	5. 0	4. 3	4. 05	20. 3								
SP17	15. 4	4. 3	4. 30	66. 2								
EC17	15. 4	5. 6	4. 95	76. 2								
No. 86	4. 3	5. 8	5. 70	24. 5								
BC18	4. 2	5. 8	5. 80	24. 4								
SP18	17. 0	5.8	5. 80	98. 6								
EC18	17. 0	3. 5	4. 65	79. 1								
No. 88	1.7											
EP												
合 計				m2 533. 0	体 積 V=		× 0.05 =	m3 26. 7				

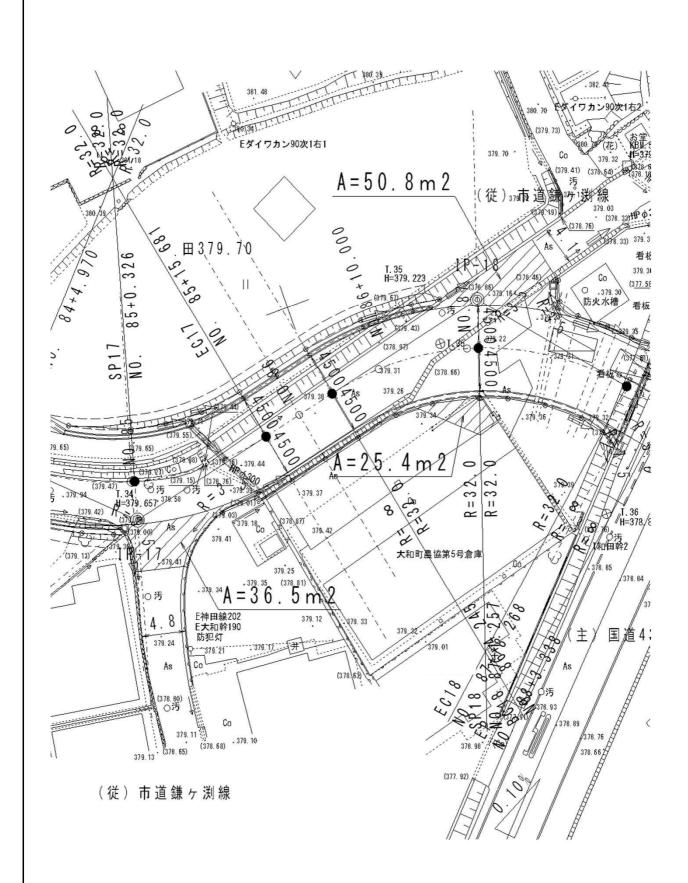
計第	表	舗		数	量 集 計	表
名	称	規格	形 状 寸 法	単 位	合 計	摘 要
車道智	舗装	表層工	再生密粒度アスコン t= 5 cm	m2	974. 8	
		上層路盤工	粒調砕石 t=10 cm	"	983. 1	
		下層路盤工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	991.6	
取付道區	路舗装	表層工	再生密粒度アスコン t= 5 cm	m2	144. 7	
		路盤工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	144. 7	
昇降路	新装	コンクリート	σ ck=18N/mm2 t= 7 cm	m2	27. 4	
		路盤工	再生砕石RC-30 t=10 cm	"	27. 4	

計第	表		車道	 		計	算	書		
測 点	距離	表層 幅	至 均	W1 面 積	上層路幅	8盤工 平 均	W2 面 積	下層距幅	格盤工 平 均	W3 面 積
KA14-2	8.6									
NO. 75+17	8. 4									
NO. 76	3. 0									
KE15-1	15. 6									
KE15-2	5. 1									
NO. 78	19. 2									
KA15-2	7.8									
NO. 79	12. 3									
KA16-1	6.0									
NO. 80	14.0									
KE16-1	13. 0									
NO. 81	7. 0									
KE16-2	9. 2									
NO. 82	10.8									
No. 82+5	5. 0	5. 61			5. 74			5. 87		
KA16-2	11. 2	7. 30	6. 46	72.4	7. 50	6. 62	74. 1	7. 70	6. 79	76. 0
NO. 83	3.8	7. 56	7. 43	28. 2	7. 76	7. 63	29. 0	7. 96	7. 83	29. 8
NO. 84	20.0	8.65	8. 11	162. 2	8. 75	8. 26	165. 2	8. 85	8. 41	168. 2
BC17	5. 0	9. 00	8.83	44. 2	9.10	8. 93	44. 7	9. 20	9. 03	45. 2
SP17	15. 4	9. 00	9.00	138.6	9.10	9. 10	140. 1	9. 20	9. 20	141. 7
EC17	15. 4	9. 26	9. 13	140.6	9. 26	9. 18	141. 4	9. 26	9. 23	142. 1
NO. 86	4. 3	9. 26	9. 26	39.8	9. 26	9. 26	39.8	9. 26	9. 26	39. 8
BC18	4.2	9. 26	9. 26	38. 9	9. 26	9. 26	38. 9	9. 26	9. 26	38. 9
SP18	17. 0	9. 00	9. 13	155. 2	9.00	9. 13	155. 2	9. 00	9. 13	155. 2
EC18	17. 0	9. 20	9. 10	154. 7	9. 20	9. 10	154. 7	9. 20	9. 10	154. 7
NO. 88	1.7									
平面図より										
合 計				m2 974. 8			m2 983. 1			m2 991. 6

取付舗装数量集計表

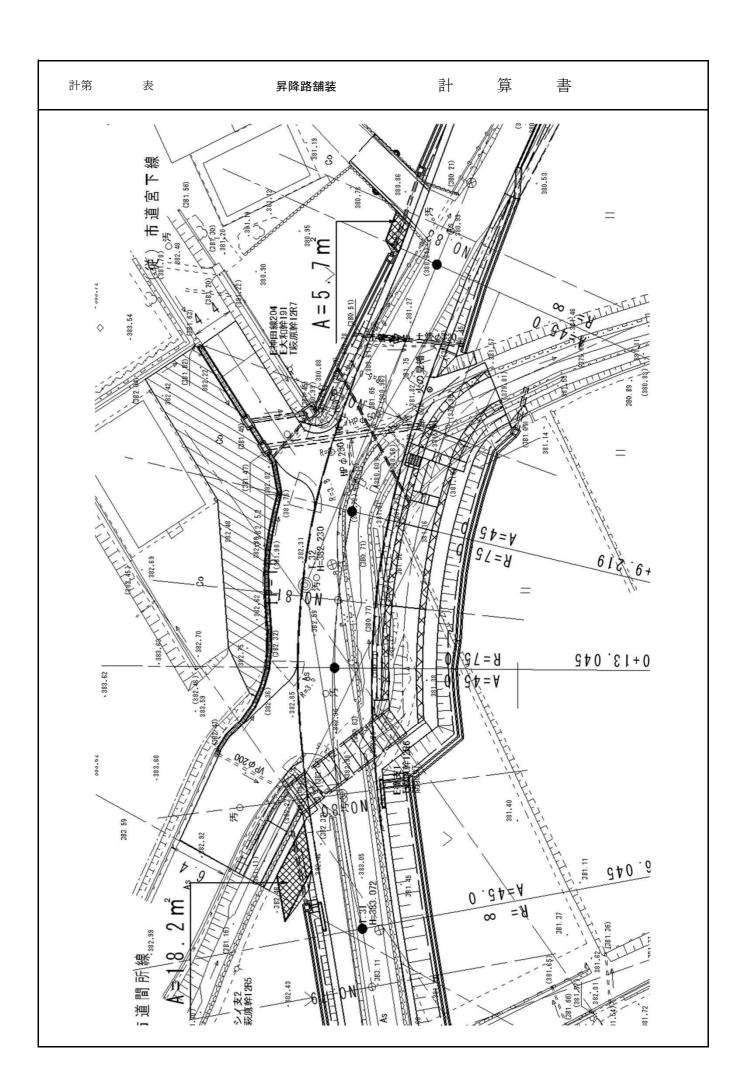
番号	位置	数量	単位	備考
1	No. 46付近 左側		m²	
2	No. 47+12付近 左側		m²	
3	KA9-2付近 左側		m²	
4	No. 52+6付近 左側		m²	
5	No. 53付近 左側		m^2	
6	SP10付近 右側		m²	
7	EC10付近 左側		m²	
8	No. 58付近 左側		m²	
9	No. 58+13. 5付近 左側		m²	
10	No. 64+17. 0付近 右側		m²	
11	No. 65+10. 0付近 左側		m²	
12	No. 69+15. 0付近 右側		m²	
13	No. 69+15. 0付近 左側		m²	
14	KA13-2付近 右側		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	32. 0	m²	
19	No. 85付近 右側	36. 5	m²	
20	No. 87付近 左側	50.8	m²	
21	No. 87付近 右側	25. 4	m²	
合 計		144. 7	m²	

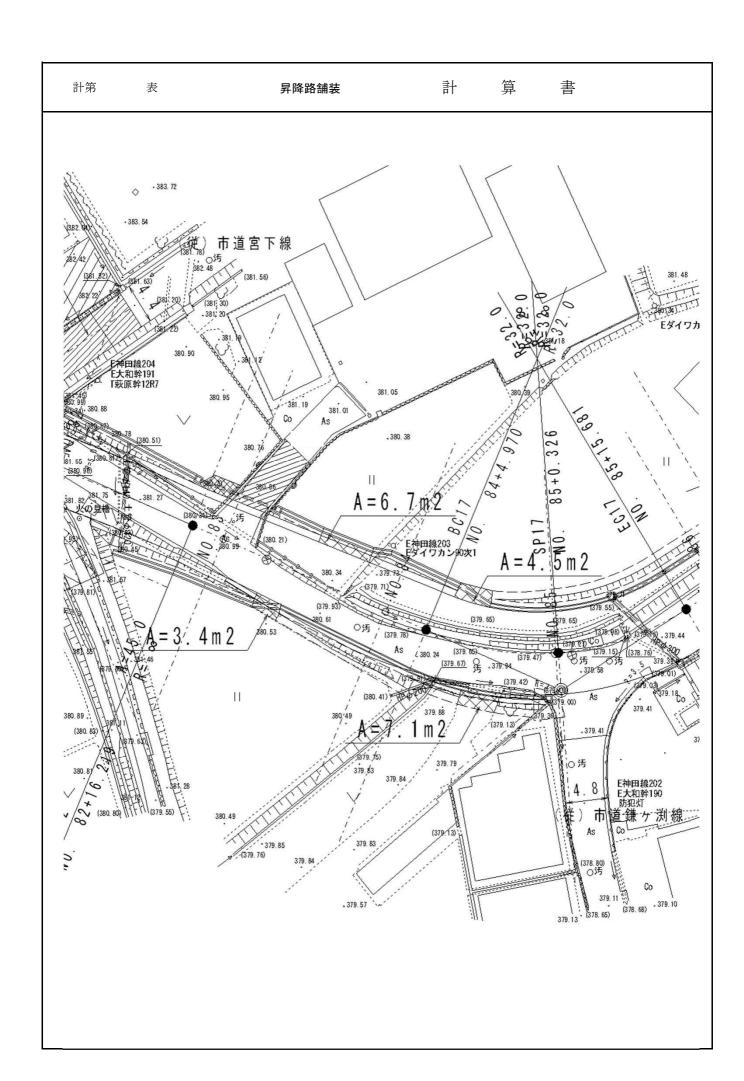




昇降路舗装数量集計表

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		m²		
7	No. 68付近 右側		m²		
8	No. 69+12付近 右側		m²		
9	No. 73付近 右側		m²		
10	No. 74+13付近 右側		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	5. 7	m²		
16	No. 83+7. 5付近 右側	3. 4	m²		
17	No. 83+12. 5付近 左側	6. 7	m²		
18	No. 84+9. 0付近 左側	4. 5	m²		
19	No. 84+12. 0付近 右側	7. 1	m²		
合 計		27. 4	m²		





計第	表	樗	識工	数	量 集 計	表
名	称	規		単位	合 計	摘 要
標識工		小型標識工	警戒標識(交差点を り)201-C	基	1.0	

計第 表	小型標識工		延	長	調	書	
警戒標識(交差点あり)201-C							
市道	1.0						
国道432号							
国道432号							
合計	1.0						

計第	表		区画	線工	<u>:</u>		数	量	集	計	表	
名	称	規	格	形 :	状 寸	法	単位	1	含 計		摘	要
区画線設	置	溶	流感式	実線	20cm	白	m		25.0		車道「	中央線
				破線	15cm	白	"		41.5			
		溶	融式	破線	30cm	白	"		11.5		車道塩	竟界線
				実線	15cm	白	"		153.0			
		溶	融式	ゼブラ	45cm	白	"		10.8			
				ゼブラ	15cm	白	"		21.7			
		溶	融式	文字	15cm	白	"		28. 2			

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	25. 0						
破線 白色 t=15cm							
No. 42+0 ∼ No. 86+13. 0	41.5 5	.0m間隔					
ドット線 白色 t = 45 c m No. 88+3.0	5	0cm間隔					
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		
NO. 57+17. 5 ∼ NO. 58+7. 5			No. 84+17. 5	~	No. 85+10. 5	6. 5	
NO. 58+9. 5 ∼ NO. 58+19. 5							
NO. 65+6. 0 ∼ NO. 65+17. 0							
NO. 70+3. 0 ∼ NO70+13. 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	5. 0						
左側計	5. 0		在	5 側 計	†	6. 5	
左右合計	m 11.5						

計第表	区画線設置工		延長調	書
実線 白色 t=15cm				
NO. 42+0. 0 ∼ NO. 86+13. 0	88. 0		NO. 42+0. 0 ∼ NO. 86+13. 0	88. 0
国道432号			国道432号	
左 側 計	88. 0		右 側 計	m 88. 0
左右合計	176. 0			
30 c mドット線控除	-23. 0	11.5×2		
合 計	153. 0			
破線 白色 t=15cm N0.86+13.0 ~ N0.88+3.0			NO. 86+13. 0 ∼ NO. 88+3. 0	
国道432号世羅方面バス停破線			国道432号大和方面バス停破線	
左 側 計	m 0. 0		右 側 計	m 0. 0
左右合計	0. 0			
ゼブラ 実線 白色 t =45cm				
NO.87左	10.8		国道交差点部	
国道交差点部				
国道バス停部(世羅方面) 国道バス停部(世羅方面)	m			m
左 側 計	10. 8		右側計	0.0
左右合計	10. 8			

計第 表	区画線設置工	延	長	調	書	
ゼブラ						
実線 白色 t =15cm						
NO.87左	21.7	国道交差点部				
国道交差点部						
国道バス停部(世羅方面)						
国道バス停部 (世羅方面)						
左側計	21. 7	右	側計		0. 0	
左右合計	21. 7					
文字(交差点あり)						
15 c m換算	28. 2					
合計	m 28. 2					

路面表示数量根拠図 (参考図)

S=1:50

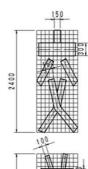
表

文

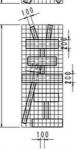
关 差 左

左占然

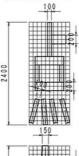
IJ



 $\begin{array}{l} 1\,5\,\text{c}\,\text{m}\,\times\,4\,.\,\,0\\ 3\,0\,\text{c}\,\text{m}\,\times\,0\,.\,\,9\\ 0\,.\,\,8\,7\,/\,0\,.\,\,1\,5\,=\,5\,.\,\,8\,\text{m} \end{array}$



10cm × 2.4 20cm × 3.8 1.00/0.15 = 6.7m

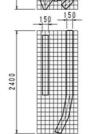


 $\begin{array}{l} 1\,0\,\text{cm}\times3\,.\,\,9 \\ 2\,0\,\text{cm}\times1\,.\,\,7 \\ 0\,.\,\,7\,3\,/\,0\,.\,\,1\,5 = 4\,.\,\,9\,\text{m} \end{array}$



1.05/0.15=7.0m

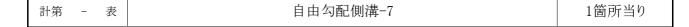
 $15cm \times 7.0$

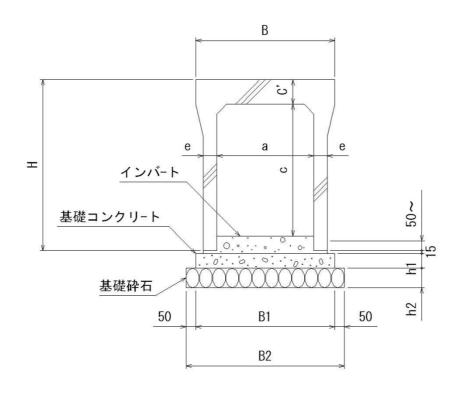


 $15cm \times 3.8$

0.57/0.15 = 3.8m

路面表示数量合計 (15cm幅換算) 5.8+6.7+4.9+7.0+3.8=28.2m





種 別	規格	計	数:	量
側溝	300×400× 2000		3. 000	個
側溝	300×400× 1000		19. 000	個
側 溝	$300 \times 400 \times 1079$		1. 000	個
側 溝	$300 \times 400 \times 1274$		1. 000	個
側溝	$300 \times 400 \times 1549$		1. 000	個
車道用コンクリート 蓋			22.000	個
車道用グレーチン グ蓋	L1000 T-25 ゴム付並目		1.000	個
車道用グレーチン グ蓋	L500 T-25 ゴム付並目		1.000	m3
インバートコンクリ ート	σ ck=18N/mm2		1.030	m3
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2		0.743	m3
基礎型枠			2.913	m2
基礎砕石	RC-40 t=7.5cm		17.769	m2

基礎数量計算書

自由勾配側溝-7

L HH	インバートコンクリート			基礎コ	ンクリー	- }		基礎型	<u></u> 枠	基礎砕石	<u> </u>
区間・	計 算 式	数量	計	算	式	数 量	計	算 式	数 量	計 算 式	数 量
1	$\{1 / 2 \times (0.143 + 0.145) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410\} \times 6.154$	0.304 m ³	0.510 ×	0.050 ×	6.154	0.157 m ³	0.050	× 6.154 × 2	0.615 m ²	0.610×6.154	3.754 m^2
2	$\{1 / 2 \times (0.145 + 0.122) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410\} \times 4.319$	0.200 m ³	0.510 ×	0.050 ×	4.319	0.110 m ³	0.050	\times 4.319 \times 2	0.432 m ²	0.610×4.319	2.635 m^2
3	$\{1 / 2 \times (0.122 + 0.091) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410\} \times 4.245$	0.162 m^3	0.510 ×	0.050 ×	4.245	0.108 m ³	0.050	\times 4.245 \times 2	0.425 m ²	0.610×4.245	2.589 m ²
4	$\{1 / 2 \times (0.091 + 0.053) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410\} \times 6.633$	0.184 m ³	0.510 ×	0.050 ×	6.633	0.169 m ³	0.050	\times 6.633 \times 2	0.663 m ²	0.610×6.633	4.046 m ²
5	$\{1 / 2 \times (0.053 + 0.057) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410\} \times 5.717$	0.129 m ³	0.510 ×	0.050 ×	5.717	0.146 m ³	0.050	× 5.717 × 2	0.572 m ²	0.610×5.717	3.487 m^2
6	$\{1 / 2 \times (0.057 + 0.068) \times 0.300 + 0.015 \times 0.410\} \times 2.063$	0.051 m^3	0.510 ×	0.050 ×	2.063	0.053 m ³	0.050	\times 2.063 \times 2	0.206 m ²	0.610×2.063	1.258 m ²
合計		1.030 m^3				0.743 m^3			2.913 m^2		17.769 m ²

集水桝の名称 集水桝 M1-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						
	基 旋的 삠	B4	m	0.900						
	蓋掛幅	L1	m							
蓋版	金は油	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					

L2

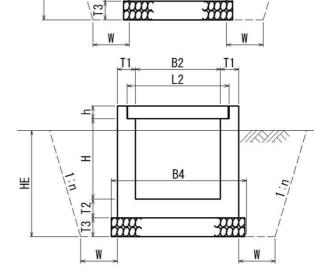
B2	
	Щ
<u> </u>	B1 L1
<u>-</u> ₹ ∏	<u> </u>

뽀

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									

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

	Imales Las			
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		



B3

数量一覧表 集水桝 M1-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	
12 ሉተ	圣诞 们		m [*]	0.810	
桝蓋	桝蓋(グレーチング T25)	500 × 500 × 65	枚	1	
	床掘り		m^3	1.944	
作業土工	埋戻し		m^3	1.534	
作耒工工	残土		m^3	0.240	
	基面整形		m [*]	0.810	

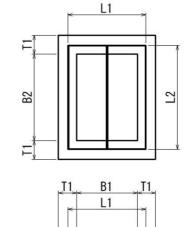
数量計算表 集水桝 M1-B500-L500-H600

項目	東州州 WI B000 E	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	mi	
 基礎材		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m ³	
t=15cm			0.900 ×	0.900 =	0.810	m ²	
床 掘	·掘削幅 W1=	0.500+	2 × 0.150+	2 × 0.500=	1.800	m	
	W2=	0.500+	2 × 0.150+ :	2 × 0.500=	1.800	m	
	•底面積 A1	1.800 ×	1.800 =		3.240	<u>m</u> i	
	・地表部面積 A2	1.800 ×	1.800 =		3.240	m [*]	
	A1×A2 =		3.240 =	>1/2:	10.498	_	Fr NII 1:
	- 床掘土量	V =HE × {A1	+A2+(A1 ×)	A2)'' ² }/3=	1 0 4 4	m^3	角錐台 の公式
	0.600 ×(3.240 •躯体部 V1	+ 3.240 0.800 ×	+ 10.498 0.800 ×	1/2) / 3 = 0.450 =	1.944 0.288		UAI
7 7	· 基礎材部	0.800 ×	0.800 ×	0.450 =	0.288		
	·合計 V3=V1+V2=	0.288+	0.300 ×	3.100 =	0.122		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	1.944—	1.534/	0.900 =	0.240	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 [†]	
基 囬 全 形		0.900 ×	U.9UU =		0.810	m	<u> </u>

集水桝の名称 集水桝 M1-B500-L500-H700 NO.45+3.000 (右)

	集水桝の形状寸法						
箇所	項目	数值					
	内空幅	B1	m	0.500			
	門工門	B2	m	0.500			
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	0.900			
		B4	m	0.900			
	蓋掛幅	L1	m				
蓋版	金は油	L2	m				
	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			

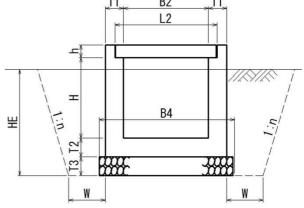


	接続水路寸法						
NO 幅WS(m) 高さHS(m) 水路タイプ 接続タ							
1			U型水路	貫入無し			
2							
3							
4				·			

1			U型水路	員人無し
2				
3				
4				
接続管	『渠寸法			
NO	外径D (m)	•		

-			Ħ
#	T3 T2 H	B3	
	W		W
	<u> </u>	B2 L2	Ţ1

	10 1/11 - 1 1 1			
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 M1-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	
17) 17-1	圣诞 们		m [*]	0.810	
树	桝蓋(グレーチング T25)	500 × 500 × 65	枚	1	
	床掘り		m^3	2.268	
作業土工	埋戻し		m^3	1.794	
作耒工工	残土		m^3	0.275	
	基面整形		m [*]	0.810	_

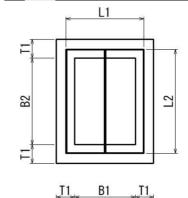
数量計算表 集水桝 M1-B500-L500-H700

項目	果水/// WI B000 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		
	合計				0.369	m ³	
型 枠	側壁外面-1	0.800 ×	0.850×	2ヶ所 =	1.360		
	側壁外面-2	0.800 ×	0.850×	2ヶ所 =	1.360		
	側壁内面-1	0.500 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	0.850		
	側壁内面-2	0.500 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	0.850		
	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				4.420	mi	
基礎材		0.900×	0.900×	0.150 =	0.122	m ³	
t=15cm			0.900×	0.900 =	0.810	m [*]	
床 掘	·掘削幅 W1=	0.500+	2 × 0.150+ :	2 × 0.500=	1.800	m	
	W2=		2 × 0.150+ :	2 × 0.500=	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 [*]	
	A1×A2 =		3.240 =	1/21 /2	10.498	_	<i>A</i>
	·床掘土量 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	0.800 ×	0.800 ×	0.550 =	0.352		V/ J/ J/
~ -	- 基礎材部 V2	0.800 ×	0.800 ×	0.330 =	0.332		
	•合計 V3=V1+V2=	0.352+	0.122 =	200	0.474		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	2.268—	1.794/	0.900 =	0.275	m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =	2.268 -	0.474 =		1.794	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 M1-B500-L500-H900 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	0.900			
	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			
	基 旋的 삠	B4	m	0.900			
	蓋掛幅	L1	m				
蓋版	金貨幅	L2	m				
金似	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			



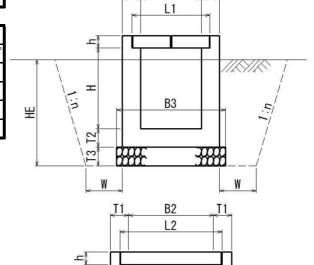
	接	続水路寸流	<u>表</u>	
NO	幅WS(m)	高さHS(m)	水路タイプ	接続タイプ
1			U型水路	貫入無し
2				
3				
4				

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

4		
		-
	掘削寸法	
項目	記号	数值
余裕幅	W (m)	0.500
床掘高	HE (m)	0.900
堀削勿配	1· n	0.000

С

土量変化率



B4

王

W

뽀

//\\\

333

数量一覧表 集水桝 M1-B500-L500-H900

0.900

<u> </u>	表 集水桝 MI-B500-L500-H900				
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	0.447	
	型枠		m [*]	5.460	
材料	基礎材		m^3	0.122	
171 177	圣诞 们		m [*]	0.810	
	桝蓋(グレーチング T25)	$500 \times 500 \times 65$	枚	1	
	床掘り		m^3	2.916	
作業土工	埋戻し		m^3	2.314	
	残土		m^3	0.345	
	基面整形		m¹	0.810	

数量計算表 集水桝 M1-B500-L500-H900

項目	来水水 WII B000 E	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	1.050 =	0.672		
	内空控除	-0.500 ×	0.500×	0.900 =	-0.225		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	合計				0.447	m ³	
型枠	側壁外面-1	0.800 ×	1.050 ×	2ヶ所 =	1.680		
	側壁外面-2	× 008.0	1.050 ×	2ヶ所 =	1.680		
	側壁内面-1	0.500 ×	1.050 ×	2ヶ所 =	1.050		
	側壁内面-2	0.500 ×	1.050 ×	2ヶ所 =	1.050		
	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				F 400	2	
 基礎材	合計	0.900 ×	0.900×	0.150 =	5.460 0.122	m² m³	
基 旋秒 t=15cm		0.800 X	0.900 ×	0.150 =	0.122	m˜ 	
床 掘	W1=	0 500+	$\frac{0.900 \times}{2 \times 0.150 + 1}$		1.800	m	
1612 TUTE	•掘削幅 W2=		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	m¹	
	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
	0.900 ×(3.240	+ 3.240	+ 10.498	1/2)/3=	2.916	Ш	の公式
残 土	•躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.750 =	0.480		
	•基礎材部 V2	0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122		
	•合計 V3=V1+V2=	0.480+	0.122 =	0.000	0.602	2	
押言	•残土 Vz=V-Vu/C=	2.916—	2.314/	0.900 =	0.345	m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =		0.602 =		2.314	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-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		
	圣诞 彻 悃	B4	m	0.900		
	蓋掛幅	L1	m			
蓋版	盆均恒	L2	m			
盘似	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>			

	盍权釵	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				

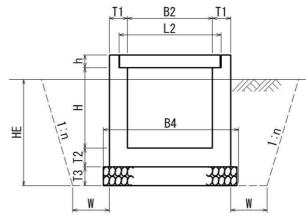
	<u>[1]</u>	B1 L1	<u>T1</u>	
	- T		刁	
里	T3 T2 H	B3		
	W		W	

B2

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

4

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	
IF * ★土土	残土		m^3	0.204	
	基面整形		m [*]	0.810	

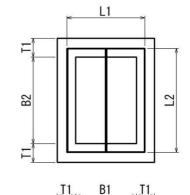
数量計算表 集水桝 M2-B500-L500-H500

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-H800 NO.45+3.000 (右)

	集水桝の形状寸法							
箇所	項目	数值						
	内空幅	B1	m	0.500				
	門工門	B2	m	0.500				
桝本体	内空高	Η	m	0.800				
	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				
	圣诞 彻 悃	B4	m	0.900				
	蓋掛幅	L1	m					
蓋版	金は油	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				



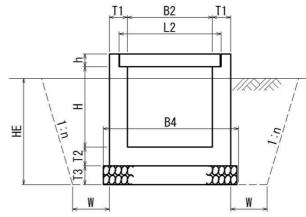
	接続水路寸法							
NO 幅WS(m) 高さHS(m) 水路タイプ 接続タ								
1			U型水路	貫入無し				
2								
3								
4								

ı			U空小路	貝八無し
2				
3				
4				
		_		
接続管	渠寸法			
NO	外径D(m)	<u>-</u> 1		

		L1	
뮢	1.n 2 H	В3	
*	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	3	/

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)	0.800			
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-H800

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	0.408	
	型枠		m [*]	4.940	
材料	基礎材		m^3	0.122	
171 174			m [*]	0.810	
	桝蓋		枚		
	床掘り		m^3	2.592	
作業土工	埋戻し		m^3	2.054	
11-未工工	残土		m^3	0.310	
	基面整形		m [*]	0.810	_

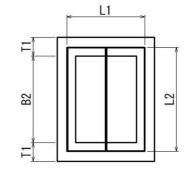
数量計算表 集水桝 M2-B500-L500-H800

項目	来小孙 WZ BOOD E	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	0.950 =	0.608		
	内空控除	-0.500 ×	0.500 ×	0.800 =	-0.200		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	合計				0.408	m ³	
型 枠	側壁外面-1	0.800 ×	0.950×	2ヶ所 =	1.520		
	側壁外面-2	0.800 ×	0.950×	2ヶ所 =	1.520		
	側壁内面-1	0.500 ×	0.950 ×	2ヶ所 =	0.950		
	側壁内面-2	0.500 ×	0.950 ×	2ヶ所 =	0.950		
	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				4.940	m [*]	
 基礎材	Н Н	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=	0.500	m^3	角錐台の公式
残 土	0.800 ×(3.240 •躯体部 V1			1/2) / 3 =	2.592		の公式
7天 上	- <u>* 基礎材部 V2</u>	0.800 × 0.900 ×	0.800 × 0.900 ×	0.650 = 0.150 =	0.416 0.122		
	- 金旋物 n V2 - 合計 V3=V1+V2=	0.900 × 0.416 +	0.900 \(\)	0.130 -	0.122		
	·残土 Vz=V-Vu/C=	2.592 —	2.054/	0.900 =	0.310	m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =		0.538 =		2.054	m ³	
基面整形	•基礎材敷設面積	0.900 ×	0.900 =		0.810	m [†]	
M-12/1/	_ ~ I /////	0.000 /	0.000		3.010	- '''	

集水桝の名称 集水桝 M3-B500-L500-H700 NO.88+2.000 (左)

	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			
	アルドラ	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			
	基 旋的 삠	B4	m	0.900			
	蓋掛幅	L1	m				
蓋版	金貨幅	L2	m				
金似	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				



B1 L1

B3

工

出

	接	続水路寸流	<u>表</u>	
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				

ა			
4			
•			
接続管	渠寸法		
NO	外径D(m)		
1			
2			

< " >	< " >
<u>T1</u>	B2 T1
<u> </u>	L2
型 / :	B4 .s./
	3333
W	W

	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				

3

数量一覧表 集水桝 M3-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 ሉተ	圣诞 们		m [*]	0.810	
		500×500×65 180開閉	枚	1	
	境界ブロック	A種	m	0.800	
	床掘り		m^3	2.268	
作業土工	埋戻し		m^3	1.794	
▎╟Ѫ┴┴	残土		m^3	0.275	
	基面整形		m [*]	0.810	

数量計算表 集水桝 M3-B500-L500-H700

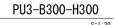
項目	東水州 Wio Booo E	計算式			数 量	単 位	備考
コンクリート	全体	0.800 ×	0.800 ×	0.850 =	0.544		
	内空控除	-0.500 ×	0.500×	0.700 =	-0.175		
	蓋掛部控除	0.000 ×	0.000 ×	0.000 =	0.000		
	合計				0.260	3	
型 枠	側壁外面-1	0.800 ×	0.850×	2ヶ所 =	0.369 1.360	m ³	
生 17	側壁外面-2	0.800 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	1.360		
	側壁内面-1	0.500 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	0.850		
	側壁内面-2	0.500 ×	0.850 ×	2ヶ所 =	0.850		1
	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		
		0.000	0.000	- / ///	3.000		
	A = 1					9	
₩ 7₩ ↓↓	合計	0.000	0.000	0.455	4.420	m ^²	ļ
基礎材		0.900 ×	0.900 ×	0.150 =	0.122	m ³	
t=15cm	1414	0.500.1	0.900 ×	0.900 =	0.810	m [*]	
床掘	-掘削幅 W1=		$2 \times 0.150 + $		1.800	m	-
	W2= ・底面積 A1	0.500 + 1.800 ×	$2 \times 0.150 + 1.800 =$	∠ ⊼ ∪.500=	1.800	m m²	
	- 地表部面積 A2	1.800 × 1.800 ×	1.800 =		3.240 3.240	<u> </u>	-
	- 地名印画镇 A2 A1 × A2 =		3.240 =		10.498		1
	·床掘土量	V =HE × {A1		Δ2) ^{1/2} l/2=	10.700		角錐台
	0.700 ×(3.240		+ 10.498	1/2) / 3 =	2.268	m^3	の公式
 残 土	•躯体部 V1	0.800 ×	0.800 ×	0.550 =	0.352		
	·基礎材部 V2	0.900 ×	0.900×	0.150 =	0.122		
	·合計 V3=V1+V2=	0.352+	0.122 =		0.474		
	•残土 Vz=V-Vu/C=	2.268—	1.794/	0.900 =	0.275	m ³	1
埋戻し	Vu = V - V3 =		0.474 =		1.794	m ³	
基面整形	•基礎材敷設面積	0.900×	0.900 =		0.810	m [†]	
		2.000	2.000		5.510	•••	I

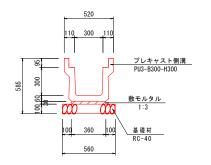
参考図

- 市道大和町原田見熊線道路改良工事-

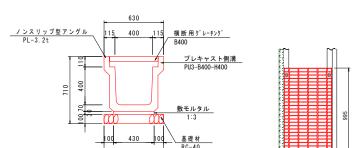
種 別 標 類	縮尺 S=1:50 路 改 良 工 事 準期面図 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		標準横断図 D=区間距離 (直線 部) GH=地盤高 FH=計画高		道路区分 第3種第4級 普通道路 設計速度 V=30km/hr
		防草対策工(法)		· スカーブ	舗装前提条件 (舗装の設計期間10年) 交通量区分 N3 (40≦T<100台/日・方向) 信頼度 90% 工種 区分 設計厚 種 別 換算係数 換算値条件 表層工 5cm 再生密粒度アスコン 1.00 5.00 上層路盤工 10cm 粒度調整砕石 0.35 3.50 修正CBR 30以上 下層路盤工 10cm クラッシャランRC-30 0.25 2.50 修正CBR 30以上 計 25cm 11.00 設計CBR=8%(必要TA=11)
DL=000.00 B1 B2 B3 B4 B5 B6	号 名 称 1 オープン掘削(レキ質土) 2 表土すき取り 1 路床盛土(W≥ 4.0) 2 " (2.5≦ W<4.0) 3 " (W<2.5) 4 路体盛土(W≥ 4.0) 5 " (2.5≦ W<4.0) 6 " (W<2.5)	歴士区分 図 分 路床 路体 4.0≦W B1 B4 2.5≦W 1.0≦W 1.0≦W 1.0≦W	AsB=(7277ルト取壊) 1.500% 1.500%	防草対策工(法肩) 2(SE)=(法面整形・盛土) L2 =(盛土法長)W=距離 B9=(路肩盛土) 広 「防草対策工(法尻) 現場打水路 h=水路内高さ 「C2=(表土すき取り) E(SE)=(床堀) FU(D)=(埋戻) K=(基面整正)	
FU(I FU(O K L1(S L2(S L1 L2 L0C L0C	0	埋戻し区分 <u>区分</u> 記号 W2 ≥ 4.0 A W1 ≥ 4.0, W2 < 1.0 B 1.0 ≤ W1 < 4.0, W2 < 1.0 C W1 < 1.0, W2 < 1.0 D	D=区間距離 (曲線部) GH=地盤高 FH=計画高	肩	表層(再生密粒度アスコン) t=5cm
h W1 W2 W3 Co As	1 車道舗装(表 層) 2 車道舗装(上層路盤) 3 車道舗装(下層路盤) B コンクリート取壊		路肩 車道 車道 路肩 750 拡幅 W 2750	防草対策工(法肩) B9=(路肩盛土) 防草対策工(法尻) W-距離 調	コンクリート舗装 コンクリート(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 昇降路舗装 コンクリート(18N/mm2) t=7cm
			里戻) - 路床安定 処理 エ より おりょう かんしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう はんしゅう しゅうしゅう しゅう	B6=(路体盛主)	



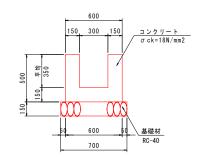




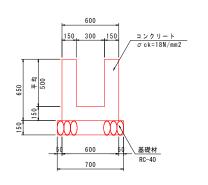
PU3-B400-H400 (横断用)



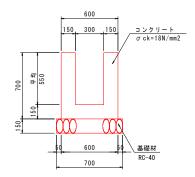
U-1型水路



U-4型水路



U-5型水路	
	S=1:20



数量表	PU3-B300-H300)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
側 溝	PU3-B300-H300	個	5.000	
敷モルタル	1:3	m3	0.108	
目地モルタル	1:3	m3	0.002	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	5.600	

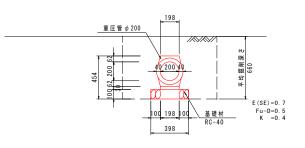
数量表 (PU3-B400-H400 (横断用))			10m当り		
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要	
側 溝	PU3-B400-H400	個	5.000		
敷モルタル	1:3	m3	0.129		
目地モルタル	1:3	m3	0.003		
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	6.300		
ガレーチンガ芸	T-25 ポルト因宝	妝	10 000		

数量表(U-1型水路)			10m 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	1.950	
型枠		m2	20.000	
基礎材	RC-40 t=15cm	m2	7.000	

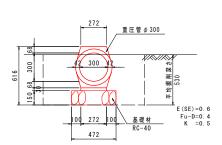
数量表	U-4型水路)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘要
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	2.400	
型 枠		m2	26.000	
基礎 材	RC-40 t=15cm	m2	7. 000	

数量表	名 称 規格寸法 単位 数 量 摘 要			
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘要
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	2.550	
型 枠		m2	28.000	
基礎 材	RC-40 t=15cm	m2	7.000	

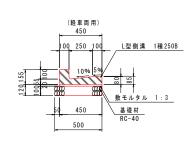
重圧管φ200



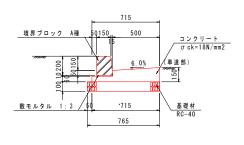
重圧管 ϕ 300



L-2型水路



L-3型水路



数量表	(重圧管φ200)			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	
其礎材	RC-40 t=10cm	m2	3 980	

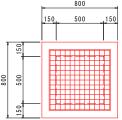
数量表	重圧管φ300)			10m当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
重圧管	φ 300	個	5.000	
敷モルタル	1:3	m3	0.082	
基礎材	RC-40 t=15cm	m 2	4. 720	

数量表 (L-2型 水路)			10m当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
L型 側 溝	1種 250B	個	16.500	
目地モルタル	1:3	m3	0.003	
敷モルタル	1:3	m3	0.090	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	5.000	

数量表 (L-3型水路)			10m 当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
境界ブロック	A 種	個	16.500	
目地モルタル	1:3	m3	0.005	
敷モルタル	1:3	m3	0.017	
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.802	
型枠		m2	2. 100	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	7. 650	

図面番号	参3	図示
工種	道路改良工事	
種別	構造図	番 2 月 2
路線 名河川	市道大和町原田見熊絲	· 泉
工事箇所	三原市大和町萩原	
	三原市	

M1-B500-L500-H000



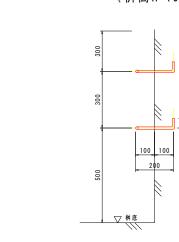
数量表

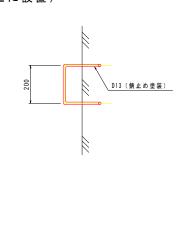
1箇所当り

名 称	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎砕石	ī (m2)	足掛金具 (本)	グレーチング蓋 (枚)	
M1-B500-L500-H600	0.330	3.900	0.810	t=15cm		500 × 500 × 65-1	
M1-B500-L500-H700	0.369	4. 420	0.810	t=15cm	_	500 × 500 × 65-1	
M1-B500-L500-H800	0.408	4. 940	0.810	t=15cm		500 × 500 × 65-1	
M1-B500-L500-H900	0.447	5.460	0.810	t=15cm		500 × 500 × 65-1	
M1-B500-L500-H1000	0.486	5.980	0.810	t=15cm	2	500 × 500 × 65-1	

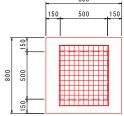
足掛金具詳細図 S=1/10

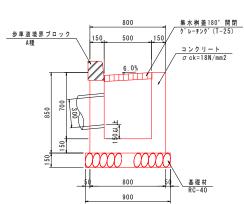
(桝高H=1000以上に設置)





M3-B500-L500-H700

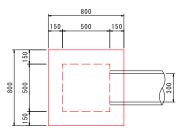




数量表

								I III III II I	
名	称	コンクリート (m3)	型	枠 (m2)	基礎砕石	(m2)	境界ブロックA種(m)	グレーチング蓋 (枚)	
M3-B500-L50	0-H700	0.369		4. 420	0.810	t=15cm	0.800	500 × 500 × 65-1	ĺ

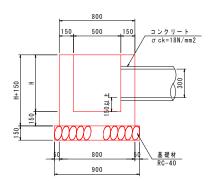
M2-B500-L500-H000



数量表

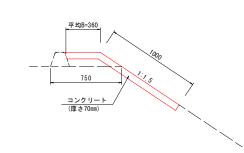
1箇所当り

名 称	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎砕石	5 (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-H100	0. 486	5. 980	0.810	t=15cm	2	

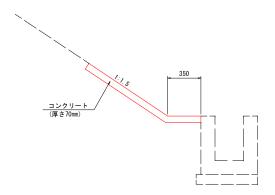


防草対策工(法肩)





	数量表	[防草対策工(法肩))				10	m 2当り
	名 称	規格寸法	単位	数	量	摘	要
ſ	コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0	. 700		

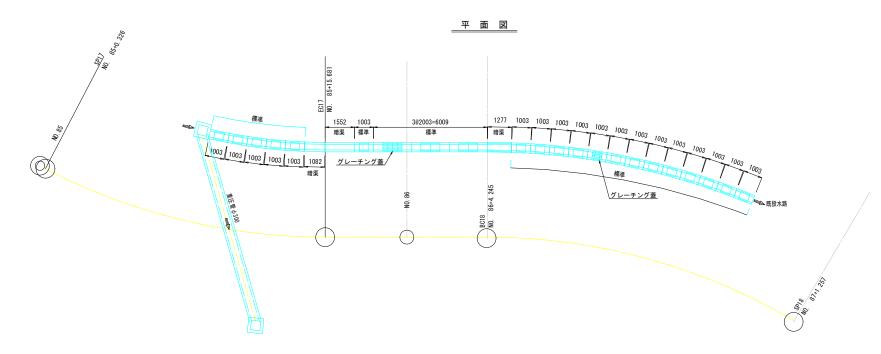


数量表 (防草対策工(法尻))				10m2当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.700	

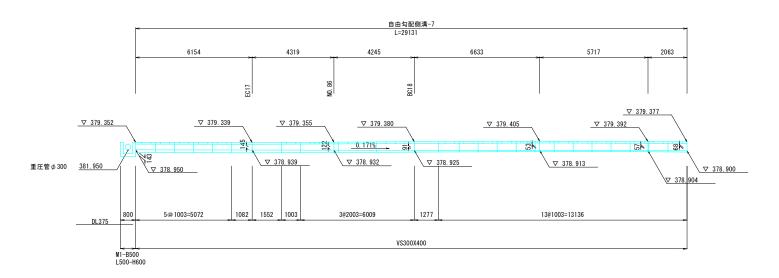
図面番号	参4					
工 種	道路改良工事					
種別	自由勾配側溝工詳細図 番 1 号 1					
路線 名河川	市道大和町原田見熊線					
工事箇所	三原市大和町萩原					
	三 原 市					

自由勾配侧溝-7配列平面図

S=1:100



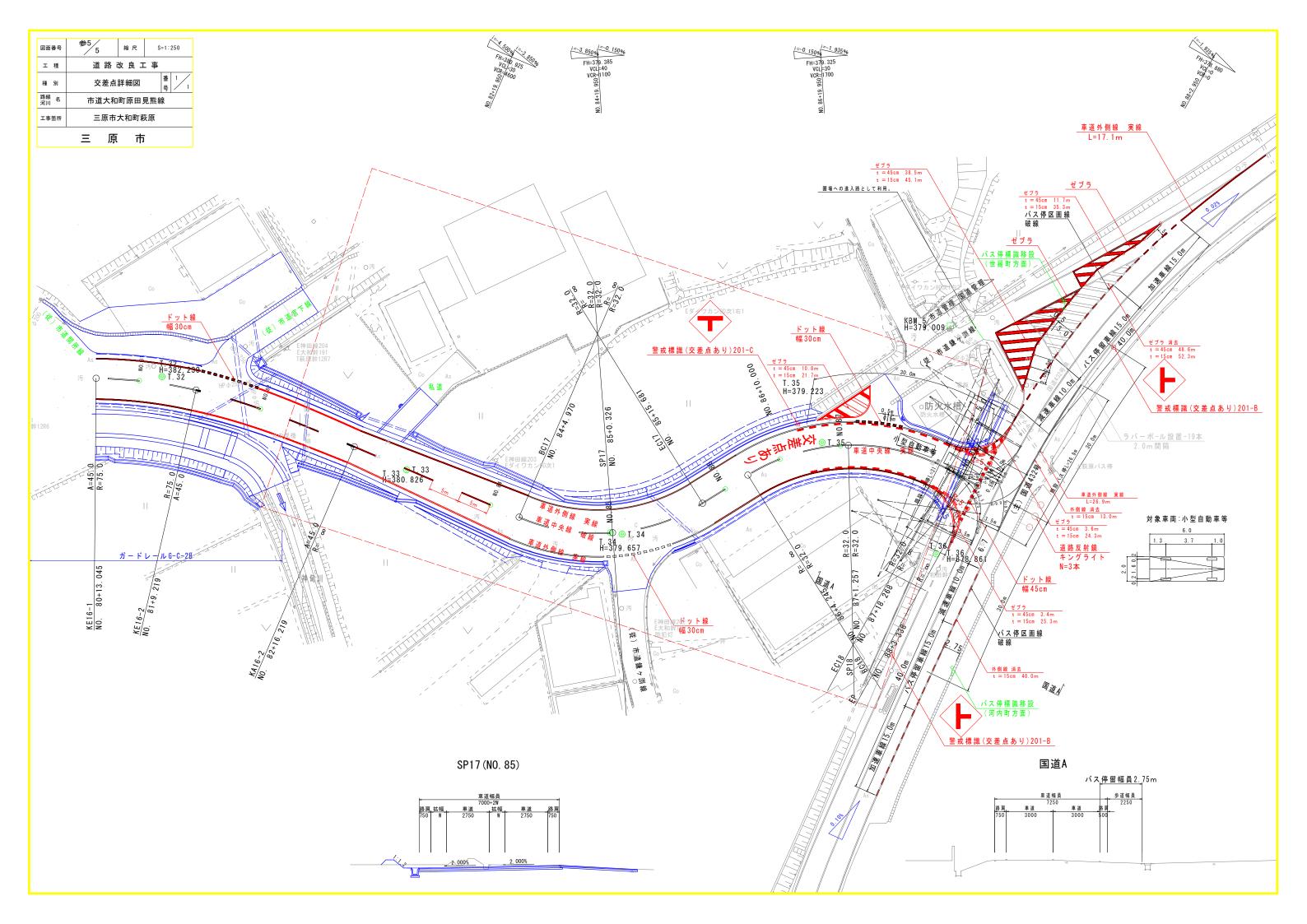
__ 縦 断 図__



断面図

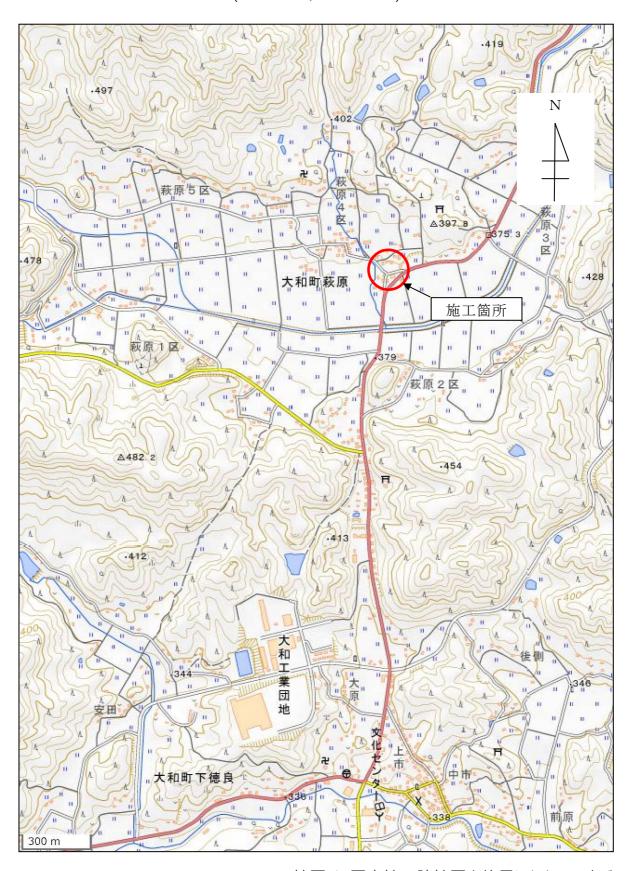
数量表

数量表				
				1箇所当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	備考
側 溝	300*400*2000	個	3	標準
側溝	300*400*1000	個	19	標準
側 溝	300*400*1079	個	1	暗渠
側 溝	300*400*1274	個	1	暗渠
側 溝	300*400*1549	個	1	暗 渠
車道用コンクリート蓋		個	22	
車道用グレーチング蓋	L=1000	個	1	T-25 ゴム付 並目
車道用グレーチング蓋	L=500	個	1	T-25 ゴム付 並目
インバートコンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1. 030	
基礎コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0. 743	
基礎型枠		m2	2. 913	
基礎砕石	RC-40 t=7.5cm	m2	17. 769	



位置図

(34.56233, 132.95030)



この地図は、国土地理院地図を使用したものである。