

工 事 番 号							
設計年度	令和7年度		市道大和町原田見熊線道路改良工事 三原市 大和町萩原 補助 仕様書				
施工月日	令和 年 月 日						
施工方法	請 負						
工事期間							
工 事 概 要			起 工 理 由				
施工延長 L=113.3m 道路土工 一式 法面工 A=86m2 排水構造物工 L=232m 集水枡工 N=6箇所 舗装工 A=1,120m2 標識工 N=1基 区画線工 L=292m							

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**
- ※ 土木工事共通仕様書は「広島県の調達情報」に掲載している。
<https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.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 週休2日工事等

本工事は、「発注者指定型」による週休2日工事等の対象工事であり、実施にあたっては「三原市週休2日工事等実施要領」（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

- | | | |
|---|--|--|
| 1 | 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/recycle/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壤汚染対策法（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る。
- (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

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る。

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土受入地

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。

工事数量総括表

頁0 -0001

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		式		1	レベル1
道路土工		式		1	レベル2
掘削工		式		1	レベル3
掘削	【土砂】	m3		280	レベル4
掘削	【表土すき取り】	m3		90	レベル4
路体盛土工		式		1	レベル3
路体(築堤)盛土	【4.0 W】	m3		40	レベル4
路床盛土工		式		1	レベル3
路床盛土	【4.0 W】	m3		30	レベル4
路床盛土	【2.5 W<4.0】	m3		20	レベル4
路床盛土	【W<2.5】	m3		20	レベル4
路肩盛土工		式		1	レベル3
路肩盛土		m3		4	レベル4
畦畔盛土工		式		1	レベル3
畦畔盛土		m3		30	レベル4
法面整形工		式		1	レベル3
法面整形(切土部)		m2		20	レベル4

工事数量総括表

頁0 -0002

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)		m2		70	レベル4
残土処理工		式		1	レベル3
搬入土		式		1	レベル3
法面工		式		1	レベル2
防草対策工		式		1	レベル3
防草対策工	【法肩t=7cm】	m2		86	レベル4
排水構造物工		式		1	レベル2
作業土工		式		1	レベル3
側溝工		式		1	レベル3
プレキャストU型側溝	【PU3-B300-H300】	m		45	レベル4
プレキャストU型側溝	【PU3-B400-H400】	m		43	レベル4
自由勾配側溝	【B300-H400】	m		29	レベル4
側溝蓋	【グレーチング B300 T-6】	枚		9	レベル4
側溝蓋	【コンクリート PC4 B300】	枚		10	レベル4
管渠工		式		1	レベル3
鉄筋コンクリート台付管	【重圧管φ200】	m		12	レベル4
鉄筋コンクリート台付管	【重圧管φ300】	m		19	レベル4
集水桝・マンホール工		式		1	レベル3

工事数量総括表

頁0 -0003

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
現場打ち街渠枳	【M1-B500-L500-H600】	箇所		1	レベル4
現場打ち集水枳	【M1-B500-L500-H700】	箇所		1	レベル4
現場打ち集水枳	【M1-B500-L500-H900】	箇所		1	レベル4
現場打ち集水枳	【M2-B500-L500-H500】	箇所		1	レベル4
現場打ち集水枳	【M2-B500-L500-H800】	箇所		1	レベル4
現場打ち集水枳	【M3-B500-L500-H700】	箇所		1	レベル4
マンホール高さ調整		箇所		5	レベル4
場所打水路工		式		1	レベル3
現場打水路	【U-1型水路 B300-H350】	m		46	レベル4
現場打水路	【U-4型水路 B300-H500】	m		10	レベル4
現場打水路	【U-5型水路 B300-H550】	m		1	レベル4
現場打水路	【L-2型水路 250B】	m		11	レベル4
現場打水路	【L-3型水路 B500】	m		16	レベル4
構造物撤去工		式		1	レベル2
構造物取壊し工		式		1	レベル3
コンクリート構造物取壊し	【無筋】	m3		27	レベル4
舗装版破碎	【As , t=5cm】	m2		533	レベル4
運搬処理工		式		1	レベル3

工事数量総括表

頁0 -0004

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
殻運搬	【Co殻，無筋】	m3		27	レベル4
殻運搬	【As殻】	m3		27	レベル4
殻処分	【Co殻】	t		64	レベル4
殻処分	【As殻】	t		63	レベル4
舗装工		式		1	レベル2
車道舗装工		式		1	レベル3
表層(車道・路肩部)	【再生密粒度アスコン，t=5cm】	m2		975	レベル4
上層路盤(車道・路肩部)	【粒調碎石，t=10cm】	m2		983	レベル4
下層路盤(車道・路肩部)	【再生碎石，t=10cm】	m2		992	レベル4
取付舗装工		式		1	レベル3
表層(車道・路肩部)	【再生密粒度アスコン，t=5cm】	m2		145	レベル4
下層路盤(車道・路肩部)	【再生碎石，t=10cm】	m2		145	レベル4
昇降路舗装工		式		1	レベル3
表層(車道・路肩部)	【コンクリート，t=7cm】	m2		27	レベル4
下層路盤(車道・路肩部)	【再生碎石，t=10cm】	m2		27	レベル4
標識工		式		1	レベル2
小型標識工		式		1	レベル3
標識柱	単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色)	基		1	レベル4

工事数量総括表

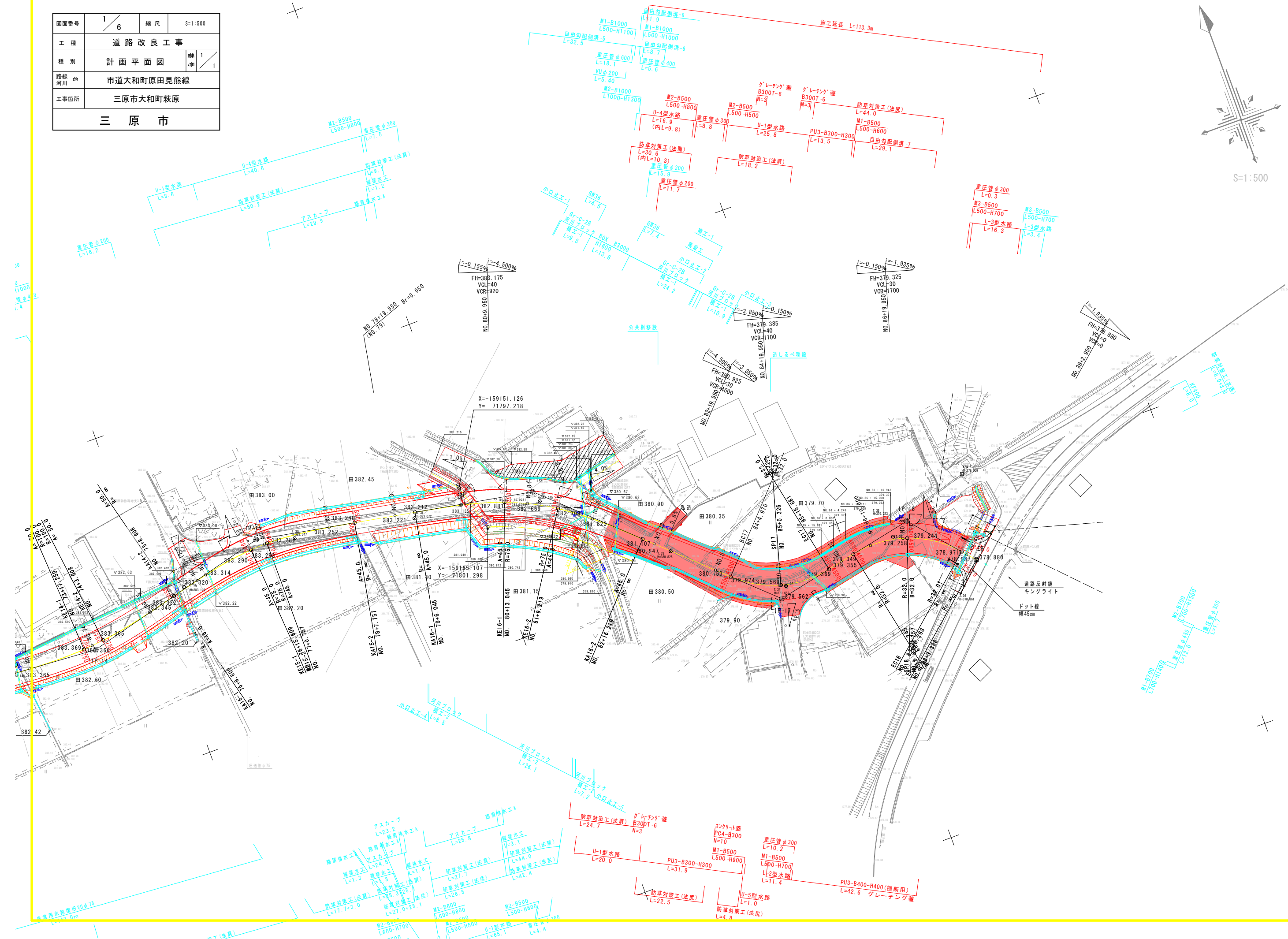
頁0 -0005

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	基		1	レベル4
区画線工		式		1	レベル2
区画線工		式		1	レベル3
溶融式区画線	【実線 20cm 白】	m		25	レベル4
溶融式区画線	【破線 15cm 白】	m		42	レベル4
溶融式区画線	【破線 30cm 白】 【車線境界線】	m		12	レベル4
溶融式区画線	【実線 15cm 白】	m		153	レベル4
溶融式区画線	【ゼブラ 45cm 白】	m		11	レベル4
溶融式区画線	【ゼブラ 15cm 白】	m		22	レベル4
溶融式区画線	【文字 15cm 白】	m		28	レベル4
仮設工		式		1	レベル2
交通管理工		式		1	レベル3
交通誘導警備員		人		37	レベル4
* * 直接工事費 * *					
共通仮設費率分					
* * 共通仮設費計 * *					
* * 純工事費 * *					
現場管理費					

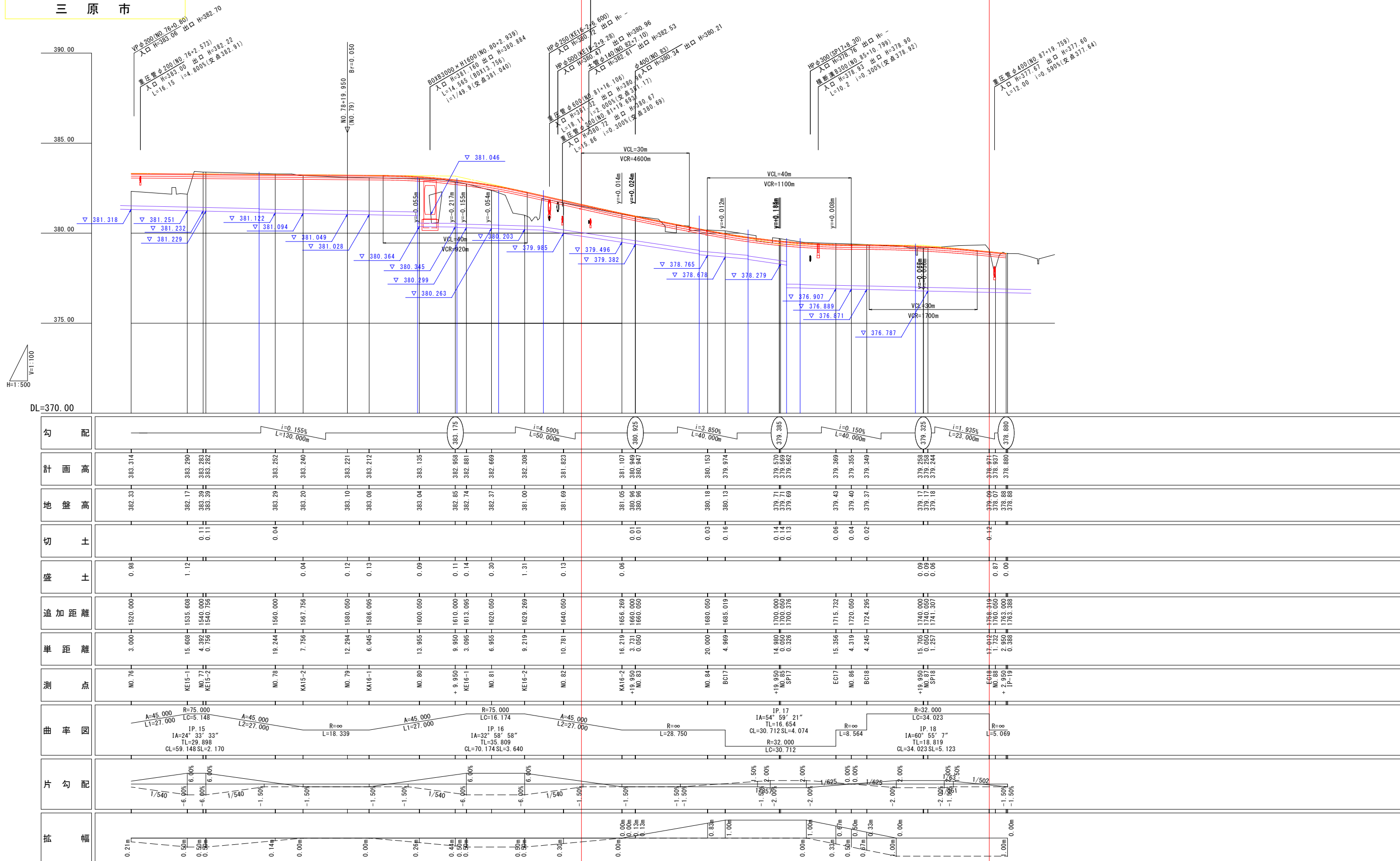
工事数量総括表

頁0 -0006

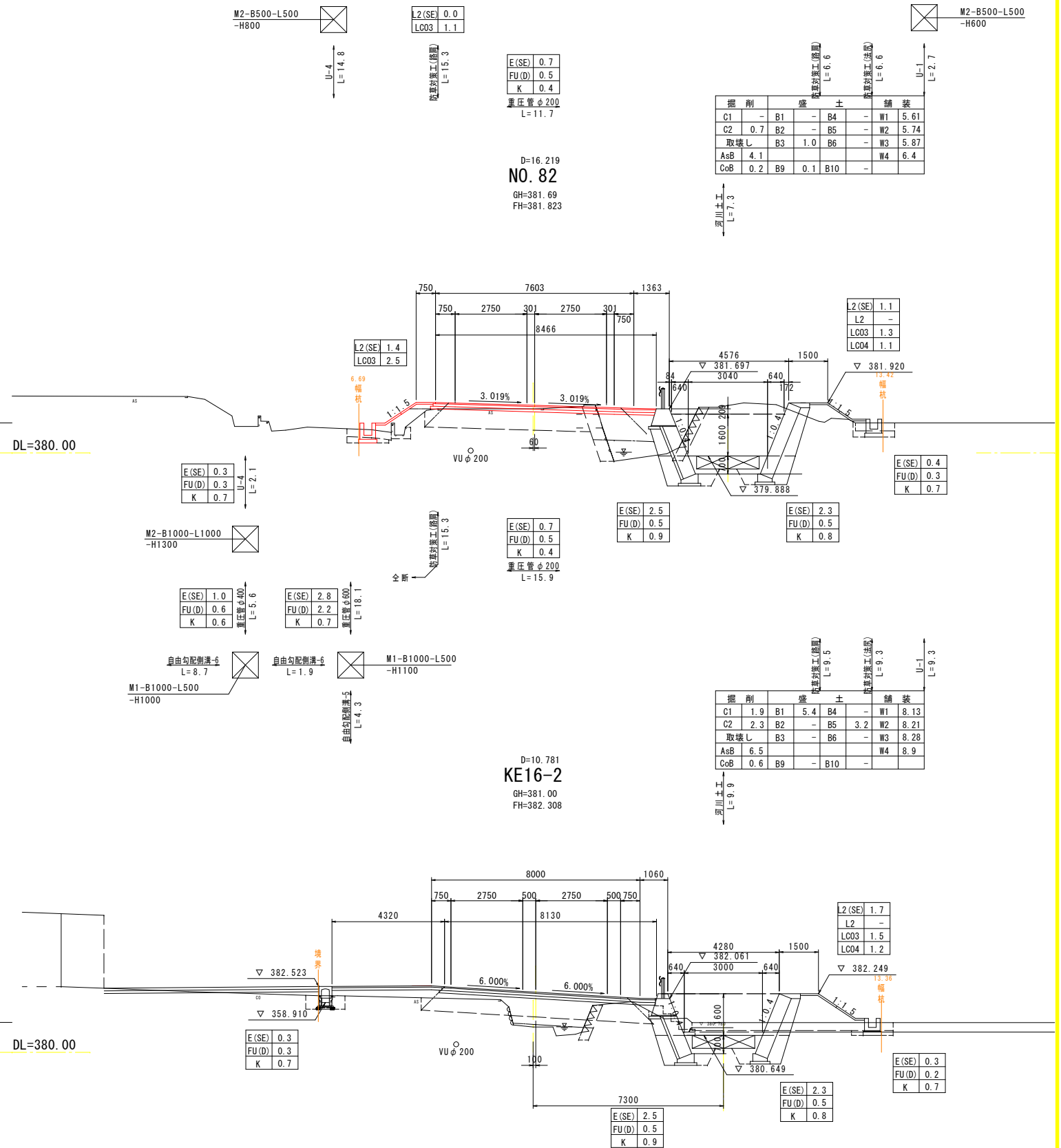
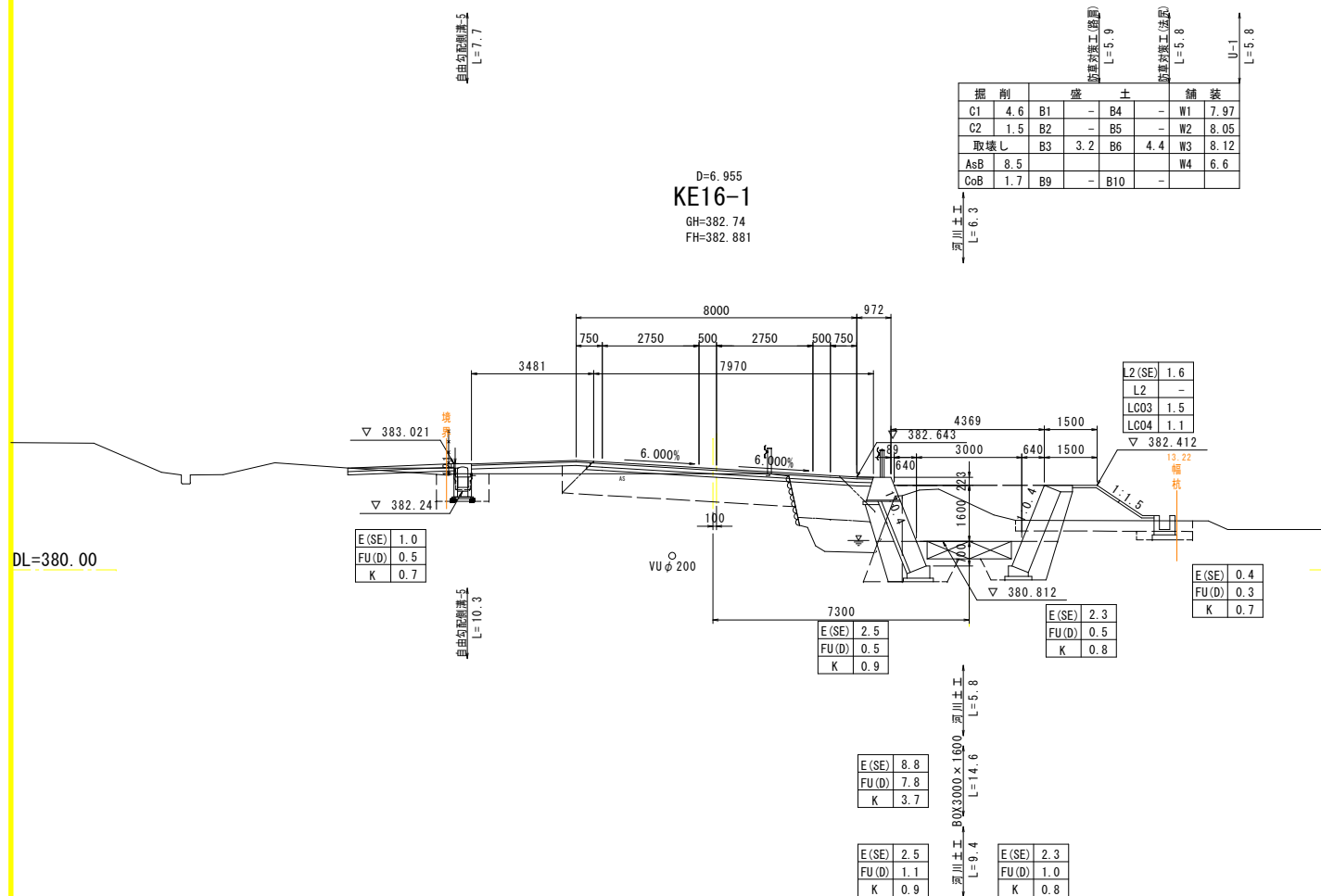
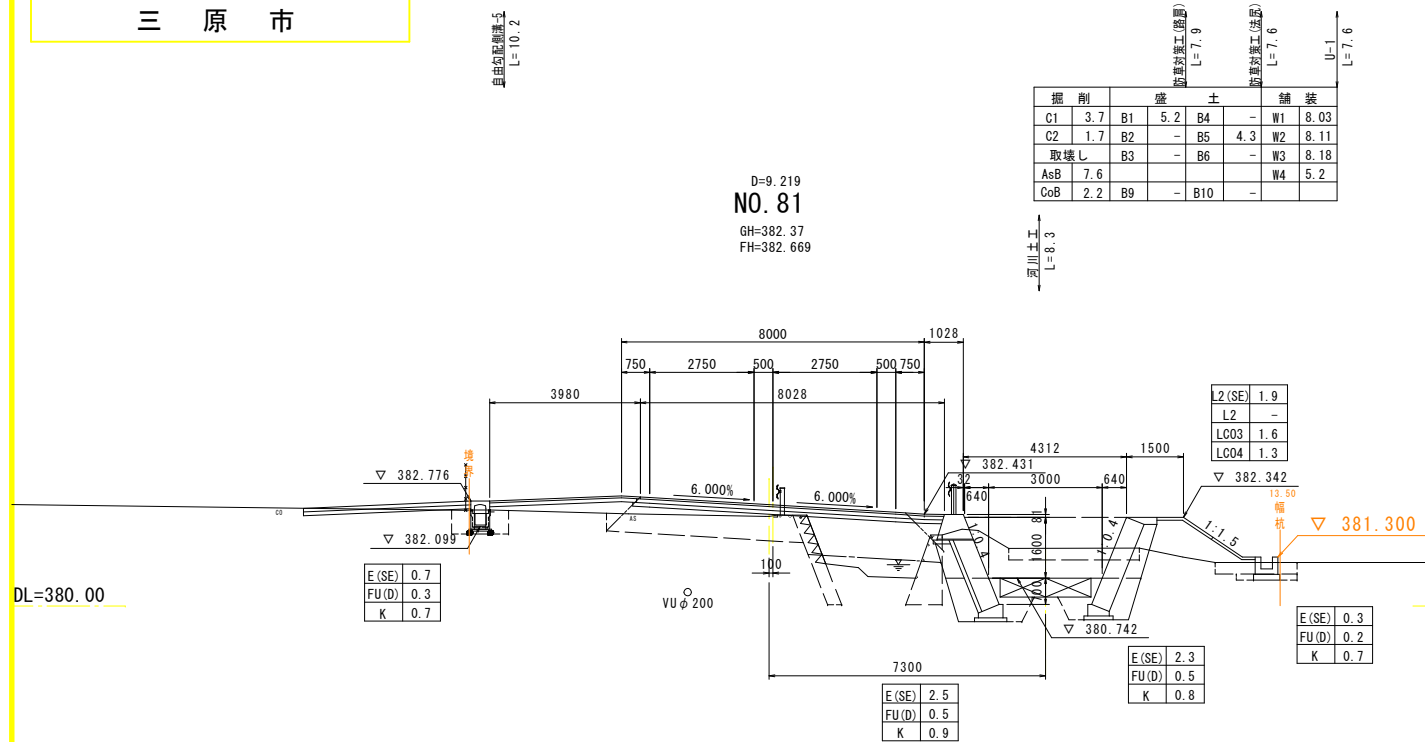
[illegible]

$$\begin{array}{r} 0 \\ \hline 1000 \\ \hline 1000 \\ \hline 0 \end{array}$$


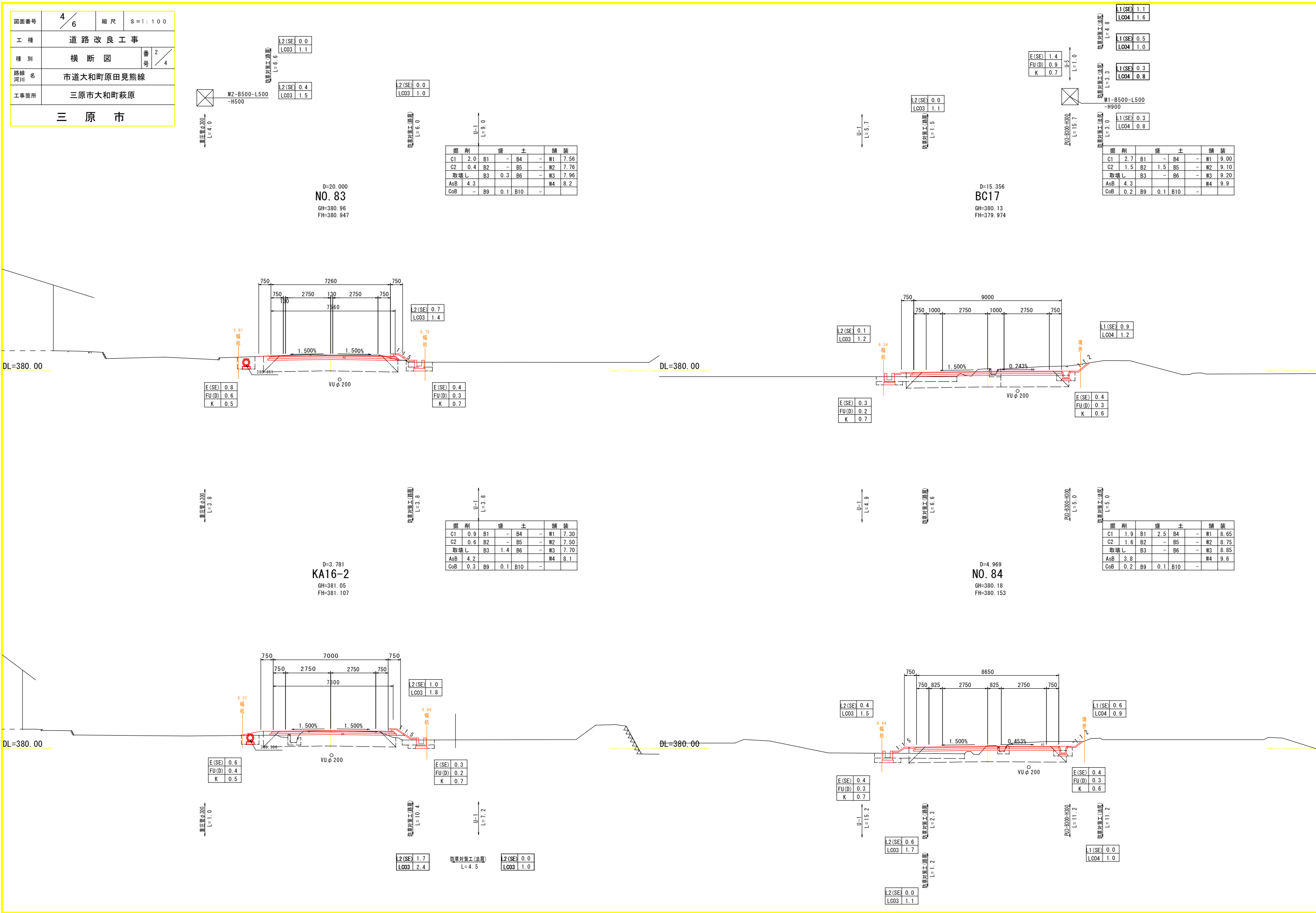
図面番号	2 / 6	縮尺	V=1:100 S=1:500
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	縦 断 図	番 号	1 / 1
路線 河川 名	市道大和町原田見熊線		
工事箇所	三原市大和町萩原		
三 原 市			



図面番号	3 / 6	縮 尺	S = 1 : 1 0 0
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	横 断 図	番 号	1 / 4
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			



図面番号	4 / 6	縮 尺	S = 1 : 1 0 0
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	横 断 図	番 号	2 / 4
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			



図面番号	5 / 6	縮尺	S = 1 : 100
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	横 断 図	番 号	3 / 4
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			

既設外渠工(法区)
L=4.3

自由勾配調整-L
L=4.3

PG-B400-H400横断
L=4.3

掘 削		盛 土				舗 装	
C1	3.3	B1	-	B4	-	W1	9.26
C2	1.0	B2	-	B5	-	W2	9.26
取壊し	B3	-	B6	-		W3	9.26
AsB	5.6					W4	9.9
CoB	0.5	B9	-	B10	0.6		

D=4.319
EC17
GH=379.43
FH=379.369

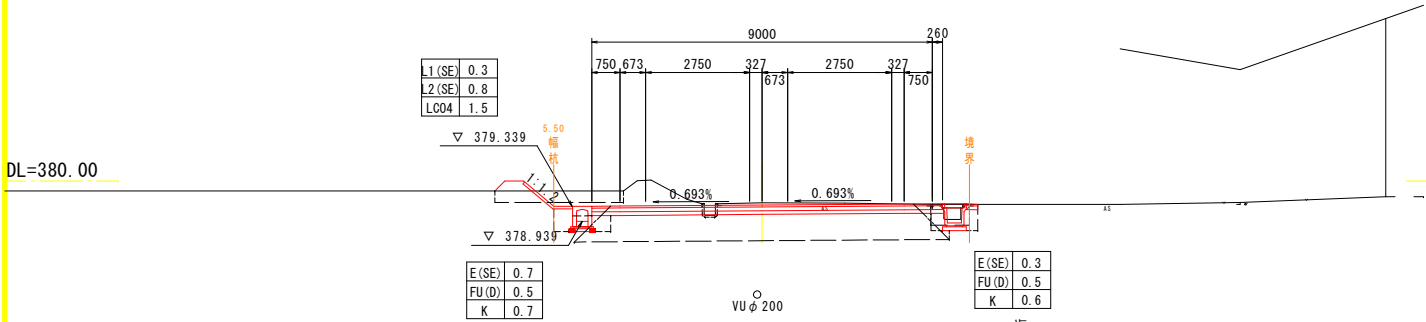
既設外渠工(法区)
L=10.0

自由勾配調整-L
L=14.4

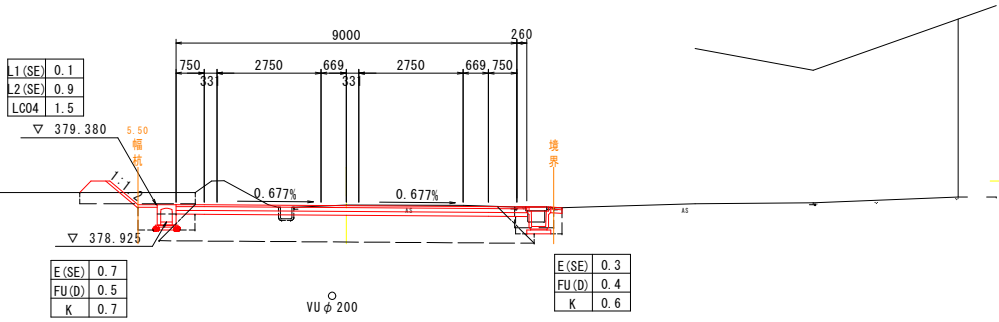
PG-B400-H400横断
L=14.5

掘 削		盛 土				舗 装	
C1	3.0	B1	-	B4	-	W1	9.26
C2	0.9	B2	-	B5	-	W2	9.26
取壊し		B3	0.1	B6	-	W3	9.26
AsB	5.8					W4	9.9
CoB	0.5	B9	-	B10	0.6		

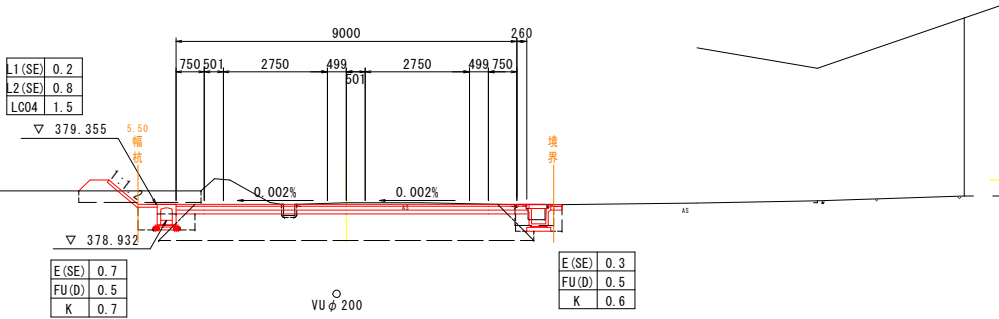
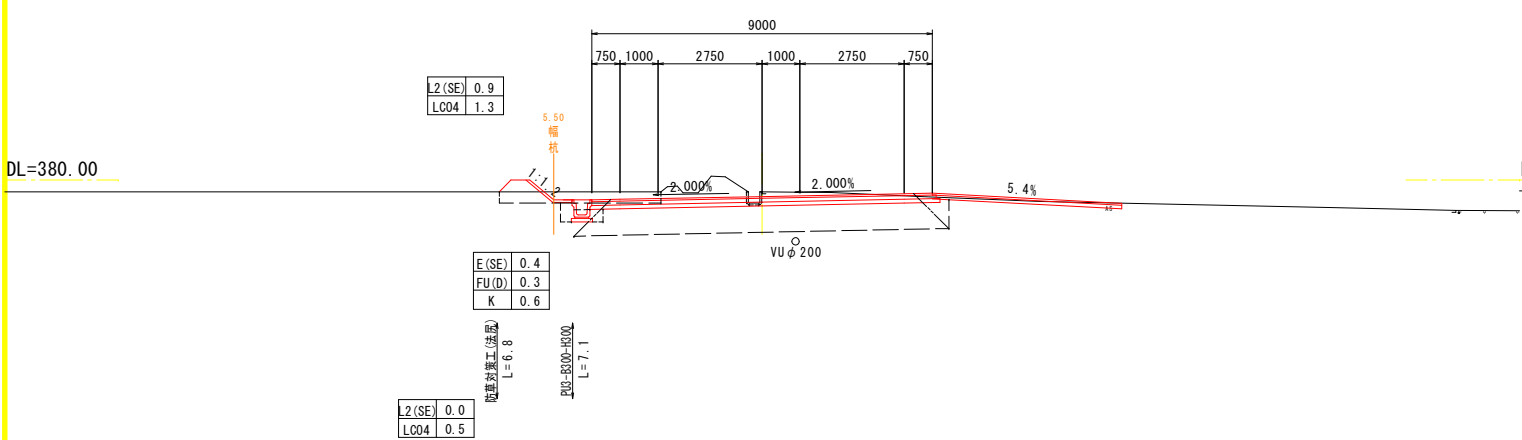
D=17.012
BC18
GH=379.37
FH=379.349



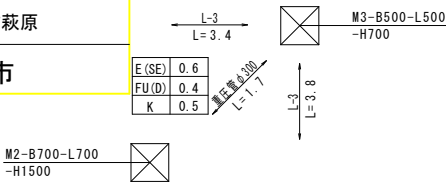
D=15.356
SP17 (NO. 85)
GH=379.69
FH=379.562



D=4.245
NO. 86
GH=379.40
FH=379.355

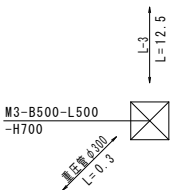
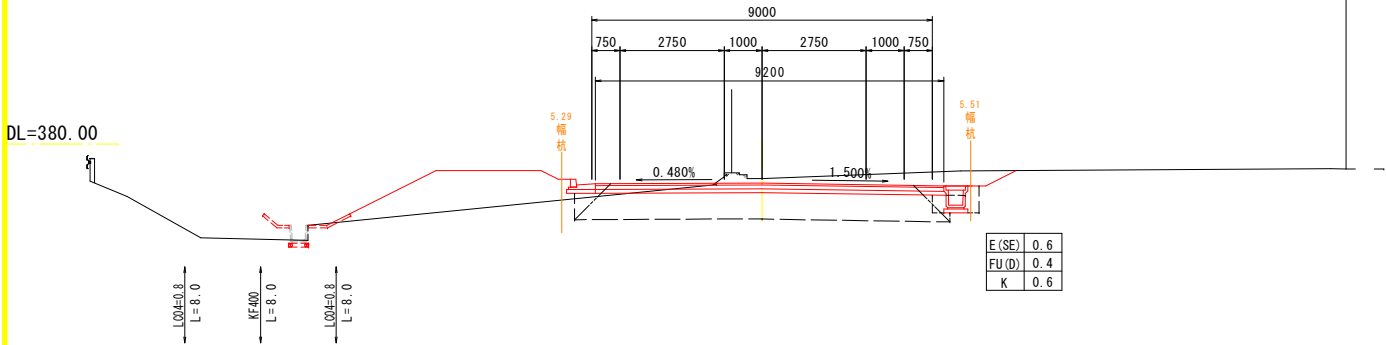


図面番号	6 / 6	縮尺	S = 1 : 100
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	横 断 図	番 号	4 / 4
路線 名 河川	市道大和町原田見熊線		
工事箇所	三原市大和町萩原		
三 原 市			



D=1.732
EC18
GH=379.09
FH=378.971

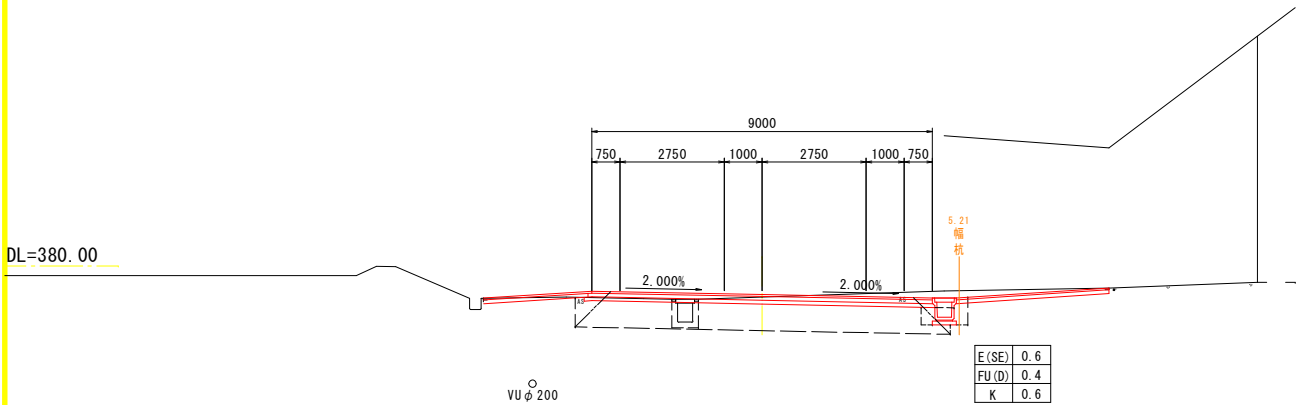
掘削	盛土		舗装				
C1	3.7	B1	-	B4	4.8	W1	9.20
C2	-	B2	-	B5	-	W2	9.20
取壊し	B3	-	B6	-	W3	9.20	
AsB	3.5				W4	9.9	
CoB	0.0	B9	-	B10	-		



D=17.012
SP18 (NO. 87)
GH=379.18
FH=379.244

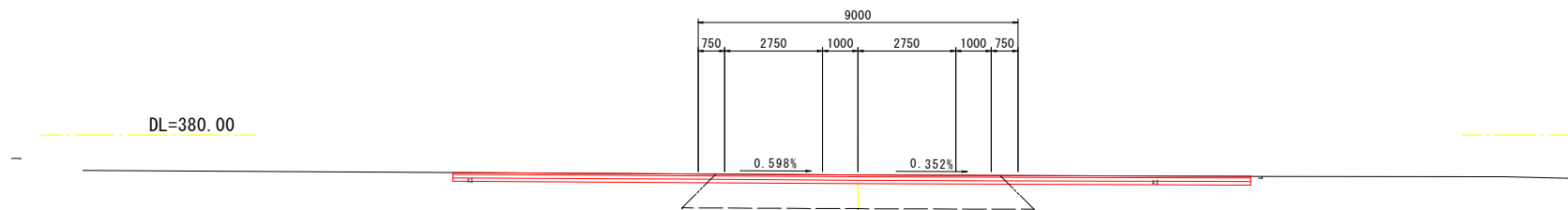
L=14.5

掘 削		盛 土			舗 装	
C1	2.4	B1	-	B4	-	W1 9.00
C2	-	B2	-	B5	-	W2 9.00
取壊し		B3	-	B6	-	W3 9.00
AsB	5.8					W4 9.9
CoB	0.3	B9	-	B10	-	



VU φ 200

E (SE)	0.6
FU (D)	0.4
K	0.6



D=-
EP
GH=378.88
FH=378.880

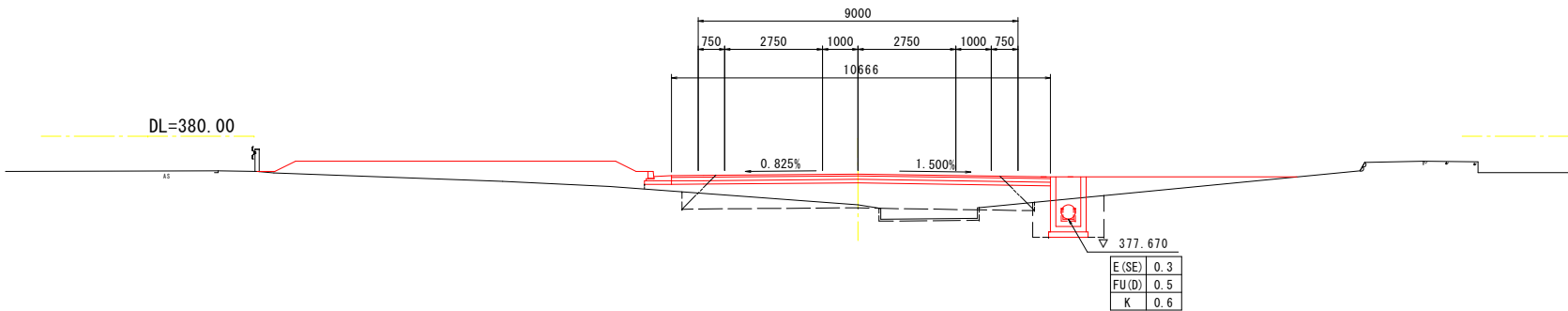
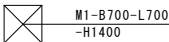
掘 削		盛 土				舗 装	
C1	4.5	B1	-	B4	-	W1	-
C2	-	B2	-	B5	-	W2	-
取壊し		B3	-	B6	-	W3	-
AsB	-					W4	9.9
CoB	0.1	B9	-	B10	-		

D=3.338
NO. 88
GH=378.07
FH=378.937

掘 削		盛 土				舗 装	
C1	0.0	B1	6.6	B4	7.1	W1	10.67
C2	-	B2	-	B5	-	W2	10.67
取壊し		B3	-	B6	-	W3	10.67
AsB	3.5					W4	9.9
CoB	0.1	B9	-	B10	-		

E (SE)	1.0
FU (D)	0.6
K	0.6

重圧管 φ 450
L=12.0



E (SE)	0.3
FU (D)	0.5
K	0.6

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

頁0 -0001

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 48 三原市(大和) 00-07.07.01(0)	凡例 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 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	
諸経費体系	1 公共(一般)		
	当世代	前世代	
工種 施工地域・工事場所区分 復興補正区分 週休補正区分 現場事務所等の貸与区分 I C T補正区分 冬期補正係数 緊急工事区分 前払金支出割合区分 契約保証区分	04 道路改良工事 00 補正なし 00 補正なし 09 閉所型・月単位 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 通常工事 0 % 00 補正無し 01 金銭的保証(0.04%)		
建設技能労働者や交通誘導員等の現場労働者にかかる経費として、労務費のほか各種経費（法定福利費の事業者負担額，労務管理費，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現場管理費等の一部として率計上している。			

本工事費 内訳表

頁0 -0002

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
道路土工	1	式			Y1E0101 レベル2
掘削工	1	式			Y1E010101 レベル3
掘削 【土砂】	1	式			Y1E01010101 レベル4
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	280	m3			SPK24040001 00
掘削 【表土すき取り】	280	m3			単第0 -0001 表 Y1E01010101 レベル4
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	90	m3			SPK24040001 00
路体盛土工	90	m3			単第0 -0001 表 Y1E010103 レベル3
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0003

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 【4.0 W】	40	m3			Y1E01010301レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し	40	m3			SPK24040004 00 単第0 -0002 表
路床盛土工	1	式			Y1E010105 レベル3
路床盛土 【4.0 W】	30	m3			Y1E01010501レベル4
路床盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し	30	m3			SPK24040005 00 単第0 -0003 表
路床盛土 【2.5 W<4.0】	20	m3			Y1E01010501レベル4
路床盛土 施工幅員2.5m以上4.0m未満	20	m3			SPK24040005 00 単第0 -0004 表
路床盛土 【W<2.5】	20	m3			Y1E01010501レベル4
路床盛土 施工幅員2.5m未満	20	m3			SPK24040005 00 単第0 -0005 表

本工事費 内訳表

頁0 -0004

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	1	式			Y1E010103 レベル3
路肩盛土	4	m3			Y1E01010301 レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満	4	m3			SPK24040004 00 単第0 -0006 表
畦畔盛土工	1	式			Y1E010103 レベル3
畦畔盛土	30	m3			Y1E01010301 レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満	30	m3			SPK24040004 00 単第0 -0006 表
法面整形工	1	式			Y1E010107 レベル3
法面整形(切土部)	20	m2			Y1E01010701 レベル4
法面整形 切土部 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土	20	m2			SPK24040025 00 単第0 -0007 表

本工事費 内訳表

頁0 -0005

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 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					SPK24040025 00
	70	m2			単第0 -0008 表
残土処理工					Y1E010110 レベル3
	1	式			
土砂等運搬 【土砂】					Y1E01011002レベル4
	310	m3			
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D1D区間無し 距離4.0km以下(3.0km超)					SPK24040002 00
	310	m3			単第0 -0009 表
残土等処分					Y1E01011003レベル4
	310	m3			
【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(土砂)					F000000100 00
	310	m3			
搬入土					Y1E010110 レベル3
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0006

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 【土砂】	70	m3			Y1E01011002レベル4
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離4.0km以下(3.0km超)	70	m3			SPK24040002 00 単第0 -0009 表
購入土(ほぐし)	90	m3			Y1E01011003レベル4
購入土(ほぐし)	90	m3			F000000200 00
法面工	1	式			Y1E0104 レベル2
防草対策工	1	式			Y1E010401 レベル3
防草対策工 【法肩t=7cm】	86	m2			Y1E01040105レベル4
コンクリート打設工 防草コンクリート Co厚さ70mm 18-8-20BB	86	m2			S1040011 00 単第0 -0010 表
排水構造物工	1	式			Y1E0109 レベル2

本工事費 内訳表

頁0 -0007

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 【土砂】					Y1E01090102レベル4
	110	m3			
床掘り 土砂 標準 土留方式無し 障害無し					SPK24040015 00
	110	m3			単第0 -0012 表
埋戻し 【土砂】					Y1E01090103レベル4
	90	m3			
埋戻し 最大埋戻幅1m未満					SPK24040020 00
	90	m3			単第0 -0013 表
基面整正					Y1E01090104レベル4
	130	m2			
基面整正					SPK24040017 00
	130	m2			単第0 -0014 表
側溝工					Y1E010903 レベル3
	1	式			
プレキャストU型側溝 【PU3-B300-H300】					Y1E01090301レベル4
	45	m			

本工事費 内訳表

頁0 -0008

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
U型側溝 落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種 300A[300×300×2000]	45	m			SDT00013 00 単第0 -0015 表
プレキャストU型側溝 【PU3-B400-H400】	43	m			Y1E01090301レベル4
U型側溝 U型側溝(各種) L=2000mm/本	43	m			SDT00013 00 単第0 -0016 表
蓋版 蓋版(各種) 40 重量	35	枚			SDT00017 00 単第0 -0017 表
自由勾配側溝 【B300-H400】	29	m			Y1E01090304レベル4
自由勾配側溝	1	式			V000002000 00 単第0 -0018 表
自由勾配側溝材料	1	式			V000002800 00 単第0 -0023 表
側溝蓋 【グレーチング B300 T-6】	9	枚			Y1E01090305レベル4
蓋版 蓋版(各種) 40 重量	9	枚			SDT00017 00 単第0 -0024 表

本工事費 内訳表

頁0 -0009

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
側溝蓋 【コンクリート PC4 B300】	10	枚			Y1E01090305レベル4
蓋版 落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種ふた 300[412×95×500]	10	枚			SDT00017 00 単第0 -0025 表
管渠工	1	式			Y1E010904 レベル3
鉄筋コンクリート台付管 【重圧管 φ200】	12	m			Y1E01090404レベル4
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)	12	m			SPK24040097 00 単第0 -0026 表
鉄筋コンクリート台付管 【重圧管 φ300】	19	m			Y1E01090404レベル4
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)	19	m			SPK24040097 00 単第0 -0027 表
集水枥・マンホール工	1	式			Y1E010905 レベル3
現場打ち街渠枥 【M1-B500-L500-H600】	1	箇所			Y1E01090501レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0010

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
集水桝 M1-B500-L500-H600	1	箇所			V000001500 00 単第0 -0028 表
現場打ち集水桝 【M1-B500-L500-H700】	1	箇所			Y1E01090502レベル4
集水桝 M1-B500-L500-H700	1	箇所			V000000400 00 単第0 -0031 表
現場打ち集水桝 【M1-B500-L500-H900】	1	箇所			Y1E01090502レベル4
集水桝 M1-B500-L500-H900	1	箇所			V000000500 00 単第0 -0033 表
現場打ち集水桝 【M2-B500-L500-H500】	1	箇所			Y1E01090502レベル4
集水桝 M2-B500-L500-H500	1	箇所			V000000700 00 単第0 -0035 表
現場打ち集水桝 【M2-B500-L500-H800】	1	箇所			Y1E01090502レベル4
集水桝 M2-B500-L500-H800	1	箇所			V000001900 00 単第0 -0037 表

本工事費 内訳表

頁0 -0011

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 【M3-B500-L500-H700】	1	箇所			Y1E01090502レベル4
集水桝 M3-B500-L500-H700	1	箇所			V000002200 00 単第0 -0039 表
マンホール高さ調整	5	箇所			Y1E01090506レベル4
マンホール高さ調整	1	式			V000001100 00 単第0 -0042 表
場所打水路工	1	式			Y1E010907 レベル3
現場打水路 【U-1型水路 B300-H350】	46	m			Y1E01090701レベル4
U-1型水路 B300-H350	46	m			V000001300 00 単第0 -0044 表
現場打水路 【U-4型水路 B300-H500】	10	m			Y1E01090701レベル4
U-4型水路 B300-H500	10	m			V000002300 00 単第0 -0048 表

本工事費 内訳表

頁0 -0012

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 【U-5型水路 B300-H550】	1	m			Y1E01090701レベル4
U-5型水路 B300-H550	1	m			V000002400 00 単第0 -0049 表
現場打水路 【L-2型水路 250B】	11	m			Y1E01090701レベル4
L-2型水路 250B	11	m			V000002500 00 単第0 -0050 表
現場打水路 【L-3型水路 B500】	16	m			Y1E01090701レベル4
L-3型水路 B500	16	m			V000002600 00 単第0 -0052 表
構造物撤去工	1	式			Y1E0112 レベル2
構造物取壊し工	1	式			Y1E011206 レベル3
コンクリート構造物取壊し 【無筋】	27	m3			Y1E01120601レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0013

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
舗装版破碎 【As , t=5cm】					Y1E01120603レベル4
	533	m2			
舗装版破碎 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			
殻運搬 【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
殻運搬 【As殻】					Y1E01121601レベル4
	27	m3			
殻運搬 舗装版破碎 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
殻処分 【Co殻】					Y1E01121602レベル4
	64	t			

本工事費 内訳表

頁0 -0014

費目・工種・施工名称など 【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	数量	単位	単価	金額	備考
処分費 (Co殻)	64	t			#0041 F000000500 00
殻処分 【As殻】	63	t			Y1E01121602レベル4
【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)	63	t			F000000600 00
舗装工	1	式			Y1E0204 レベル2
車道舗装工	1	式			Y1E020404 レベル3
表層(車道・路肩部) 【再生密粒度アスコン, t=5cm】	975	m2			Y1E02040409レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm	975	m2			SPK24040241 00 単第0 -0058 表

本工事費 内訳表

頁0 -0015

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) 【粒調碎石, t=10cm】	983	m2			Y1E02040403レベル4
上層路盤(車道・路肩部) M-30 全仕上り厚100mm 1層施工	983	m2			SPK24040234 00 単第0 -0059 表
下層路盤(車道・路肩部) 【再生碎石, t=10cm】	992	m2			Y1E02040401レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30	992	m2			SPK24040232 00 単第0 -0060 表
取付舗装工	1	式			Y1E020404 レベル3
表層(車道・路肩部) 【再生密粒度アスコン, t=5cm】	145	m2			Y1E02040409レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm	145	m2			SPK24040241 00 単第0 -0058 表
下層路盤(車道・路肩部) 【再生碎石, t=10cm】	145	m2			Y1E02040401レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30	145	m2			SPK24040232 00 単第0 -0060 表

本工事費 内訳表

頁0 -0016

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
	1	式			
表層(車道・路肩部) 【コンクリート, t=7cm】					Y1E02040409 レベル4
	27	m2			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設					SPK24040153 00
	2	m3			単第0 -0061 表
下層路盤(車道・路肩部) 【再生砕石, t=10cm】					Y1E02040401 レベル4
	27	m2			
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30					SPK24040232 00
	27	m2			単第0 -0060 表
標識工					Y1E0209 レベル2
	1	式			
小型標識工					Y1E020901 レベル3
	1	式			
標識柱 単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色)					Y1E02090101 レベル4
	1	基			
標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式] 単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色) 柱径φ60.5 [規]2基以下					SS000067 00
	1	基			単第0 -0062 表

本工事費 内訳表

頁0 -0017

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
標識板 警戒標識585*585 補強板300*780	1	基			Y1E02090102レベル4
標識板設置	1	基			V000002900 00
区画線工	1	式			単第0 -0063 表 Y1E0210 レベル2
区画線工	1	式			Y1E021001 レベル3
溶解式区画線 【実線 20cm 白】	25	m			Y1E02100101レベル4
区画線設置(溶解式) 実線_20cm	25	m			SDT00001 00
溶解式区画線 【破線 15cm 白】	42	m			単第0 -0065 表 Y1E02100101レベル4
区画線設置(溶解式) 破線_15cm	42	m			SDT00001 00
溶解式区画線 【破線 30cm 白】 【車線境界線】	12	m			単第0 -0066 表 Y1E02100101レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0018

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) 破線_30cm	12	m			SDT00001 00 単第0 -0067 表
溶融式区画線 【実線 15cm 白】	153	m			Y1E02100101レベル4
区画線設置(溶融式) 実線_15cm	153	m			SDT00001 00 単第0 -0068 表
溶融式区画線 【ゼブラ 45cm 白】	11	m			Y1E02100101レベル4
区画線設置(溶融式) ゼブラ_45cm	11	m			SDT00001 00 単第0 -0069 表
溶融式区画線 【ゼブラ 15cm 白】	22	m			Y1E02100101レベル4
区画線設置(溶融式) ゼブラ_15cm	22	m			SDT00001 00 単第0 -0070 表
溶融式区画線 【文字 15cm 白】	28	m			Y1E02100101レベル4
区画線設置(溶融式) 矢印・記号・文字_15cm換算	28	m			SDT00001 00 単第0 -0071 表

本工事費 内訳表

頁0 -0019

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					Y1E011521 レベル3
	1	式			
交通誘導警備員					Y1E01152101 レベル4
	37	人			
交通誘導警備員B					R0369 00
	37	人			
* * 直接工事費 * *					
#0020計=支給品等(材料),無償貸付					
共通仮設費率分					Z0019
計算情報..... 対象額..... 率.....					
* * 共通仮設費計 * *					
* * 純工事費 * *					

本工事費 内訳表

頁0 -0020

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..... 率.....					
* * 工事原価 * *					
一般管理費率分 計算情報..... 対象額..... 率.....					前払補正率...
契約保証費 計算情報..... 対象額..... 率.....					当初請対額 当初対象額
一般管理費計					
* * 工事価格 * *					
* * 消費税相当額 * * 計算情報..... 対象額..... 率.....					
* * 工事費計 * *					
* * 契約保証費計 * *					

施工単価表

掘削
土砂 オープンカット 押土無し
機械構成比: 44.26% 労務構成比: 36.73% 材料構成比: 19.01% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 328.03000

SPK24040001 障害無し 5,000m3未満

単第0 -0001 表 1 m3 当り

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3	44.26%		バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00128 MTPT00128
運転手(特殊)	36.73%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	19.01%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 C=2 押土無し E=3 5,000m3未満			B=1 オープンカット D=1 障害無し		

施工単価表

頁0 -0022

路体(築堤)盛土
施工幅員4.0m以上

SPK24040004

単第0 -0002 表

機械構成比: 17.97% 労務構成比: 66.93% 材料構成比: 15.10% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1 m3 231.60000 当り

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>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	11.28%		<賃>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		KTPC00036 KTPT00036
<賃>振動ローラ(土木用フラットSドラム型) 質量11~12t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	6.69%		振動ローラ(土工用) [フラット・シングルドラム型] 質量11~12t		KTPC00058 KTPT00058
運転手(特殊)	46.30%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	20.63%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	15.10%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 C=1 施工幅員4.0m以上 障害無し			B=1 施工数量20,000m3未満		

施工単価表

頁0 -0023

路床盛土
施工幅員4.0m以上
機械構成比: 18.46% 労務構成比: 65.59% 材料構成比: 15.95% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 356.47000

SPK24040005 施工数量20,000m3未満 障害無し

単第0 -0003 表 1 m3 当り

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>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	9.86%		<賃>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		KTPC00036 KTPT00036
<賃>振動ローラ(土木用フラットSドラム型) 質量11~12t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	8.60%		振動ローラ(土工用) [フラット・シングルドラム型] 質量11~12t		KTPC00058 KTPT00058
運転手(特殊)	45.48%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	20.11%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	15.95%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 施工幅員4.0m以上 C=1 障害無し			B=1 施工数量20,000m3未満		

施工単価表

頁0 -0024

路床盛土
施工幅員2.5m以上4.0m未満

SPK24040005

単第0 -0004 表

1
標準単価： m3 当り
869.10000

機械構成比： 15.83% 労務構成比： 75.68% 材料構成比： 8.49% 市場単価構成比： 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
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3～4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	7.93%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3～4t		KTPC00009 KTPT00009
<賃>後方超小旋回バックホウ(クローラ型) 山積0.28m3(平積0.2) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	7.90%		バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回型] 山積0.28m3(平積0.2m3)		KTPC00054 KTPT00054
運転手(特殊)	67.44%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	8.24%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	8.49%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 施工幅員2.5m以上4.0m未満					

施工単価表

頁0 -0025

路床盛土
施工幅員2.5m未満
機械構成比:

SPK24040005

単第0 -0005 表

1
標準単価: m3 当り
6,427.10000

0.81% 労務構成比: 98.92% 材料構成比: 0.27% 市場単価構成比: 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
<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
特殊作業員	9.66%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
軽油 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
積算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

施工単価表

路体(築堤)盛土
施工幅員2.5m未満
機械構成比:

SPK24040004

単第0 -0006 表

1
標準単価: m3 当り
6,330.20000

0.70% 労務構成比: 99.06% 材料構成比: 0.24% 市場単価構成比: 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
<賃>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.8~1.1t	0.70%		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	90.63%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.43%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.24%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

施工単価表

頁0 -0027

法面整形
切土部 現場制約無し
機械構成比: 9.71% 労務構成比: 80.61% 材料構成比: 9.68% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 874.32000

SPK24040025
レキ質土,砂及び砂質土,粘性土

単第0 -0007 表
1 m2 当り

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	9.71%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
普通作業員	38.29%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	22.49%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	19.83%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	9.68%		軽油パトロール給油		TTPC00013 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 現場制約無し E=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0028

法面整形

盛土部 法面締固め無し 現場制約無し

機械構成比: 12.42%

SPK24040025

レキ質土,砂及び砂質土,粘性土

労務構成比: 75.20%

材料構成比: 12.38%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0008 表

1

標準単価:

m2

当り

433.37000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	12.42%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
普通作業員	33.11%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	28.76%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	13.33%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	12.38%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 盛土部 C=2 現場制約無し E=1 -(全ての費用)			B=2 法面締固め無し D=2 レキ質土,砂及び砂質土,粘性土		

施工単価表

頁0 -0029

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)

1

m3 当り

機械構成比: 45.59%

労務構成比:

39.52%

材料構成比:

14.89%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

850.14000

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)	45.59%		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)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	39.52%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.89%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=13 距離4.0km以下(3.0km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=1 DID区間無し		

施工単価表

コンクリート打設工		S1040011		単第0 -0010 表	
防草コンクリート Co厚さ70mm		18-8-20BB		100 m2 当り	
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.600	人			
特殊作業員	1.100	人			
普通作業員	1.900	人			
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材20(25) W/C(60%),種別(高炉)	8.470	m3			
機-28_バックホウ運転(賃料) クレーン付1.7t吊_山積0.28m3	0.890	日			単第0-0011 表
諸雑費	4.0	%			#09
*** 合計 ***	100	m2			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=2 施工幅 1.0m超2.0m以下 C=1 - F=70 コンクリート厚さ(mm)			B=2 施工高さ -1.0m以上1.0m以下 D=1 18-8-20BB G=1 -		

施工単価表

頁0 -0031

機-28_バックホウ運転(賃料)
クレーン付1.7t吊 山積0.28m3

S9035

單第0 -0011 表

目 当り

[illegible]

施工単価表

床掘り
土砂 標準
機械構成比: 23.14% 労務構成比: 53.20% 材料構成比: 23.66% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 236.98000

SPK24040015
土留方式無し 障害無し
1
m3 当り

単第0 -0012 表

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	23.14%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
運転手(特殊)	53.20%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	23.66%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 C=1 土留方式無し E=1 -(全ての費用)			B=1 標準 D=1 障害無し		

施工単価表

頁0 -0033

埋戻し

SPK24040020

単第0 -0013 表

最大埋戻幅1m未満
機械構成比: 9.57% 労務構成比: 86.79% 材料構成比: 3.64% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1 m3 当り 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
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・超低騒音・排2014 山積0.45/平積0.35m3		MTPC00159 MTPT00159
<賃>タンパ(ランマ) 質量60～80kg	0.61%		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 最大埋戻幅1m未満			D=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0034

埋戻し

SPK24040020

單第0 -0013 表

最大埋戻幅1m未満

1

m3 当り

機械構成比: 9.57%

勞務構成比: 86.79%

材料構成比: 3.64%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

3,157.90000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0035

基面整正

SPK24040017

單第0 -0014 表

1

m2 当り

機械構成比:	0.00%	労務構成比:	100.00%	材料構成比:	0.00%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	478.00000
--------	-------	--------	---------	--------	-------	----------	-------	-------	-----------

[illegible]

施工単価表

U型側溝
U型側溝(各種) L=2000mm/本

SDT00013

単第0 -0016 表

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(各種) E=3 L=2000mm/本 G=1 時間的制約なし		
I=1 - K=2 RC-40			J=1 - N=0.63 基礎碎石の設計数量(m3/10m)		

施工単価表

頁0 -0038

蓋版
蓋版(各種) 40 重量

SDT00017

單第0 -0017 表

1枚当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0039

自由勾配側溝

V000002000

單第0 -0018 表

1 式 当り

[illegible]

施工単価表

自由勾配側溝

SDT00015

単第0 -0019 表

1 m 当り

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

施工単価表

頁0 -0041

インバートコンクリート
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB
機械構成比: 0.00% 労務構成比: 29.40% 材料構成比: 70.60% 市場単価構成比: 0.00%

SPK24040153

単第0 -0020 表

1
標準単価: m3 当り
28,051.00000

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		13.20%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員		7.51%		特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役		6.69%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)				その他(労務)			ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)		70.60%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%			TTPCD0010 TTPT00343
積算単価				積算単価			E9999
A=1 C=2 H=2 K=1	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 現場内小運搬無し -(全ての費用)			B=3 F=2 J=1	人力打設 一般養生 -		

施工単価表

頁0 -0042

蓋版

SDT00017

單第0 -0021 表

材料別途 40 重量

枚 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0043

蓋版

SDT00017

單第0 -0022 表

1枚当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0044

自由勾配側溝材料

V000002800

単第0 -0023 表

1 式 当り

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 300×400-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			

施工単価表

頁0 -0045

蓋版
蓋版(各種) 40 重量

SDT00017

單第0 -0024 表

1枚当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0046

蓋版

SDT00017

單第0 -0025 表

落ちふた式U形側溝(JIS A 5372)3種ふた

$$300[412 \times 95 \times 500]$$

枚 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0047

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% 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

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%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	8.05%		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%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.25%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(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%		鉄筋コンクリート台付管(バイコン台付管) 管径300mm×長さ2,000mm		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

施工単価表

頁0 -0048

鉄筋コンクリート台付管

SPK24040097

單第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%	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

[illegible]

施工単価表

頁0 -0049

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

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	8.05%		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%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.25%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
台付鉄筋コンクリート管(バイコン台付管) <JSWASA-9>,呼び径300BZ,長2000 参考質量390kg	63.26%		鉄筋コンクリート台付管(バイコン台付管) 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%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0050

鉄筋コンクリート台付管

SPK24040097

單第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

[illegible]

施工単価表

頁0 -0052

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0029 表

18-8-40BB

0.32m3を超え0.34m3以下

1

箇所 当り

機械構成比: 0.09%

労務構成比:

87.46%

材料構成比:

12.45%

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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックハウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.09%		バックハウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	33.79%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.62%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.35%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	1.95%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	12.08%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.08%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0053

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

单第0 -0029 表

18-8-40BB

0.32m³を超え0.34m³以下

1

箇所 当り

機械構成比: 0.09%

勞務構成比: 87.46%

材料構成比: 12.45%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

51,819.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0054

蓋版

SDT00017

單第0 -0030 表

蓋版(各種) 40<重量 170

枚 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0055

集水桡

V000000400

單第0 -0031 表

M1-B500-L500-H700

1 箇所 当り

施工単価表

頁0 -0056

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

1

箇所 当り

機械構成比: 0.08%

労務構成比:

87.03%

材料構成比:

12.89%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

55,964.00000

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>バックハウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.08%		バックハウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	33.47%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.56%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.33%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.01%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	12.54%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0057

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

單第0 -0032 表

18-8-40BB

0.36m³を超え0.38m³以下

1

箇所 当り

機械構成比: 0.08%

勞務構成比: 87.03%

材料構成比: 12.89%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

55,964.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0058

集水桠

V000000500

單第0 -0033 表

M1-B500-L500-H900

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0059

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:

63,736.00000

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>バックハウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.08%		バックハウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	32.97%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.45%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.30%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.10%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	13.24%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0060

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

單第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%

勞務構成比: 86.34%

材料構成比: 13.58%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

63,736.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0061

集水桠

V000000700

單第0 -0035 表

M2-B500-L500-H500

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0062

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

1

箇所 当り

機械構成比: 0.09%

労務構成比:

88.00%

材料構成比:

11.91%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

47,672.00000

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>バックハウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.09%		バックハウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	34.20%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.70%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.37%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	1.88%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	11.54%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.08%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0063

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

单第0 -0036 表

18-8-40BB

0.28m³を超え0.30m³以下

1

箇所 当り

機械構成比: 0.09%

勞務構成比: 88.00%

材料構成比: 11.91%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

47,672.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0064

集水桠

V000001900

單第0 -0037 表

M2-B500-L500-H800

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0065

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

単第0 -0038 表

18-8-40BB

0.40m3を超え0.43m3以下

1

箇所 当り

機械構成比: 0.08%

労務構成比:

86.59%

材料構成比:

13.33%

市場単価構成比:

0.00%

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>バックハウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.08%		バックハウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	33.14%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	29.49%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.31%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.07%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	12.98%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.07%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0066

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)

SPK24040105

單第0 -0038 表

18-8-40BB

0.40m³を超え0.43m³以下

1

箇所 当り

機械構成比: 0.08%

勞務構成比: 86.59%

材料構成比: 13.33%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

60,631.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0067

集水桡

V000002200

單第0 -0039 表

M3-B500-L500-H700

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

歩車道境界ブロック

SPK24040287

単第0 -0040 表

A種(150/170×200×600) 片斜片面R

設置 基礎砕石無し

1 m 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 66.25%

材料構成比: 33.75%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 4,472.10000

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)	備考
普通作業員	28.92%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	17.46%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	16.13%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
歩車道境界(JISA5371)A 150/170×200×600 片斜片面R,参考質量45kg	33.75%		歩車道境界ブロック A種 150/170×200×600		TTPCD0163 TTPT00218
積算単価			積算単価		E9999
A=1 設置 E=2 基礎砕石無し			B=1 A種(150/170×200×600) 片斜片面R F=4 生コンクリート無し		

施工単価表

頁0 -0069

蓋版
蓋版(各種) 40 重量

SDT00017

單第0 -0041 表

1枚当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0070

マンホール高さ調整

V000001100

單第0 -0042 表

1 式 当り

式

当日

[illegible]

施工単価表

頁0 -0071

蓋設置工(鑄鉄製防護蓋)

SG1D0088005

單第0 -0043 表

箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0072

U-1型水路
B300-H350

V000001300

單第0 -0044 表

10 m 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0073

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

m3 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 42.01%

材料構成比: 57.99%

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	22.75%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.31%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	7.89%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	57.99%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=2 小型構造物 C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

施工単価表

型枠
一般型枠
機械構成比: 0.00%

SPK24040155
小型構造物
労務構成比: 100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0046 表

1
標準単価:

m2 当り
8,483.40000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	43.77%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	31.27%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.92%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 一般型枠 C=1 -(全ての費用)			B=2 小型構造物		

施工単価表

頁0 -0075

基礎碎石

SPK24040034

単第0 -0047 表

碎石の厚さ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

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>バックハウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	5.24%		バックハウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		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
特殊作業員	14.83%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(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
再生クラッシャーラン 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

施工単価表

頁0 -0076

基礎碎石

SPK24040034

單第0 -0047 表

碎石の厚さ12.5cmを超え17.5cm以下

RC-40

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%

1
標準単価：

m2 当り

1,278.10000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0077

U-4型水路
B300-H500

V000002300

单第0 -0048 表

10 m 当日

[illegible]

施工単価表

頁0 -0078

U-5型水路
B300-H550

V000002400

單第0 -0049 表

10 m 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0079

L-2型水路
250B

V000002500

單第0 -0050 表

10 m 当り

施工単価表

頁0 -0080

プレキャストL形側溝

SPK24040098

単第0 -0051 表

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

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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	4.00%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	26.22%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	10.55%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	6.47%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	3.24%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
鉄筋コンクリートL形(JISA5372)250B 450×155×600 参考質量58kg	30.12%		鉄筋コンクリートL形(JISA5372)300 500×155×600 参考質量65kg		TTPCD0134 TTPT00101
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	1.68%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0081

プレキャストL形側溝

SPK24040098

單第0 -0051 表

据付 基礎碎石有り

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%

勞務構成比: 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

[illegible]

施工単価表

頁0 -0082

L-3型水路
B500

V000002600

單第0 -0052 表

10 m 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0083

基礎碎石

SPK24040034

単第0 -0053 表

碎石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下

RC-40

1

m2 当り

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: 0.00%

標準単価:

1,206.10000

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)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	5.55%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	37.13%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	15.71%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	14.81%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	9.27%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生クラッシャーラン 40~0mm	11.93%		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	5.01%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0084

基礎碎石

SPK24040034

單第0 -0053 表

碎石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下

RC-40

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: 0.00%

標準単価：
1

m2 当り
1,206.10000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0085

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

單第0 -0054 表

m3 当り

機械施工

施工単価表

頁0 -0086

舗装版破碎
アスファルト舗装版
機械構成比: 31.76% 労務構成比: 62.64% 材料構成比: 5.60% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 590.65000

SPK24040305 障害等無し 舗装版厚15cm以下

単第0 -0055 表 1 m2 当り

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 コンクリート圧砕装置(大割機) 開口幅735～850mm破砕力550～980kN	21.93%		バックホウ用アタッチメント コンクリート圧砕装置(大割機) 開口幅735～850mm 破砕力550～980kN		MTPC00051 MTPT00051
<賃>後方超小旋回バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35m3) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	9.83%		バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回型] 山積0.45m3(平積0.35m3)		KTPC00066 KTPT00066
運転手(特殊)	28.07%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	24.15%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	10.42%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	5.60%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 アスファルト舗装版 C=2 騒音振動対策必要 F=1 積込作業有り			B=1 障害等無し D=1 舗装版厚15cm以下 G=1 -(全ての費用)		

施工単価表

殻運搬
Co(無筋)構造物とりこわし
機械構成比: 41.69% 労務構成比: 43.88% 材料構成比: 14.43% 市場単価構成比: 0.00%

SPK24040151
DID区間無し 運搬距離5.7km以下(3.3km超)

単第0 -0056 表

1
標準単価: 1,276.40000

m3 当り

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)	41.69%		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)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	43.88%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.43%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 Co(無筋)構造物とりこわし C=1 DID区間無し E=1 -(全ての費用)			B=1 機械積込 D=25 運搬距離5.7km以下(3.3km超)		

施工単価表

殻運搬
舗装版破碎
機械構成比: 44.95%

SPK24040151
DID区間無し 運搬距離6.5km以下(3.5km超)
労務構成比: 38.97%

単第0 -0057 表
材料構成比: 16.08%

1
標準単価: 2,839.50000

m3 当り

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)		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
積算単価			積算単価		EP001
A=3 舗装版破碎 C=1 DID区間無し E=1 -(全ての費用)			B=3 機械積込(騒音対策不要,舗装版厚15cm以下) D=29 運搬距離6.5km以下(3.5km超)		

施工単価表

頁0 -0089

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

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>アスファルトフィニッシャ(ホイール型) 舗装幅2.3～6.0m 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.87%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅2.3～6.0m		KTPC00060 KTPT00060
<賃>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	0.13%		タイヤローラ 質量8～20t		KTPC00007 KTPT00007
<賃>ロードローラ(マカダム) 質量10～12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.13%		ロードローラ [マカダム]質量10t～12t		KTPC00047 KTPT00047
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	3.39%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	1.94%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	1.89%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	0.67%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0 -0090

表層(車道・路肩部)

平均幅員3.0m超

機械構成比: 1.35%

SPK24040241

1層当り平均仕上厚50mm

労務構成比: 9.47%

材料構成比: 89.18%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0058 表

1

標準単価:

m2

当り

1,836.00000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(20)	81.56%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0038 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用	7.06%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		TTPC00026 TTPT00026
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.47%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=4 C=6 G=1 I=1	平均幅員3.0m超 再生密粒度アスファルト混合物(20) - -(全ての費用)		B=50 E=2 H=1	1層当り平均仕上り厚(mm) PK-3 -	
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0091

上層路盤(車道・路肩部)

SPK24040234

単第0 -0059 表

M-30

全仕上り厚100mm 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: 56.99% 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	3.96%		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10t締固め幅2.1m	3.13%		ロードローラ マカダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m		MTPC00135 MTPT00135
<賃>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	1.01%		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)	15.46%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	5.15%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	5.03%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.52%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0 -0092

上層路盤(車道・路肩部)

SPK24040234

単第0 -0059 表

M-30

全仕上り厚100mm 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: 56.99%

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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
粒度調整碎石 30～0mm	53.57%		再生粒度調整碎石 RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPCD0021 TTPT00357
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	2.81%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=6 H=1 M-30 -(全ての費用)			E=100 全仕上り厚(mm)		
【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)					

施工単価表

頁0 -0093

下層路盤(車道・路肩部)

SPK24040232

単第0 -0060 表

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:

79.64%

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)	備考
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10t締固め幅2.1m	1.48%		ロードローラ マカダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m		MTPC00135 MTPT00135
<賃>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%		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
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

下層路盤(車道・路肩部)

全仕上り厚100mm 1層施工

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%

RC-30

SPK24040232

単第0 -0060 表

1

標準単価:

m2 当り

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)	備考
再生クラッシャー 30～0mm	78.02%		クラッシャー 40～0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPCD0018 TTPT00346
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	1.33%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=100 D=1 全仕上り厚(mm) -(全ての費用)			B=3 RC-30		
【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)					

施工単価表

頁0 -0095

コンクリート

SPK24040153

単第0 -0061 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

人力打設

1

m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 29.40% 材料構成比: 70.60% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 28,051.00000

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		13.20%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員		7.51%		特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役		6.69%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)				その他(労務)			ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)		70.60%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%			TTPCD0010 TTPT00343
積算単価				積算単価			E9999
A=1 C=2 H=2 K=1	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 現場内小運搬無し -(全ての費用)			B=3 F=2 J=1	人力打設 一般養生 -		

施工単価表

頁0 -0096

標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式]

SS000067

單第0 -0062 表

基 当り

単柱式 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装(白色) 柱径φ60.5 [規]2基以下

[illegible]

施工単価表

頁0 -0097

標識板設置

V000002900

單第0 -0063 表

1 基 当り

施工単価表

頁0 -0098

標識板設置

SS000223

單第0 -0064 表

警戒・規制・指示・路線番号標識

[規]2基以下

基 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0099

区画線設置(熔融式)

SDT00001

単第0 -0065 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_熔融式(手動)【手間のみ】 実線_20cm 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) 熔融型(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	1	式			
*** 合計 ***	1,000	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=2 実線_20cm E=1 アスファルトに設置の場合			B=1 白色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0100

区画線設置(熔融式)

SDT00001

單第0 -0065 表

実線 20cm

1000

m

当日

[illegible]

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0066 表

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 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		46.200	L			
諸雑費		1	式			
*** 合計 ***		1,000	m			
*** 単位当たり ***		1	m			
A=1 C=5 E=1	昼間施工 破線_15cm アスファルトに設置の場合			B=1 D=1 F=1	白色 塗布厚t=1.5mm 時間的制約なし	
G=1 I=1	- -			H=1 J=1	- -(全ての費用)	

施工単価表

頁0 -0102

区画線設置(熔融式)

SDT00001

單第0 -0066 表

破線 15cm

m

当日

[illegible]

施工単価表

区画線設置(熔融式)

SDT00001

単第0 -0067 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_熔融式(手動)【手間のみ】 破線_30cm 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) 熔融型(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			
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	1,000	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=7 破線_30cm E=1 アスファルトに設置の場合			B=1 白色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0104

区画線設置(熔融式)

SDT00001

單第0 -0067 表

破線 30cm

m

当日

[illegible]

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0068 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 実線_15cm 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	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t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0106

区画線設置(熔融式)

SDT00001

單第0 -0068 表

実線 15cm

1000

m

当日

[illegible]

施工単価表

区画線設置(熔融式)

SDT00001

単第0 -0069 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_熔融式(手動)【手間のみ】 ゼブラ_45cm 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) 熔融型(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			
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	93.450	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=12 ゼブラ_45cm E=1 アスファルトに設置の場合			B=1 白色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0108

区画線設置(溶融式)

SDT00001

單第0 -0069 表

ゼブラ 45cm

1000

m

当り

[illegible]

施工単価表

区画線設置(熔融式)

SDT00001

単第0 -0070 表

名称・規格など		数量	単位	単価	金額	備考
昼間_熔融式(手動)【手間のみ】 ゼブラ_15cm 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) 熔融型(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 C=9 E=1	昼間施工 ゼブラ_15cm アスファルトに設置の場合			B=1 D=1 F=1	白色 塗布厚t=1.5mm 時間的制約なし	
G=1 I=1	- -			H=1 J=1	- -(全ての費用)	

施工単価表

頁0 -0110

区画線設置(溶融式)

SDT00001

單第0 -0070 表

ゼブラ 15cm

1000

m

当り

[illegible]

施工単価表

区画線設置(溶融式)
矢印・記号・文字 15cm換算

SDT00001

単第0 -0071 表

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			B=1 白色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0112

区画線設置(溶融式)

SDT00001

單第0 -0071 表

1000 m 当日

[illegible]

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
			〃	2.5≦W<4.0	m3	15.4	20	B2
			〃	W<2.5	m3	20.7	20	B3
		路肩盛土			m3	4.2	4	B9
		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	
			〃	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	
			〃	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	
			〃	φ 300	m	19.3	19	

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
		集水桧	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	
			マンホール高さ調整	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	CoB
			舗装版取壊し	t = 5 c m	m2	533.0	533	AsB
		運搬処理工	殻運搬処理	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	粒調碎石 t = 10 cm	m2	983.1	983	
		〃	下層路盤工	再生切込碎石 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	
		〃	路 盤 工	再生切込碎石 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
		〃	路 盤 工	再生切込碎石 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 内 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	

◆ 作業形態別土工

床 掘	E(SE)=	112.8
(礫質土)		
排水工	112.8	

埋 戻 Fu () =

重力式擁壁	Fu (D)		86.8
ブロック積擁壁	Fu (D)		
カルバート工	Fu (D)		
排水工	Fu (D)	86.8	

$96.4 \times 0.9 = 86.8$

16.4

◆ 搬入土 (ほぐし土量)

搬入土	良質土	89.6

盛 土

路床盛土	B1	31.3	140.4
	B2	15.4	
	B3	20.7	
	路床計	67.4	
路体盛土	B4	40.8	
	B5	0.0	
	B6	0.0	
	路体計	40.8	
路肩盛土	B9	4.2	
畦畔盛土	B10	28.0	

$89.6 \times 1.33 = 67.4$

$16.4 \times 0.9 = 14.8$

◆ 片 切 掘 削

礫質土	C1	0.0
軟岩 1	C1(SR1)	0.0
軟岩 2	C1(SR2)	0.0
粘性土	C1(C)	0.0

◆ オープン 掘 削

礫質土	C1(SE)	281.3
軟岩 1	C2(SR1)	
軟岩 2	C2(SR2)	
粘性土	C2(E)	91.7

$64.7 \times 0.9 = 58.2$

216.6

残土処分

礫 質 土	216.6
軟 岩 1	0.0
軟 岩 2	0.0
粘 性 土	91.7
合計	308.3

[illegible]

計第 表 掘削工 計 算 書										
測 点	距 離	オープン掘削		C1 (SE)	表土すき取り			C2 (E)		
		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									
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	1.00	20.0			
BC17	5.0	2.7	2.30	11.5	1.5	1.55	7.8			
SP17	15.4	3.2	2.95	45.4	1.3	1.40	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 表 路体盛土 計 算 書										
測 点	距 離	4.0≦W B4		2.5≦W≦4.0 B5		1.0≦W≦2.5 B6		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										
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≦W B1			2.5≦W≦4.0 B2			1.0≦W≦2.5 B3		
		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									
82+5	5.0							1.0		
KA16-2	11.2							1.4	1.20	13.4
No. 83	3.8	0.0		0.0				0.3	0.85	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									
合 計				m3 31.3			m3 15.4			m3 20.7

計第 表		路肩盛土 計 算 書								
測 点	距 離	B9								
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 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 畦畔盛土 計 算 書										
測 点	距 離	畦畔盛土 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	0.6	0.60	4.1						
EC17	15.4	0.6	0.60	9.2						
No. 86	4.3	0.6	0.60	2.6						
BC18	4.2	0.6	0.60	2.5						
	16.0	0.6	0.60	9.6						
EC18	17.0									
No. 88	1.7									
EP	3.3									
合 計				m3 28.0						

[illegible]

計第 表 法面整形 左 計 算 書										
測 点	距 離	法面整形 L1 (SE)			法面整形 L2 (SE)			法 長	平 均	面 積
		法 長	平 均	面 積	法 長	平 均	面 積			
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	----	-----			
	1.2				0.6	0.30	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									
合 計				m2 5.2			m2 47.2			

計第 表 法面整形 右 計 算 書										
測 点	距 離	法面整形 L1 (SE)			法面整形 L2 (SE)			法 長	平 均	面 積
		法 長	平 均	面 積	法 長	平 均	面 積			
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						
		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									
合 計				m2 13.8			m2 23.1			

計第 表 防草対策工法肩 左 計 算 書										
測 点	距 離	防草対策工法肩 LC03			防草対策工法尻 LC04			法 長	平 均	面 積
		法 長	平 均	面 積	法 長	平 均	面 積			
No. 82	15.3									
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	防草対策工法肩 LC03			防草対策工法尻 LC04			盛土植生 L2		
		法 長	平 均	面 積	法 長	平 均	面 積	法 長	平 均	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									
EP	3.3									
No. 46	8.0									
No. 47	20.0									
KA9-1	6.9									
	12.8									
合 計				m2 42.8			m2 27.7			m2 0.0

計第 表 排水工 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	
	//	PU3-B400-H400 横断用	m	42.6	
	自由勾配側溝-7	B300-H400	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	
	//	コンクリート蓋 PC4-B300	枚	10.0	
管渠工	重圧管	φ 200	m	11.7	
	//	φ 300	m	19.3	
集水柵	M1-B500-L500-H	H=600	箇所	1.0	
	//	H=700	箇所	1.0	
	//	H=900	箇所	1.0	
	M2-B500-L500-H	H=500	箇所	1.0	
	//	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	B300-H500	m	9.8	
	U-5型水路	B300-H550	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		44.6		71.0			
右側			38.8		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	31.8	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	0.8	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	1.5	0.0	0.8	0.0			
M2-B500-L500-H700		2.3	0.0	1.8	0.0	0.8	0.0			
M2-B500-L500-H800	1.0	2.6	2.6	2.1	2.1	0.8	0.8			
M2-B500-L500-H900		2.9	0.0	2.3	0.0	0.8	0.0			
M2-B500-L500-H1000		5.4	0.0	4.7	0.0	0.8	0.0			
M2-B600-L600-H700		2.5	0.0	1.9	0.0	1.0	0.0			
M2-B600-L600-H800		2.9	0.0	2.2	0.0	1.0	0.0			
M2-B600-L600-H1800		15.6	0.0	13.8	0.0	1.2	0.0			
M2-B700-L700-H800		3.2	0.0	2.4	0.0	1.2	0.0			
M2-B700-L700-H1500		12.5	0.0	10.6	0.0	1.4	0.0			
M2-B1000-L1000-H800		4.6	0.0	3.0	0.0	2.3	0.0			
M2-B1000-L1000-H1200		10.9	0.0	8.5	0.0	2.3	0.0			
M2-B1000-L1000-H1300		12.3	0.0	9.7	0.0	2.3	0.0			
M2-B1000-L1000-H1400		13.7	0.0	10.9	0.0	2.3	0.0			
M2-B1000-L1000-H1500		15.2	0.0	12.2	0.0	2.3	0.0			
M2-B1000-L1250-H1100		10.5	0.0	7.9	0.0	2.6	0.0			
M3-B500-L500-H700	1.0	2.3	2.3	1.8	1.8	0.8	0.8			
合 計			m3 112.8		m3 86.8		m3 134.1			

計第 表 排水構造物工・作業土工（左側） 計 算 書										
測 点	距 離	床堀(レキ質土)		E(SE)	埋 戻		Fu(D)	基面整正		K
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積	幅	平 均	面 積
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	3.5
	9.8	0.3	0.30	2.9	0.3	0.30	2.9	0.7	0.70	6.9
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	4.7
		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	0.5
No. 83	3.8	0.8	0.70	2.7	0.6	0.50	1.9	0.5	0.50	1.9
	4.0	0.8	0.80	3.2	0.6	0.60	2.4	0.5	0.50	2.0
		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	10.6
BC17	4.9	0.3	0.35	1.7	0.2	0.25	1.2	0.7	0.70	3.4
	5.7	0.3	0.30	1.7	0.2	0.20	1.1	0.7	0.70	4.0
		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	4.3
	6.4	0.4	0.40	2.6	0.3	0.30	1.9	0.6	0.60	3.8
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	5.1
		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	4.3
No. 86	4.3	0.7	0.70	3.0	0.5	0.50	2.2	0.7	0.70	3.0
BC18	4.2	0.7	0.70	2.9	0.5	0.50	2.1	0.7	0.70	2.9
	14.4	0.7	0.70	10.1	0.5	0.50	7.2	0.7	0.70	10.1
	1.7									
NO. 88+1.3										
(横断管)	12.0									
合 計				m3 60.4			m3 44.6			m2 71.0

計第 表		排水構造物工・作業土工（右側）			計 算 書						
測 点	距 離	床堀(レキ質土)		E(SE)	埋 戻		Fu(D)		基面整正 K		
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積	幅	平 均	面 積	
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	
	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(N0. 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	0.60	8.7	0.4	0.40	5.8	0.6	0.60	8.7	
No. 88	1.8										
合 計				m3 38.8			m3 31.4			m2 58.3	

計第 表 PU3-B300-H300			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. 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 ～ NO. 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-B400-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	
左 側 計	m 0.0		右 側 計	m 42.6	
左右合計	m 42.6				

計第 表 自由勾配側溝-7			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+8.2 ～ NO. 86+17.0	29.1				
左 側 計	m 29.1		右 側 計	m 0.0	
左右合計	m 29.1				

[illegible]

[illegible]

計第 表 重圧管φ200			延 長 調 書		
左 側			右 側		
測 点	延 長 (ヶ所)	摘 要	測 点	延 長 (ヶ所)	摘 要
NO. 49+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	m 11. 7		右 側 計	m 0. 0	
左右合計	m 11. 7				

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

マンホール高さ調整 計算書

番号	測 点			地盤高さ	計画高さ	差	高さ調整	調整金具		調整リング			適 用
								PHW-25	PHW-45	PHR-5	PHR-10	PHR-15	
1	NO.43	+	2.24	387.23	387.252	0.022							
2	NO.43	+	19.65	387.10	387.104	0.004							
3	NO.46	+	0.00	386.70	386.766	0.066							
4	NO.47	+	12.95	386.56	386.671	0.111							
5	NO.49	+	0.75	386.57	386.900	0.330							
6	NO.49	+	10.70	386.65	387.035	0.385							
7	NO.50	+	12.93	387.05	387.007	-0.043							
8	NO.52	+	7.82	387.13	387.245	0.115							
9	NO.53	+	3.11	387.26	387.279	0.019							
10	NO.54	+	5.20	387.28	387.387	0.107							
11	NO.55	+	12.86	387.33	387.420	0.090							
12	NO.56	+	6.75	387.42	387.470	0.050							
13	NO.58	+	3.10	387.56	387.543	-0.017							
14	NO.58	+	12.90	387.64	387.570	-0.070							
15	NO.59	+	6.99	387.14	387.105	-0.035							
16	NO.59	+	18.91	386.86	386.819	-0.041							
17	NO.61	+	13.05	385.79	385.782	-0.008							
18	NO.62	+	16.15	384.86	385.193	0.333							
19	NO.65	+	11.33	384.39	384.503	0.113							
20	NO.66	+	19.54	384.22	384.366	0.146							
21	NO.67	+	11.08	384.14	384.206	0.066							
22	NO.67	+	19.67	384.08	384.019	-0.061							
23	NO.69	+	13.37	383.48	383.450	-0.030							
24	NO.70	+	5.49	383.51	383.326	-0.184							※注記
25	NO.72	+	15.58	383.10	383.314	0.214							
26	NO.73	+	10.91	383.12	383.219	0.099							
27	NO.75	+	8.64	383.15	383.303	0.153							
28	NO.75	+	12.14	383.24	383.312	0.072							
29	NO.75	+	17.02	383.67	383.690	0.020							
30	NO.77	+	15.52	383.36	383.269	-0.091							
31	NO.79	+	19.49	383.06	383.138	0.078							
32	NO.80	+	10.42	382.83	382.997	0.167							
33	NO.81	+	1.98	382.83	382.752	-0.078							
34	NO.81	+	14.82	382.32	382.256	-0.064							
35	NO.81	+	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		
※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。													
	合計						5	1	0	0	1	0	

計第 表 U-1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+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 側 計	m 20. 0	
左右合計	m 45. 8				

[illegible]

[illegible]

[illegible]

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
N0.87+8.0 ～ N0.88+1.5	16.3				
N0.88+1.5 ～ N0.88+2.0					
左 側 計	m 16.3		右 側 計	m 0.0	
左右合計	m 16.3				

[illegible]

計第 表		コンクリート構造物取壊し 計 算 書								
測 点	距 離	無筋構造物 CoB								
		断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 積	断面積	平 均	立 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						

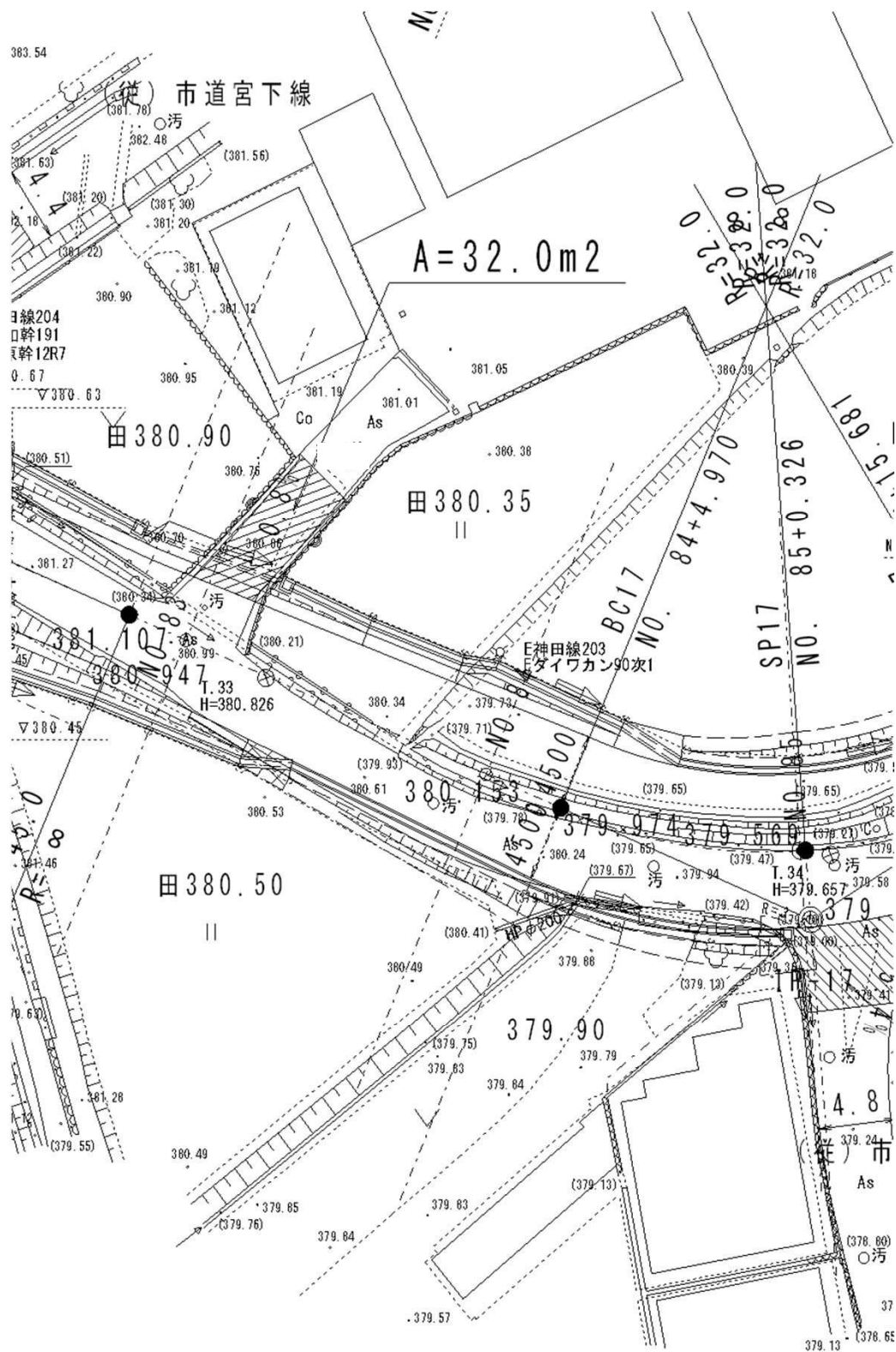
計第 表 舗装版取壊し 計 算 書										
測 点	距 離	As剥取		AsB						
		幅	平 均	面 積	幅	平 均	面 積	幅	平 均	面 積
KA14-2	8.6									
NO.75+17.0	8.4									
No.76	3.0									
KE15-1	15.6									
KE15-2	5.1									
No.78	19.2									
KA15-2	7.8									
No.79	12.3									
KA16-1	6.0									
No.80	14.0									
KE16-1	13.0									
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=	533.0	× 0.05 =	m3 26.7		

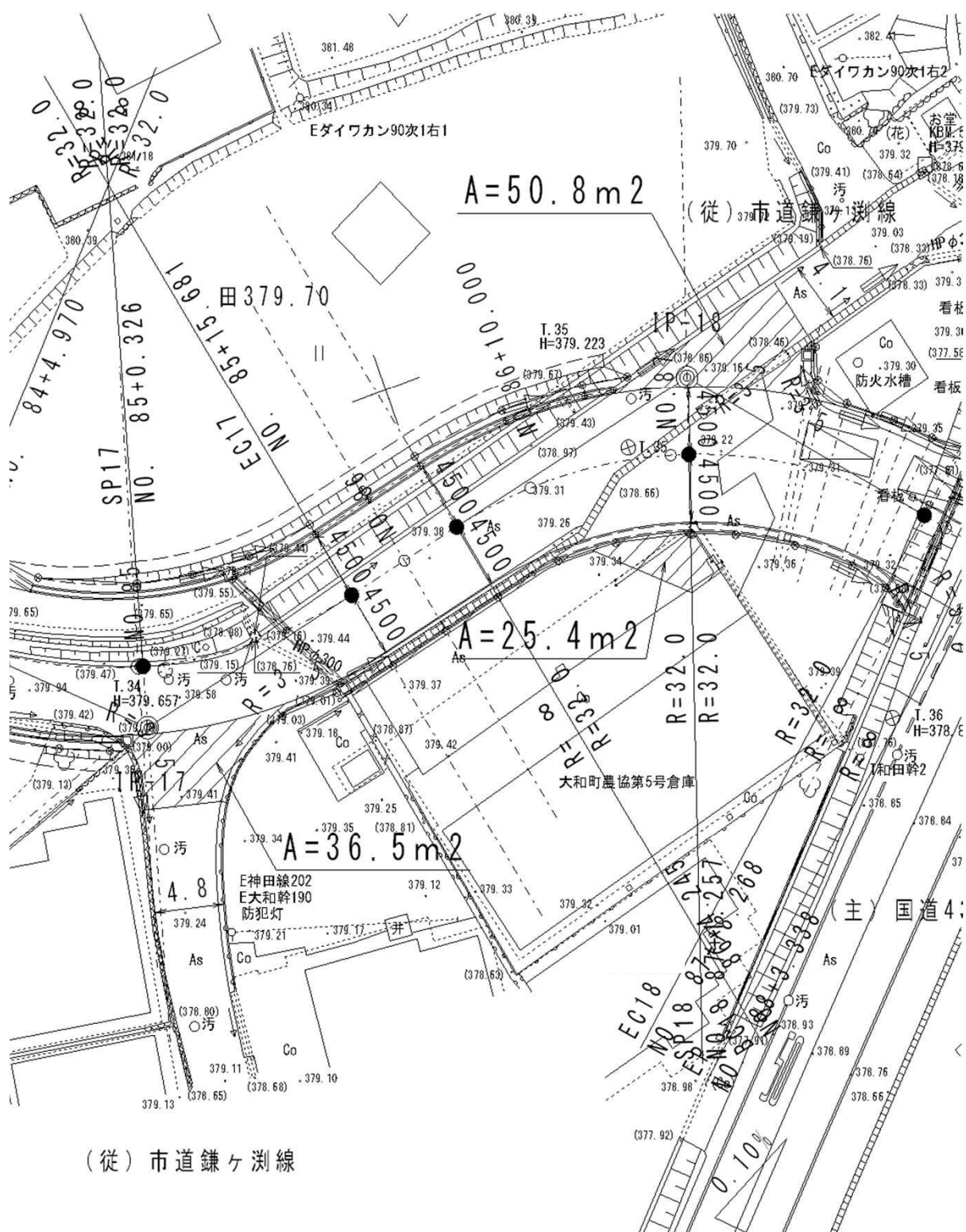
[illegible]

計第 表 車道舗装 計 算 書										
測 点	距 離	表層工 W1			上層路盤工 W2			下層路盤工 W3		
		幅	平 均	面 積	幅	平 均	面 積	幅	平 均	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

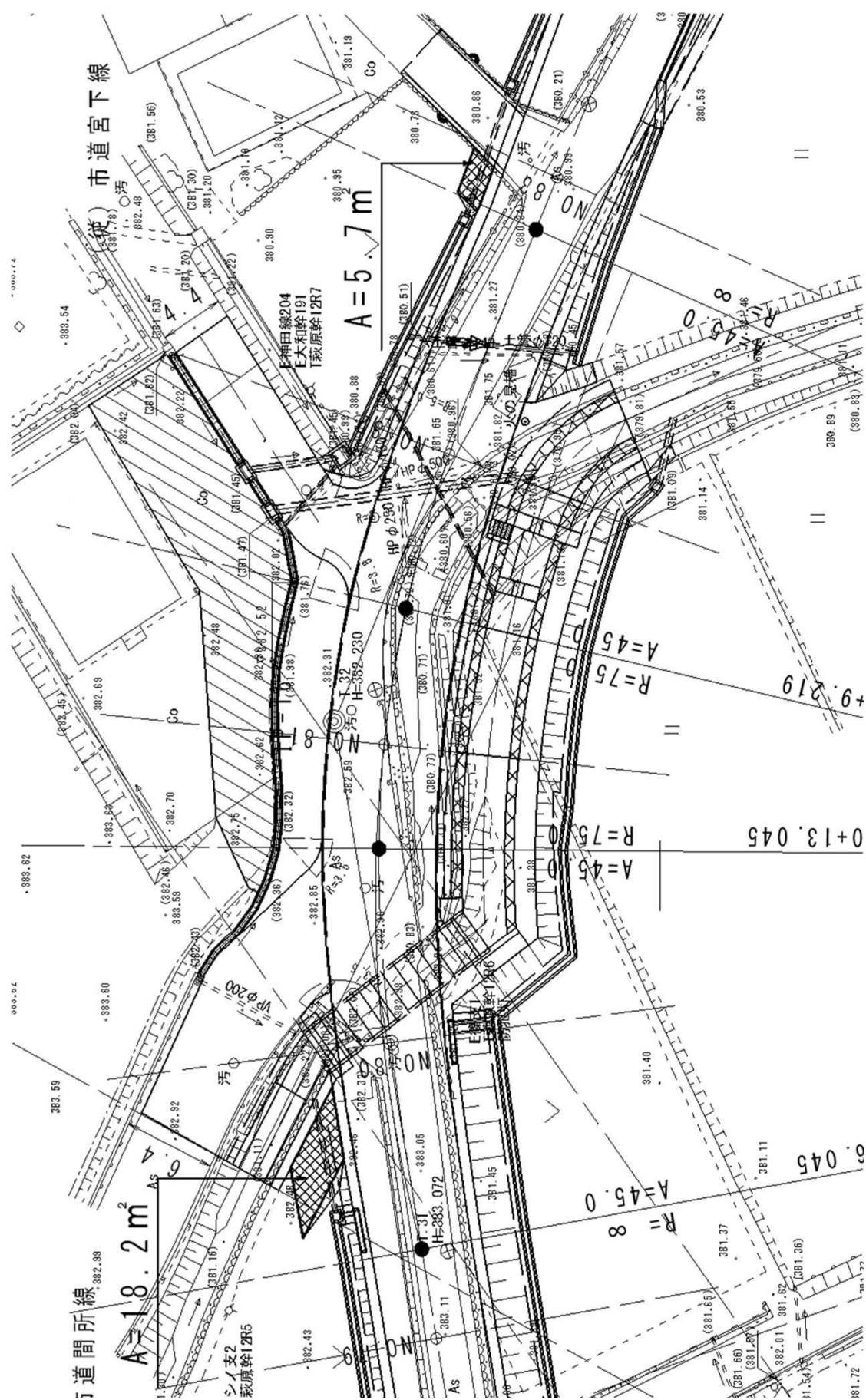
番 号	位 置	数 量	単位	備 考
1	No. 46付近 左側		m ²	
2	No. 47+12付近 左側		m ²	
3	KA9-2付近 左側		m ²	
4	No. 52+6付近 左側		m ²	
5	No. 53付近 左側		m ²	
6	SP10付近 右側		m ²	
7	EC10付近 左側		m ²	
8	No. 58付近 左側		m ²	
9	No. 58+13. 5付近 左側		m ²	
10	No. 64+17. 0付近 右側		m ²	
11	No. 65+10. 0付近 左側		m ²	
12	No. 69+15. 0付近 右側		m ²	
13	No. 69+15. 0付近 左側		m ²	
14	KA13-2付近 右側		m ²	
15	KE15-1付近 右側		m ²	
16	No. 80付近 右側		m ²	
17	KE16-2付近 右側		m ²	
18	No. 83付近 左側	32. 0	m ²	
19	No. 85付近 右側	36. 5	m ²	
20	No. 87付近 左側	50. 8	m ²	
21	No. 87付近 右側	25. 4	m ²	
合 計		144. 7	m ²	

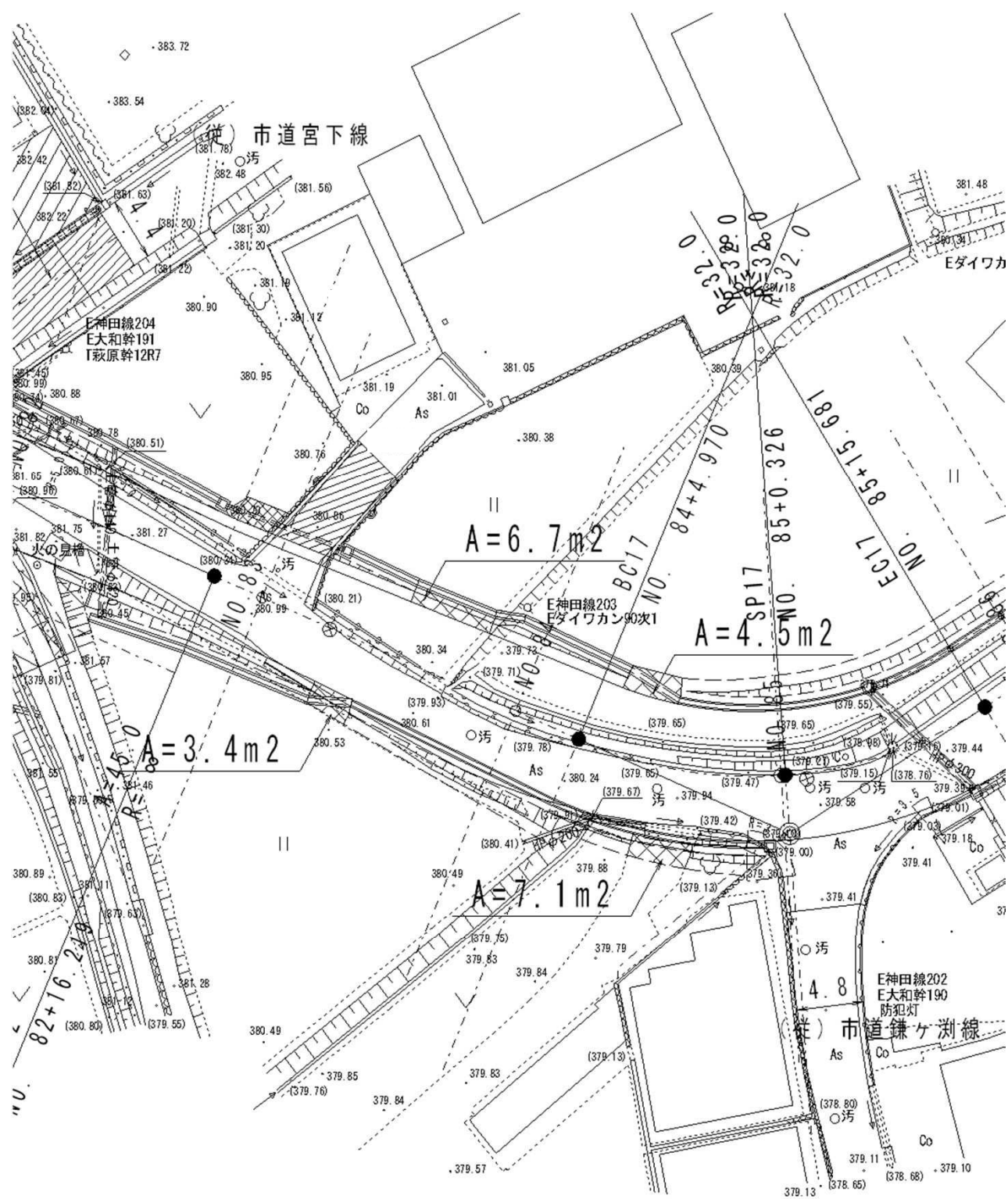




昇降路舗装数量集計表

番 号	位 置	数 量	単位	備 考
1	No. 49付近 右側		m ²	
2	No. 58付近 左側		m ²	
3	No. 59付近 左側		m ²	
4	No. 60付近 左側		m ²	
5	No. 62付近 左側		m ²	
6	No. 67付近 右側		m ²	
7	No. 68付近 右側		m ²	
8	No. 69+12付近 右側		m ²	
9	No. 73付近 右側		m ²	
10	No. 74+13付近 右側		m ²	
11	KA14-2付近 右側		m ²	
12	KA14-2付近 右側		m ²	
13	KE15-1付近 左側		m ²	
14	No. 79+14付近 左側		m ²	
15	No. 83付近 左側	5.7	m ²	
16	No. 83+7.5付近 右側	3.4	m ²	
17	No. 83+12.5付近 左側	6.7	m ²	
18	No. 84+9.0付近 左側	4.5	m ²	
19	No. 84+12.0付近 右側	7.1	m ²	
合 計		27.4	m ²	





[illegible]

[illegible]

[illegible]

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 =15 c m					
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			50 c m間隔		
車道境界線					
ドット線 白色 t =30 c m 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 ～ NO. 70+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		m 5. 0		右 側 計	m 6. 5
左右合計		m 11. 5			

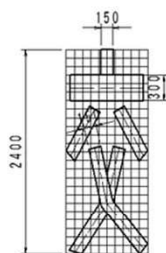
[illegible]

路面表示数量根拠図（参考図）

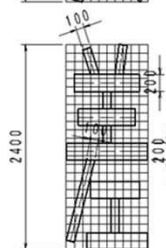
S=1:50

----- 区画線幅10cm
 ----- 区画線幅15cm
 ----- 区画線幅20cm
 ----- 区画線幅30cm

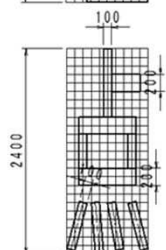
交差点あり



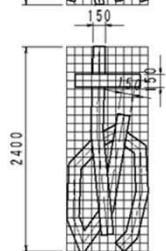
15cm×4.0
 30cm×0.9
 $0.87/0.15=5.8\text{m}$



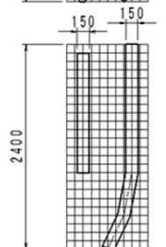
10cm×2.4
 20cm×3.8
 $1.00/0.15=6.7\text{m}$



10cm×3.9
 20cm×1.7
 $0.73/0.15=4.9\text{m}$



15cm×7.0
 $1.05/0.15=7.0\text{m}$



15cm×3.8
 $0.57/0.15=3.8\text{m}$

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

計第 - 表	自由勾配側溝-7	1箇所当り	
Technical drawing of a free slope side ditch cross-section. The drawing shows a ditch with a top width B, bottom width B1, and base width B2. The ditch depth is H. The ditch is lined with 'インバート' (inverted) material. The base is composed of '基礎コンクリート' (base concrete) and '基礎砕石' (base crushed stone). Dimensions include: top width B, bottom width B1, base width B2, ditch depth H, ditch bottom width a, ditch bottom depth c, ditch bottom offset e, base concrete thickness 50, base crushed stone thickness h1, and base offset 50. A note indicates a 15mm gap between the base concrete and the base crushed stone.			
種 別	規 格	計 算 式	数 量
側 溝	300×400×2000		3.000 個
側 溝	300×400×1000		19.000 個
側 溝	300×400×1079		1.000 個
側 溝	300×400×1274		1.000 個
側 溝	300×400×1549		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	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		1.030 m3
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		0.743 m3
基礎型枠			2.913 m2
基礎砕石	RC-40 t=7.5cm		17.769 m2

集水桝数量計算 (平坦地に設置)

集水桝の名称 集水桝 M1-B500-L500-H600 NO.45+3.000 (右)

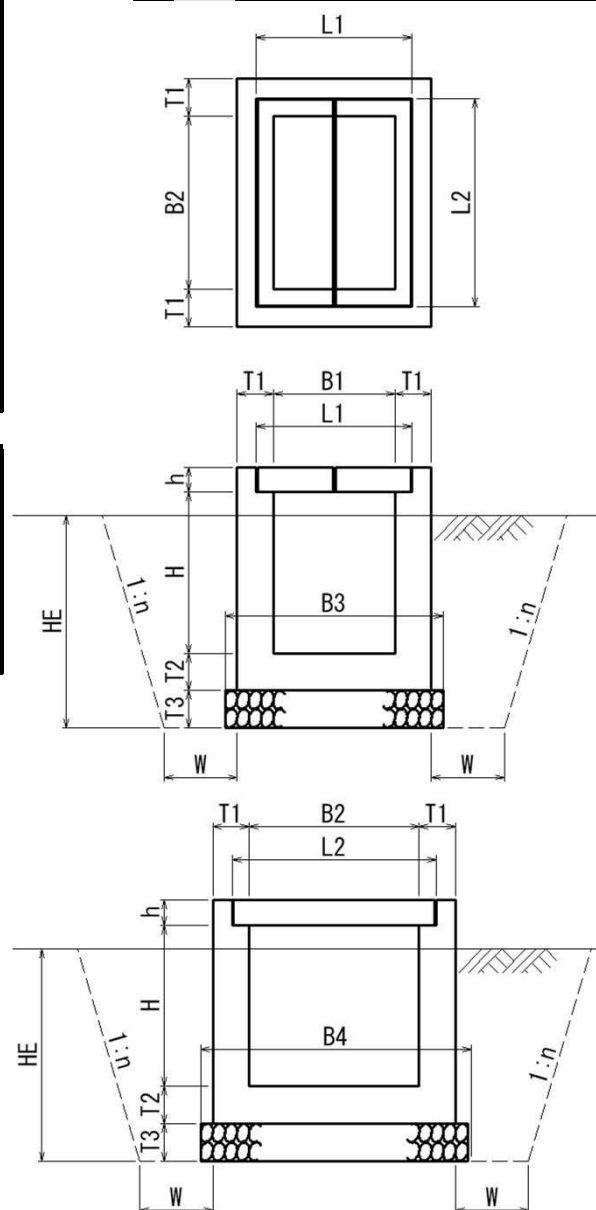
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.600
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	
		L2	m	
	蓋掛高	h	m	
	蓋枚数	N	枚	

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	

掘削寸法		
項目	記号	数値
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	C	0.900

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



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
材料	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	0.330	
	型枠		m^2	3.900	
	基礎材		m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	桝蓋(グレーチング T25)	500 × 500 × 65	枚	1	
作業土工	床掘り		m^3	1.944	
	埋戻し		m^3	1.534	
	残土		m^3	0.240	
	基面整形		m^2	0.810	

数量計算表

集水桝 M1-B500-L500-H600

項 目	計算式			数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 =$	0.480			
	内空控除	$-0.500 \times 0.500 \times 0.600 =$	-0.150			
	蓋掛部控除	$0.000 \times 0.000 \times 0.000 =$	0.000			
	合計		0.330	m ³		
型 枠	側壁外面-1	$0.800 \times 0.750 \times 2ヶ所 =$	1.200			
	側壁外面-2	$0.800 \times 0.750 \times 2ヶ所 =$	1.200			
	側壁内面-1	$0.500 \times 0.750 \times 2ヶ所 =$	0.750			
	側壁内面-2	$0.500 \times 0.750 \times 2ヶ所 =$	0.750			
	蓋掛部-1	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000			
	蓋掛部-2	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000			
	合計		3.900	m ²		
基礎材 t=15cm		$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122	m ³		
		$0.900 \times 0.900 =$	0.810	m ²		
床 掘	・掘削幅	W1= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800	m		
		W2= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800	m		
	・底面積 A1	$1.800 \times 1.800 =$	3.240	m ²		
	・地表部面積 A2	$1.800 \times 1.800 =$	3.240	m ²		
		$A1 \times A2 = 3.240 \times 3.240 =$	10.498	-		
	・床掘土量	$V = HE \times \{A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2}\} / 3 =$		m ³		角錐台の公式
		$0.600 \times (3.240 + 3.240 + 10.498^{1/2}) / 3 =$	1.944			
残 土	・躯体部 V1	$0.800 \times 0.800 \times 0.450 =$	0.288			
	・基礎材部 V2	$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122			
	・合計 V3=V1+V2=	$0.288 + 0.122 =$	0.410			
	・残土 Vz=V-Vu/C=	$1.944 - 1.534 \div 0.900 =$	0.240	m ³		
埋戻し	Vu = V - V3 =	$1.944 - 0.410 =$	1.534	m ³		
基面整形	・基礎材敷設面積	$0.900 \times 0.900 =$	0.810	m ²		

集水桝数量計算 (平坦地に設置)

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

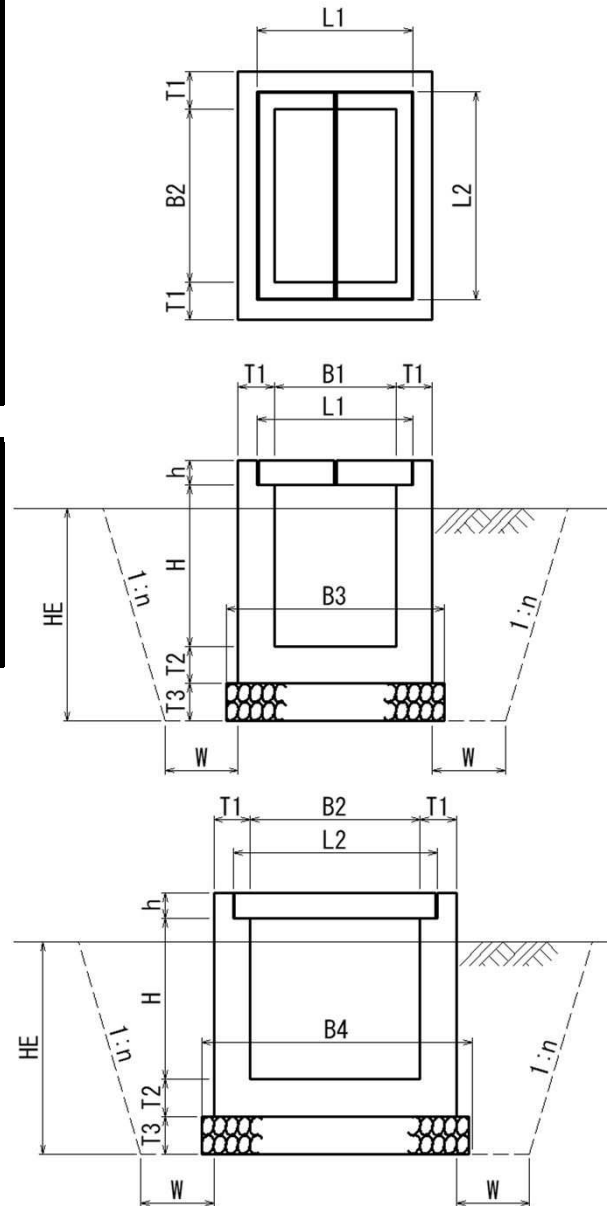
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.700
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	
		L2	m	
	蓋掛高	h	m	
	蓋枚数	N	枚	

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	

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	C	0.900

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



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
材料	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	0.369	
	型枠		m^2	4.420	
	基礎材		m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	桝蓋(グレーチング T25)	500 × 500 × 65	枚	1	
作業土工	床掘り		m^3	2.268	
	埋戻し		m^3	1.794	
	残土		m^3	0.275	
	基面整形		m^2	0.810	

数量計算表

集水桝 M1-B500-L500-H700

項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	$0.800 \times 0.800 \times 0.850 =$			0.544		
	内空控除	$-0.500 \times 0.500 \times 0.700 =$			-0.175		
	蓋掛部控除	$0.000 \times 0.000 \times 0.000 =$			0.000		
	合計				0.369	m ³	
型 枠	側壁外面-1	$0.800 \times 0.850 \times 2ヶ所 =$			1.360		
	側壁外面-2	$0.800 \times 0.850 \times 2ヶ所 =$			1.360		
	側壁内面-1	$0.500 \times 0.850 \times 2ヶ所 =$			0.850		
	側壁内面-2	$0.500 \times 0.850 \times 2ヶ所 =$			0.850		
	蓋掛部-1	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$			0.000		
	蓋掛部-2	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$			0.000		
	合計				4.420	m ²	
基礎材 t=15cm		$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$			0.122	m ³	
		$0.900 \times 0.900 =$			0.810	m ²	
床 掘	・掘削幅	W1= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$			1.800	m	
		W2= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$			1.800	m	
	・底面積 A1	$1.800 \times 1.800 =$			3.240	m ²	
	・地表部面積 A2	$1.800 \times 1.800 =$			3.240	m ²	
		A1 × A2 = $3.240 \times 3.240 =$			10.498	-	
	・床掘土量	V = HE × {A1+A2+(A1 × A2) ^{1/2} }/3=				m ³	角錐台の公式
		$0.700 \times (3.240 + 3.240 + 10.498^{1/2}) / 3 =$			2.268		
残 土	・躯体部 V1	$0.800 \times 0.800 \times 0.550 =$			0.352		
	・基礎材部 V2	$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$			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	
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	$0.900 \times 0.900 =$			0.810	m ²	

集水桝数量計算 (平坦地に設置)

集水桝の名称	集水桝 M1-B500-L500-H900 NO.45+3.000 (右)
--------	---------------------------------------

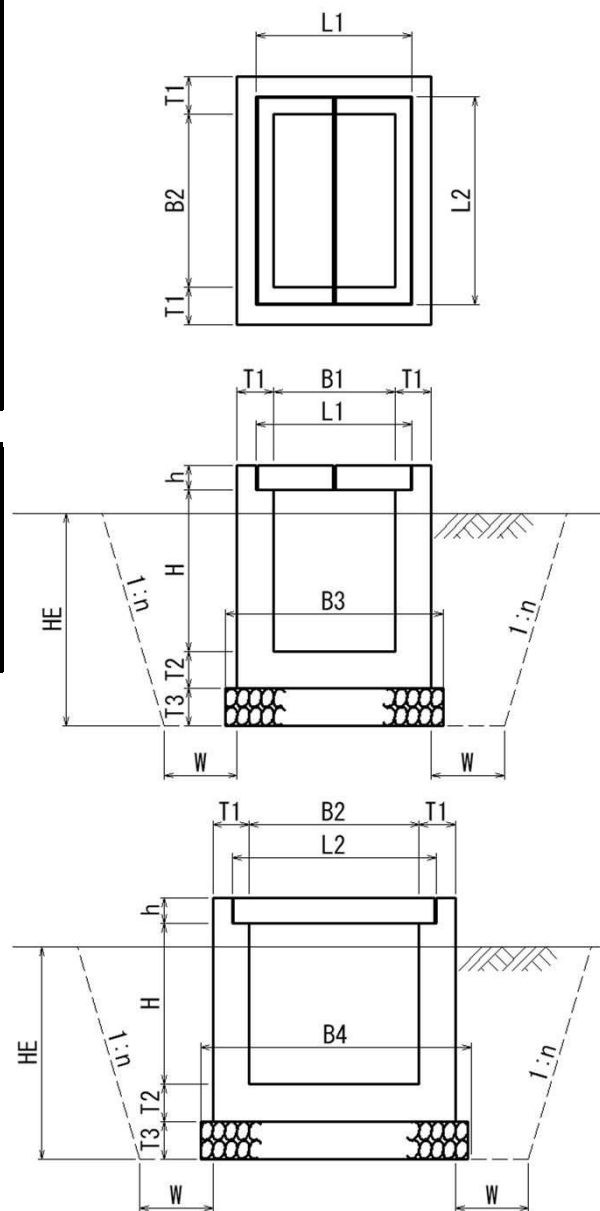
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.900
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	
		L2	m	
	蓋掛高	h	m	
	蓋枚数	N	枚	

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	

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

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



数量一覧表 集水桝 M1-B500-L500-H900

種別	項目	規格・寸法	単位	数量	備考
材料	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	0.447	
	型枠		m^2	5.460	
	基礎材		m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	桝蓋(グレーチング T25)	500 × 500 × 65	枚	1	
作業土工	床掘り		m^3	2.916	
	埋戻し		m^3	2.314	
	残土		m^3	0.345	
	基面整形		m^2	0.810	

数量計算表

集水桝 M1-B500-L500-H900

項 目	計算式			数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	$0.800 \times 0.800 \times 1.050 =$	0.672			
	内空控除	$-0.500 \times 0.500 \times 0.900 =$	-0.225			
	蓋掛部控除	$0.000 \times 0.000 \times 0.000 =$	0.000			
	合計		0.447	m^3		
型 枠	側壁外面-1	$0.800 \times 1.050 \times 2ヶ所 =$	1.680			
	側壁外面-2	$0.800 \times 1.050 \times 2ヶ所 =$	1.680			
	側壁内面-1	$0.500 \times 1.050 \times 2ヶ所 =$	1.050			
	側壁内面-2	$0.500 \times 1.050 \times 2ヶ所 =$	1.050			
	蓋掛部-1	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000			
	蓋掛部-2	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000			
	合計		5.460	m^2		
基礎材 t=15cm		$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122	m^3		
		$0.900 \times 0.900 =$	0.810	m^2		
床 掘	・掘削幅	W1= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800	m		
		W2= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800	m		
	・底面積 A1	$1.800 \times 1.800 =$	3.240	m^2		
	・地表部面積 A2	$1.800 \times 1.800 =$	3.240	m^2		
		$A1 \times A2 = 3.240 \times 3.240 =$	10.498	-		
	・床掘土量	$V = HE \times \{A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2}\} / 3 =$		m^3		角錐台 の公式
		$0.900 \times (3.240 + 3.240 + 10.498^{1/2}) / 3 =$	2.916			
残 土	・躯体部 V1	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 =$	0.480			
	・基礎材部 V2	$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122			
	・合計 V3=V1+V2=	$0.480 + 0.122 =$	0.602			
	・残土 Vz=V-Vu/C=	$2.916 - 2.314 / 0.900 =$	0.345	m^3		
埋戻し	Vu = V - V3 =	$2.916 - 0.602 =$	2.314	m^3		
基面整形	・基礎材敷設面積	$0.900 \times 0.900 =$	0.810	m^2		

集水桝数量計算 (平坦地に設置)

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

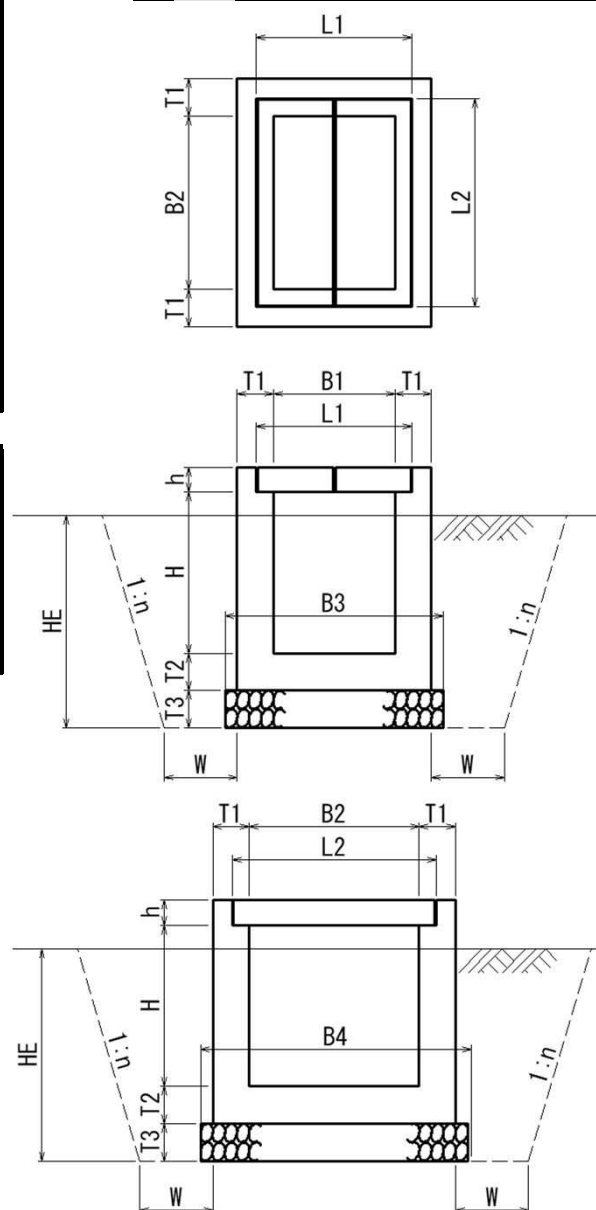
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.500
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	
		L2	m	
	蓋掛高	h	m	
	蓋枚数	N	枚	

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	

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	C	0.900

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



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
材料	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	0.291	
	型枠		m^2	3.380	
	基礎材		m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	桝蓋		枚		
作業土工	床掘り		m^3	1.620	
	埋戻し		m^3	1.274	
	残土		m^3	0.204	
	基面整形		m^2	0.810	

数量計算表

集水桝 M2-B500-L500-H500

項 目	計算式			数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	$0.800 \times 0.800 \times 0.650 =$	0.416			
	内空控除	$-0.500 \times 0.500 \times 0.500 =$	-0.125			
	蓋掛部控除	$0.000 \times 0.000 \times 0.000 =$	0.000			
	合計		0.291	m^3		
型 枠	側壁外面-1	$0.800 \times 0.650 \times 2ヶ所 =$	1.040			
	側壁外面-2	$0.800 \times 0.650 \times 2ヶ所 =$	1.040			
	側壁内面-1	$0.500 \times 0.650 \times 2ヶ所 =$	0.650			
	側壁内面-2	$0.500 \times 0.650 \times 2ヶ所 =$	0.650			
	蓋掛部-1	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000			
	蓋掛部-2	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000			
	合計		3.380	m^2		
基礎材 t=15cm		$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122	m^3		
		$0.900 \times 0.900 =$	0.810	m^2		
床 堀	・掘削幅	W1= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800	m		
		W2= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800	m		
	・底面積 A1	$1.800 \times 1.800 =$	3.240	m^2		
	・地表部面積 A2	$1.800 \times 1.800 =$	3.240	m^2		
		$A1 \times A2 = 3.240 \times 3.240 =$	10.498	-		
	・床掘土量	$V = HE \times \{A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2}\} / 3 =$		m^3		角錐台 の公式
		$0.500 \times (3.240 + 3.240 + 10.498^{1/2}) / 3 =$	1.620			
残 土	・躯体部 V1	$0.800 \times 0.800 \times 0.350 =$	0.224			
	・基礎材部 V2	$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122			
	・合計 V3=V1+V2=	$0.224 + 0.122 =$	0.346			
	・残土 Vz=V-Vu/C=	$1.620 - 1.274 / 0.900 =$	0.204	m^3		
埋戻し	$Vu = V - V3 =$	$1.620 - 0.346 =$	1.274	m^3		
基面整形	・基礎材敷設面積	$0.900 \times 0.900 =$	0.810	m^2		

集水桝数量計算 (平坦地に設置)

集水桝の名称	集水桝 M2-B500-L500-H800 NO.45+3.000 (右)
--------	---------------------------------------

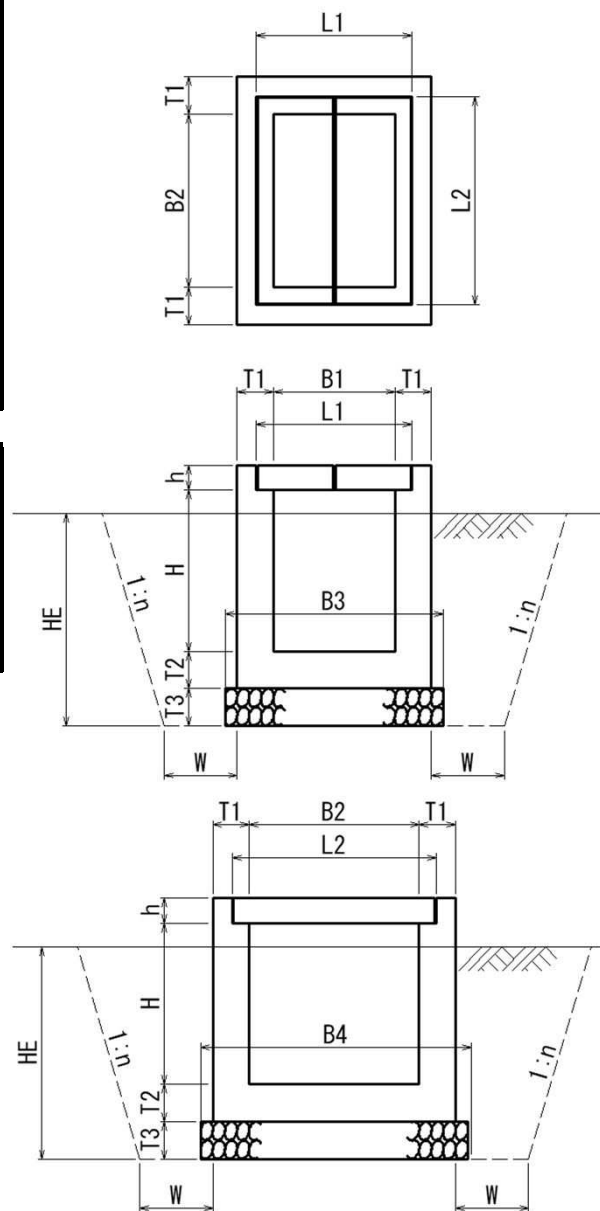
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.800
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	
		L2	m	
	蓋掛高	h	m	
	蓋枚数	N	枚	

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	

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	C	0.900

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



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
材料	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	0.408	
	型枠		m^2	4.940	
	基礎材		m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	桝蓋		枚		
作業土工	床掘り		m^3	2.592	
	埋戻し		m^3	2.054	
	残土		m^3	0.310	
	基面整形		m^2	0.810	

数量計算表

集水桝 M2-B500-L500-H800

項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	$0.800 \times 0.800 \times 0.950 =$	0.608				
	内空控除	$-0.500 \times 0.500 \times 0.800 =$	-0.200				
	蓋掛部控除	$0.000 \times 0.000 \times 0.000 =$	0.000				
	合計		0.408			m ³	
型 枠	側壁外面-1	$0.800 \times 0.950 \times 2ヶ所 =$	1.520				
	側壁外面-2	$0.800 \times 0.950 \times 2ヶ所 =$	1.520				
	側壁内面-1	$0.500 \times 0.950 \times 2ヶ所 =$	0.950				
	側壁内面-2	$0.500 \times 0.950 \times 2ヶ所 =$	0.950				
	蓋掛部-1	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000				
	蓋掛部-2	$0.000 \times 0.000 \times 2ヶ所 =$	0.000				
	合計		4.940			m ²	
基礎材 t=15cm		$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122			m ³	
		$0.900 \times 0.900 =$	0.810			m ²	
床 堀	・掘削幅	W1= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800			m	
		W2= $0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$	1.800			m	
	・底面積 A1	$1.800 \times 1.800 =$	3.240			m ²	
	・地表部面積 A2	$1.800 \times 1.800 =$	3.240			m ²	
		$A1 \times A2 = 3.240 \times 3.240 =$	10.498			-	
	・床掘土量	$V = HE \times \{A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2}\} / 3 =$				m ³	角錐台 の公式
		$0.800 \times (3.240 + 3.240 + 10.498^{1/2}) / 3 =$	2.592				
残 土	・躯体部 V1	$0.800 \times 0.800 \times 0.650 =$	0.416				
	・基礎材部 V2	$0.900 \times 0.900 \times 0.150 =$	0.122				
	・合計 V3=V1+V2=	$0.416 + 0.122 =$	0.538				
	・残土 Vz=V-Vu/C=	$2.592 - 2.054 / 0.900 =$	0.310			m ³	
埋戻し	Vu = V - V3 =	$2.592 - 0.538 =$	2.054			m ³	
基面整形	・基礎材敷設面積	$0.900 \times 0.900 =$	0.810			m ²	

集水桝数量計算 (平坦地に設置)

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

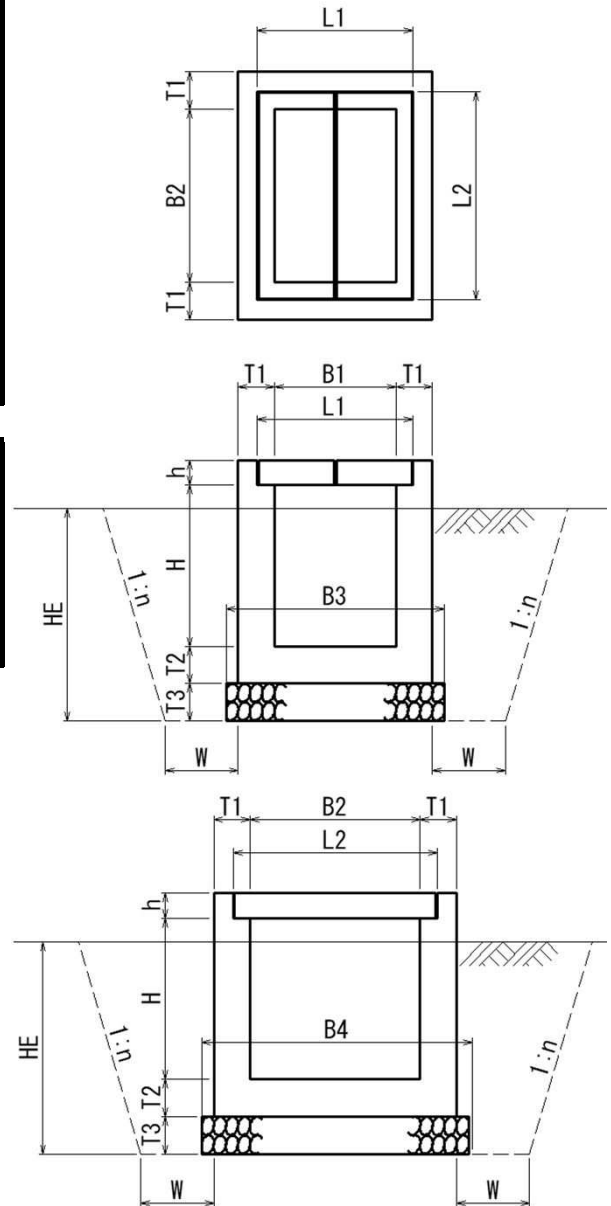
集水桝の形状寸法				
箇所	項目	記号	単位	数値
桝本体	内空幅	B1	m	0.500
		B2	m	0.500
	内空高	H	m	0.700
	側壁厚	T1	m	0.150
	底版厚	T2	m	0.150
基礎材	基礎材厚	T3	m	0.150
	基礎材幅	B3	m	0.900
		B4	m	0.900
蓋版	蓋掛幅	L1	m	
		L2	m	
	蓋掛高	h	m	
	蓋枚数	N	枚	

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	

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	C	0.900

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



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
材料	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m^3	0.369	
	型枠		m^2	4.420	
	基礎材		m^3	0.122	
			m^2	0.810	
	桝蓋(グレーチング T25)	500×500×65 180開閉	枚	1	
作業土工	境界ブロック	A種	m	0.800	
	床掘り		m^3	2.268	
	埋戻し		m^3	1.794	
	残土		m^3	0.275	
	基面整形		m^2	0.810	

数量計算表

集水桝 M3-B500-L500-H700

項 目	計算式				数 量	単 位	備 考
コンクリート	全体	$0.800 \times$	$0.800 \times$	$0.850 =$	0.544		
	内空控除	$-0.500 \times$	$0.500 \times$	$0.700 =$	-0.175		
	蓋掛部控除	$0.000 \times$	$0.000 \times$	$0.000 =$	0.000		
	合計				0.369	m ³	
型 枠	側壁外面-1	$0.800 \times$	$0.850 \times$	2ヶ所 =	1.360		
	側壁外面-2	$0.800 \times$	$0.850 \times$	2ヶ所 =	1.360		
	側壁内面-1	$0.500 \times$	$0.850 \times$	2ヶ所 =	0.850		
	側壁内面-2	$0.500 \times$	$0.850 \times$	2ヶ所 =	0.850		
	蓋掛部-1	$0.000 \times$	$0.000 \times$	2ヶ所 =	0.000		
	蓋掛部-2	$0.000 \times$	$0.000 \times$	2ヶ所 =	0.000		
	合計				4.420	m ²	
基礎材 t=15cm		$0.900 \times$	$0.900 \times$	$0.150 =$	0.122	m ³	
			$0.900 \times$	$0.900 =$	0.810	m ²	
床 掘	・掘削幅	W1=	$0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$		1.800	m	
		W2=	$0.500 + 2 \times 0.150 + 2 \times 0.500 =$		1.800	m	
	・底面積 A1	$1.800 \times$	$1.800 =$		3.240	m ²	
	・地表部面積 A2	$1.800 \times$	$1.800 =$		3.240	m ²	
		$A1 \times A2 =$	$3.240 \times$	$3.240 =$	10.498	-	
	・床掘土量	$V = HE \times \{A1 + A2 + (A1 \times A2)^{1/2}\} / 3 =$				m ³	角錐台 の公式
		$0.700 \times (3.240$	$+ 3.240$	$+ 10.498^{1/2}) / 3 =$	2.268		
残 土	・躯体部 V1	$0.800 \times$	$0.800 \times$	$0.550 =$	0.352		
	・基礎材部 V2	$0.900 \times$	$0.900 \times$	$0.150 =$	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	
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	$0.900 \times$	$0.900 =$		0.810	m ²	

参 考 図

—市道大和町原田見熊線道路改良工事—

図面番号	参1 5	縮 尺	S=1:50
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	標準断面図	縮 尺	1 1
路線 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			

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

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	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	粒度調整碎石	0.35	3.50 修正CBR 80以上
下層路盤工	10cm	クラッシャーRC-30	0.25	2.50 修正CBR 30以上
計	25cm			11.00
設計CBR=8% (必要TA=11)			TA値 11.00≧11	

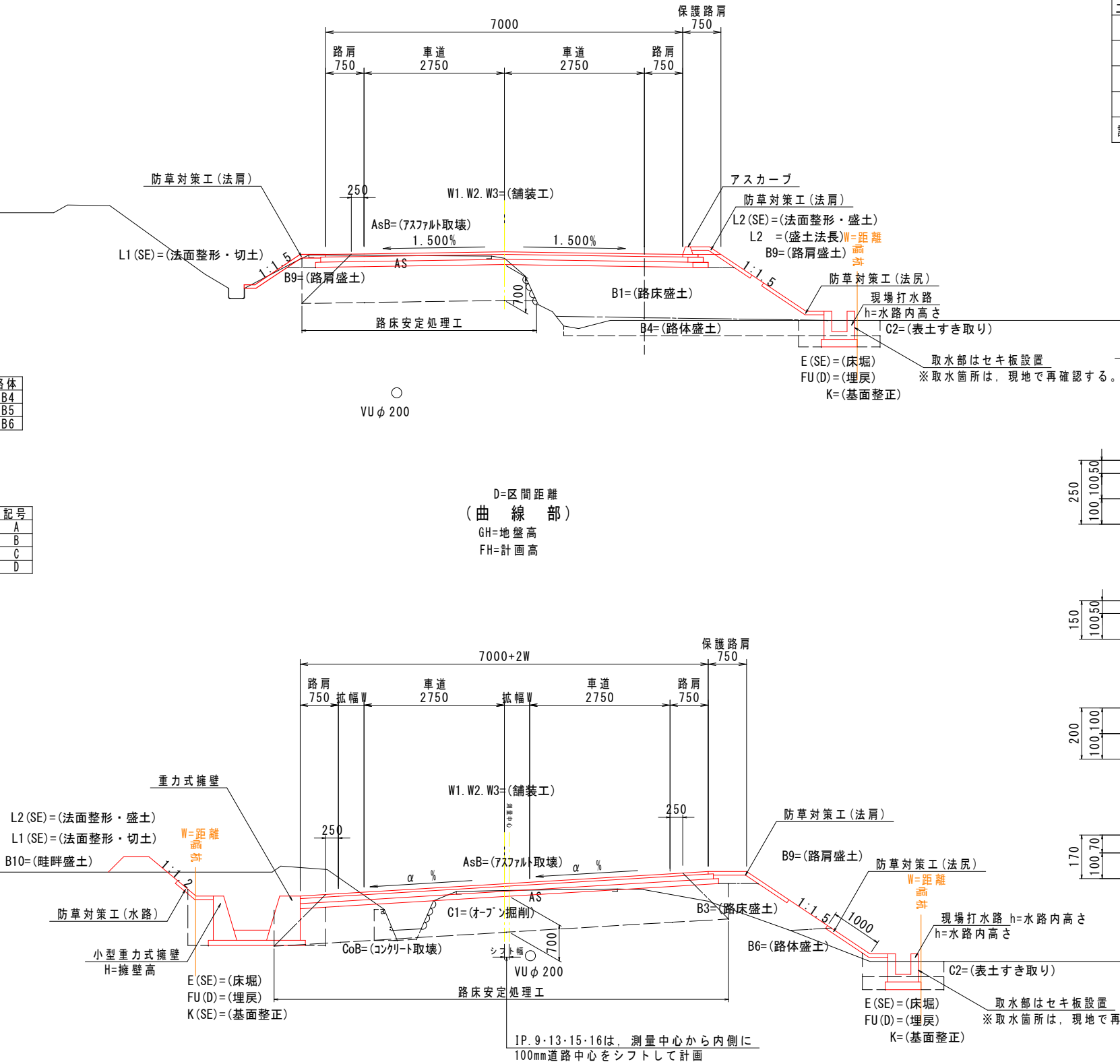
凡 例	
記 号	名 称
C1	オ-ブ掘削(レキ質土)
C2	表土すき取り
B1	路床盛土(W≧4.0)
B2	" (2.5≦W<4.0)
B3	" (W<2.5)
B4	路体盛土(W≧4.0)
B5	" (2.5≦W<4.0)
B6	" (W<2.5)
B9	路肩盛土
B10	畦畔盛土
E(SE)	床掘(レキ質土)
FU(D)	埋 戻 (W1<1m、W2<1m)
FU(C)	埋 戻 (1m≦W1<4m、W2<1m)
K	基面整正
L1(SE)	法面整形(切土・レキ)
L2(SE)	法面整形(盛土・レキ)
L1	切土法長(植生)
L2	盛土法長(植生)
LC03	防草コンクリート法長(肩)
LC04	防草コンクリート法長(戻)
H	重力式擁壁(高さ)
h	現場打水路(内高さ)
W1	車道舗装(表層)
W2	車道舗装(上層路盤)
W3	車道舗装(下層路盤)
CoB	コンクリート取壊
AsB	アスファルト取壊

盛土区分			
区 分	路床	路体	
4.0≦W	B1	B4	
2.5≦W<4.0	B2	B5	
1.0≦W<2.5	B3	B6	

埋戻し区分		
区 分	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	

DL=000.00

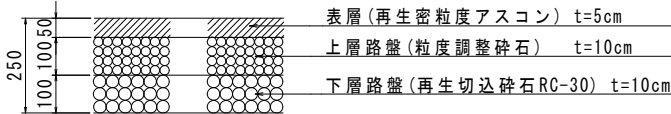
DL=000.00



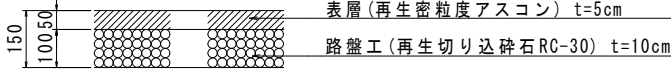
舗装構成

S=1:10

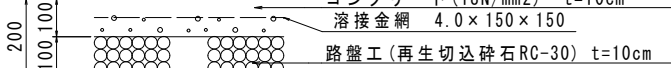
車道舗装



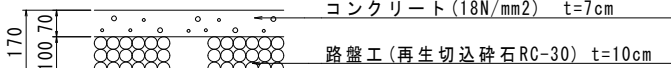
路肩・取付道舗装



コンクリート舗装



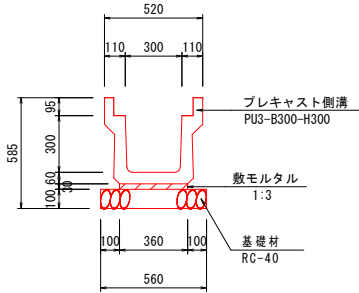
昇降路舗装



図面番号	参2 5	縮 尺	図 示
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	構 造 図	番 号	1 2
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			

PU3-B300-H300

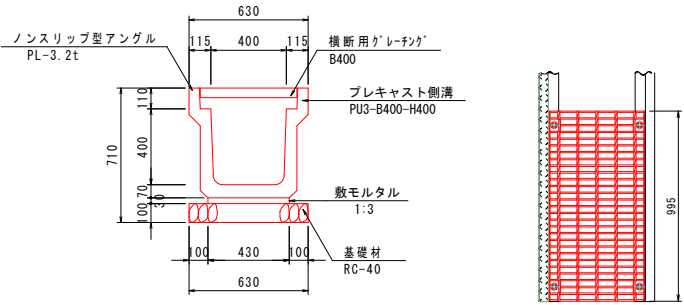
S=1:20



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	

PU3-B400-H400 (横断用)

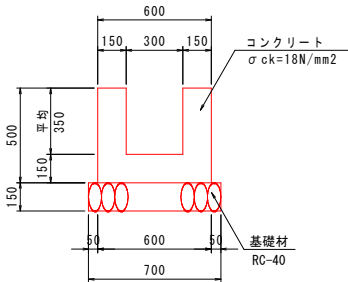
S=1:20



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	
グレーチング蓋	T-25 ボルト固定	枚	10.000	

U-1型水路

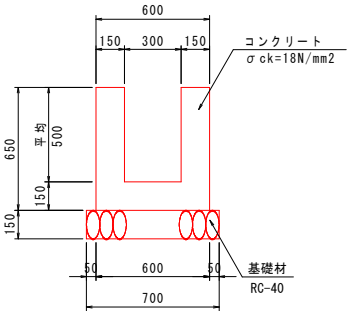
S=1:20



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	σck=18N/mm2	m3	1.950	
型 枠		m2	20.000	
基礎材	RC-40 t=15cm	m2	7.000	

U-4型水路

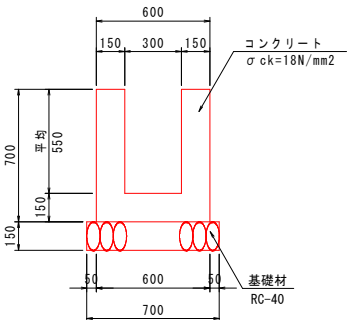
S=1:20



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	σck=18N/mm2	m3	2.400	
型 枠		m2	26.000	
基礎材	RC-40 t=15cm	m2	7.000	

U-5型水路

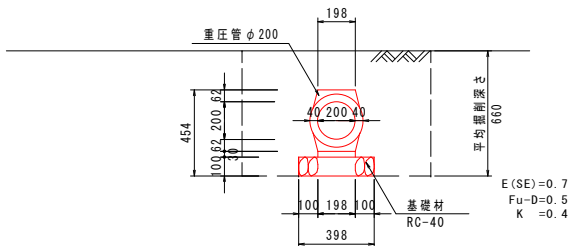
S=1:20



数量表 (U-5型水路) 10m 当り				
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	2.550	
型 枠		m2	28.000	
基礎材	RC-40 t=15cm	m2	7.000	

重圧管φ200

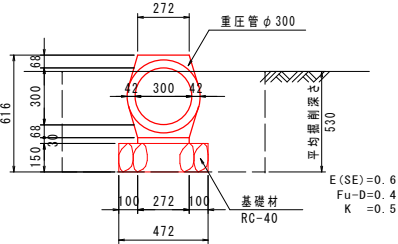
S=1:20



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	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	3.980	

重圧管φ300

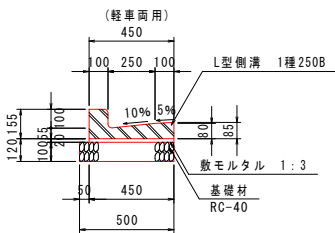
S=1:20



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	m2	4.720	

L-2型水路

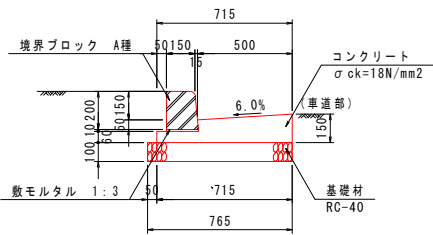
S=1:20



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	

L-3型水路

S=1:20

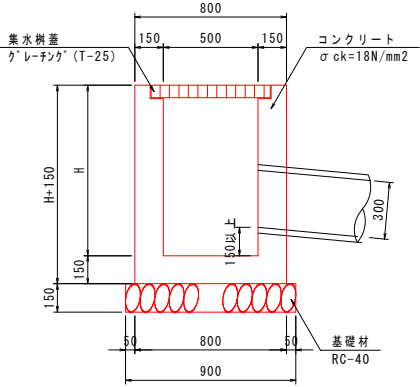
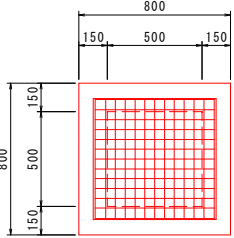


数量表 (L-3型水路) 10m 当り				
名 称	規格寸法	単位	数 量	摘 要
境界ブロック	A 種	個	16.500	
目地モルタル	1 : 3	m3	0.005	
敷モルタル	1 : 3	m3	0.017	
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.802	
型 枠		m2	2.100	
基礎材	RC-40 t=10cm	m2	7.650	

図面番号	参3 5	縮 尺	図 示
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	構 造 図	番 号	2 2
路線 河川 名	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			

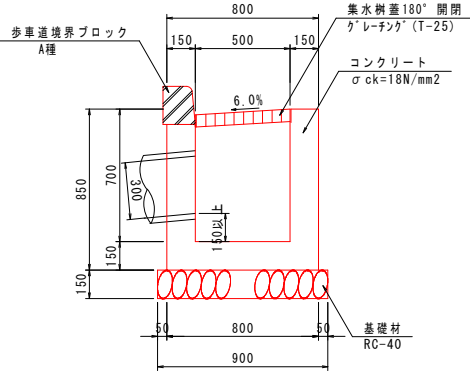
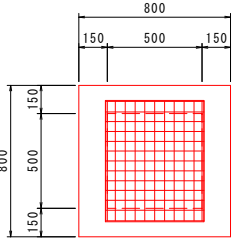
M1-B500-L500-H000

S=1:20



M3-B500-L500-H700

S=1:20



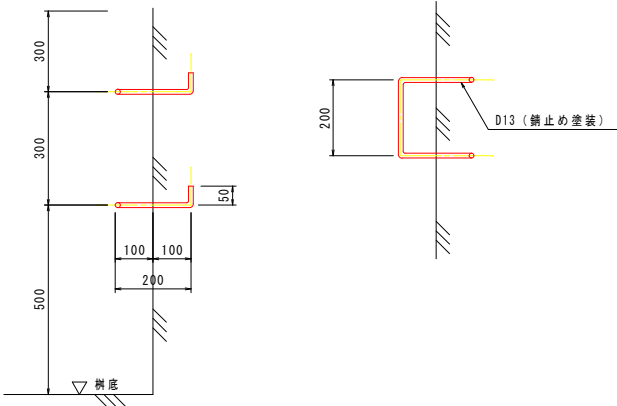
数 量 表

1箇所当り

名 称	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎碎石 (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	500×500×65-1

足掛金具詳細図 S=1/10

(柵高H=1000以上に設置)



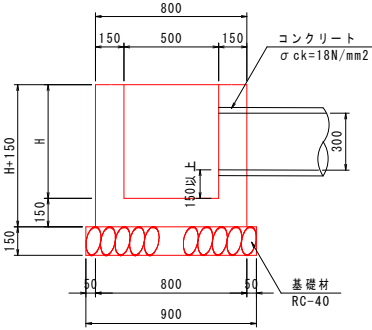
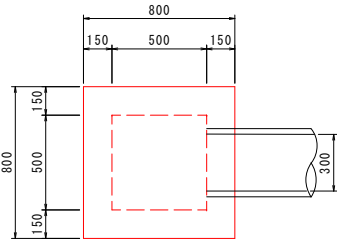
数 量 表

1箇所当り

名 称	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎碎石 (m2)	境界ブロックA種 (m)	グレーチング蓋 (枚)
M3-B500-L500-H700	0.369	4.420	0.810	t=15cm	0.800

M2-B500-L500-H000

S=1:20



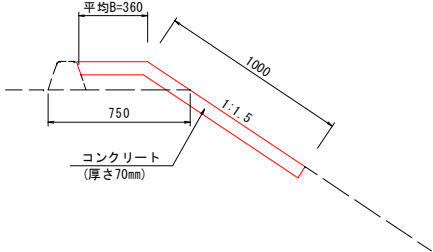
数 量 表

1箇所当り

名 称	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	基礎碎石 (m2)	足掛金具 (本)	グレーチング蓋 (枚)
M2-B500-L500-H500	0.291	3.380	0.810	t=15cm	—
M2-B500-L500-H600	0.330	3.900	0.810	t=15cm	—
M2-B500-L500-H700	0.369	4.420	0.810	t=15cm	—
M2-B500-L500-H800	0.408	4.940	0.810	t=15cm	—
M2-B500-L500-H900	0.447	5.460	0.810	t=15cm	—
M2-B500-L500-H1000	0.486	5.980	0.810	t=15cm	2

防草対策工(法屑)

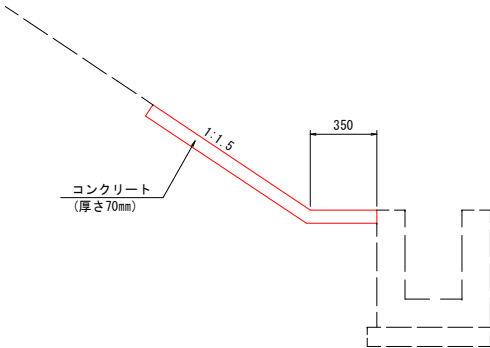
S=1:20



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

防草対策工(法尻)

S=1:20



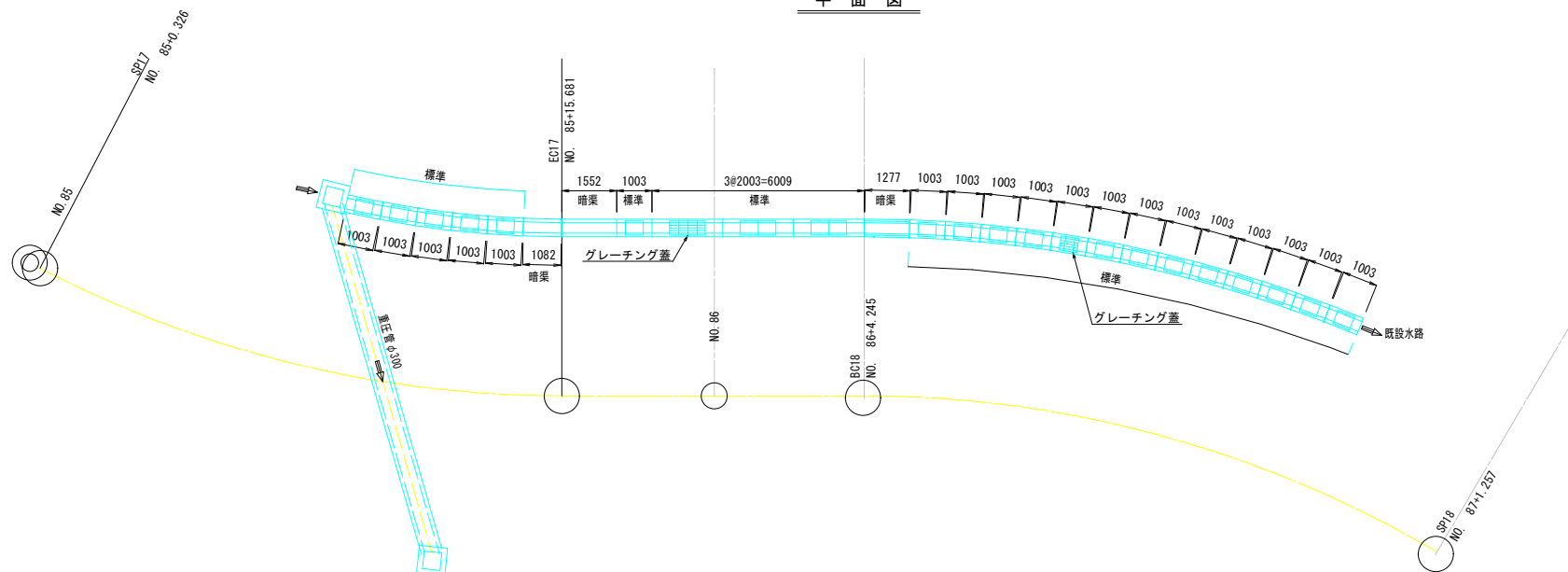
数量表 (防草対策工(法尻))					10m2当り
名 称	規格寸法	単位	数 量	備 考	
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.700		

図面番号	参4 5	縮尺	S=1:100
工種	道路改良工事		
種別	自由勾配側溝工詳細図	番号	1 1
路線 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			

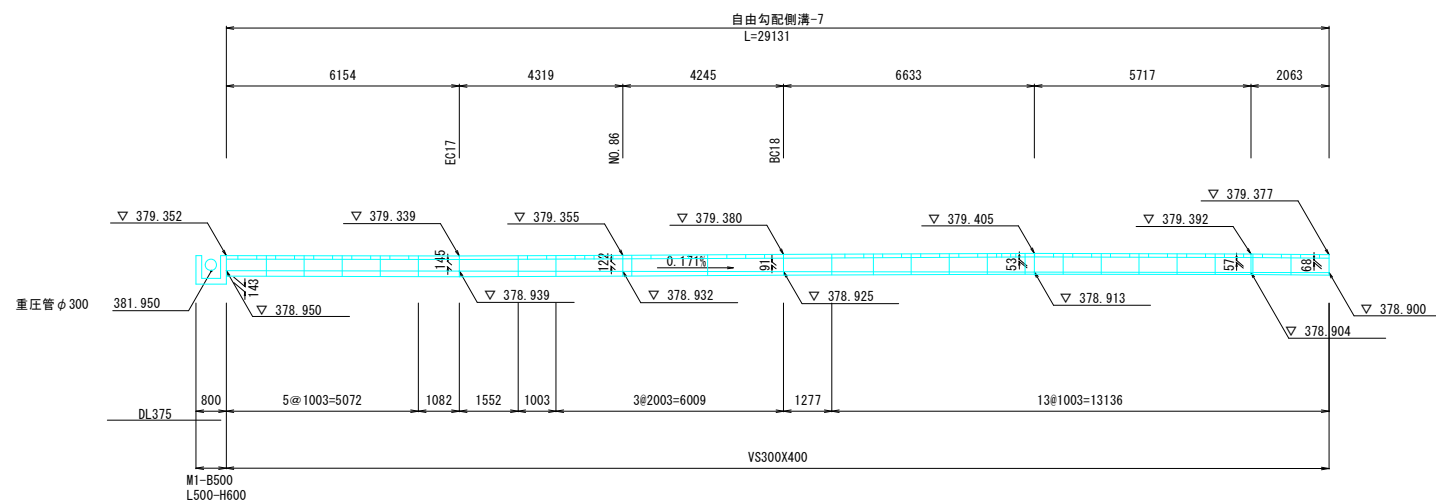
自由勾配側溝-7配列平面図

S=1 : 100

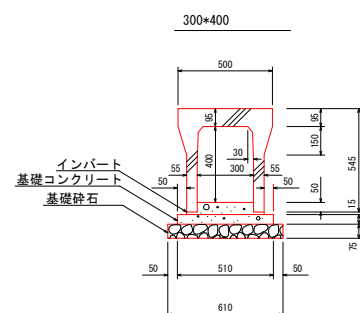
平面图



縦断図



断面図

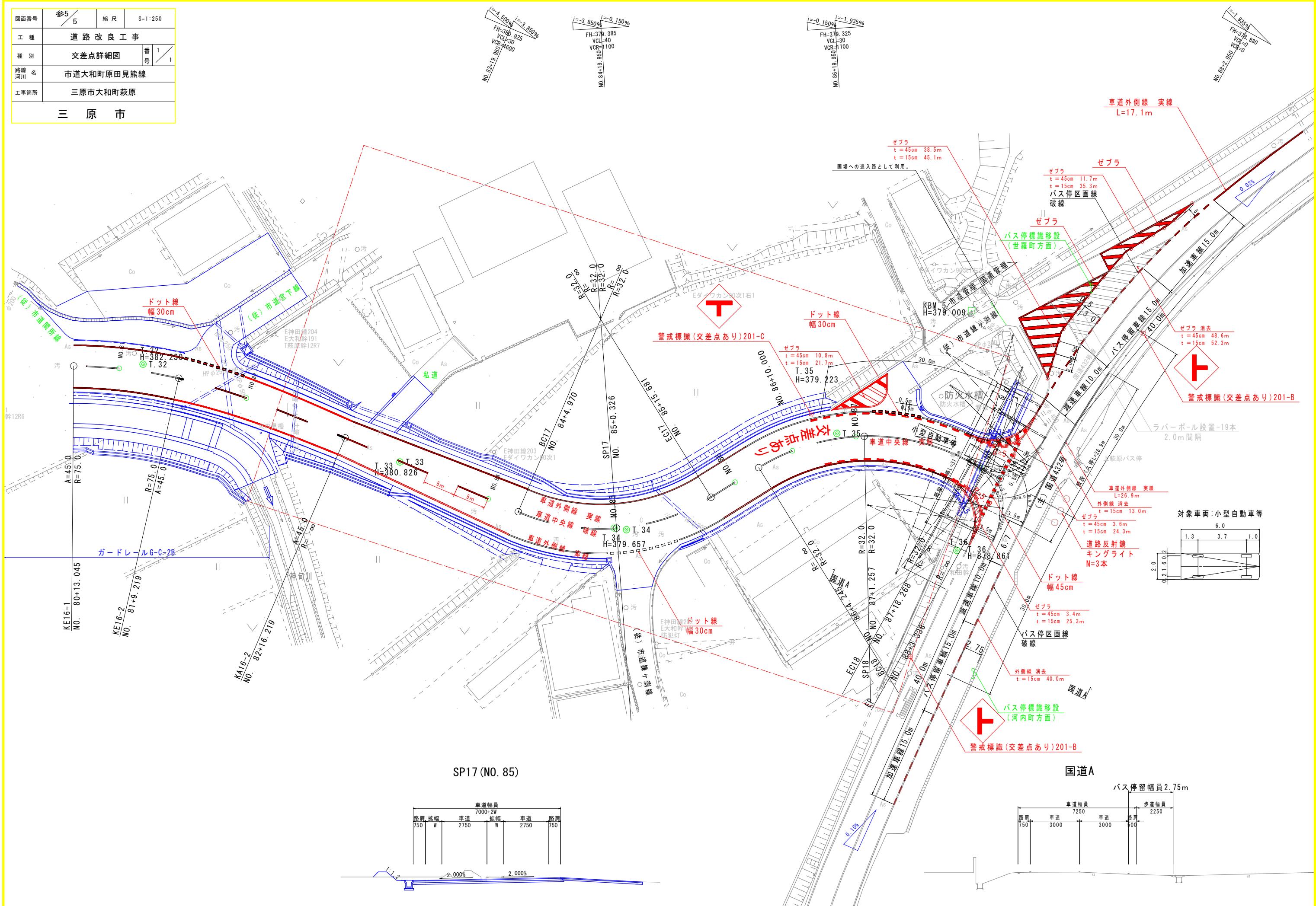


数量表

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
インパートコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³	1.030	
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³	0.743	
基礎型枠		m ²	2.913	
基礎碎石	RC-40 t=7.5cm	m ²	17.769	

図面番号	参5 5	縮 尺	S=1:250
工 種	道 路 改 良 工 事		
種 別	交差点詳細図	番 号	1 1
路線 河川 名	市道大和町原田見熊線		
工事箇所	三原市大和町萩原		
三 原 市			



位置図

(34.56233, 132.95030)



この地図は、国土地理院地図を使用したものである。