## 見積参考資料

# 工事名 R4徳土 国道438号 佐・下 道路改良工事(5) (チャレン ジ型)

#### ◇経費情報◇

工種区分	道路改良工事	
単価地区	徳島 6	
施工地域・工事場所	補正無し(地方部 を受けない場合)	施工場所が一般交通等の影響
前金支出割合	補正を行わない	
契約保証	金銭的保証	
現場環境改善費	計上しない	

#### 注意

「見積参考資料」は入札参加者の迅速で適正 な工事費の見積りのための一資料であり、請 負契約を拘束するものではない。

# 設計內訳書(本01)

工事名 R 4 徳土 国道 4 3 8 号 佐・下 道路改良工事 (5) (チャレン ジ型)				事業区分 工事区分	道路新設·改築 道路改良		
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
路改良							
		式	1				
道路土工			1				
		式	1				
		10	1				
		式	,				
	土質: 土砂, 施工方法: 上記以外(小規模), 施工数量: 小規模(標準)	工	1				単 1号
n bret 1 1 1	:小規模(標準)						
	土質: 軟岩, 施工方法: 片切掘削	m3	30				単 2号
7出月1	上貝·野石,爬上刀石·川 罗加阳						平 2万
		m3	30				
残土処理工							
		式	1				
整地	作業区分:敷均し(ルーズ)						単 3号
		m3	540				
擁壁工							
		式	1				
作業土工			1				
		式	1				
床掘り	土質:土砂	1	1				単 4号
			000				
 床掘り	土質:岩塊・玉石	m3	380				単 5号
アレカロ ウ							<del>+</del> 0/2
ш=)	土質: 土砂, 岩塊・玉石	m3	320				\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\
埋戻し	上貝・工砂、石塊・玉石						単 6号
		m3	700				
場所打擁壁工(構造物単位) 逆T式(5~7ブロック)							
Z12 (0 1/2 1/1)		式	1				

# 設計內訳書(本01)

工事名 R 4 徳土 国道 4 3 8 号 佐・下 道路改良工事 (5) (チャレン ジ型)					事業区分 工事区分	道路新設·改築 道路改良		
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
逆T型擁壁	本体コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉)						単 7号	
		m3	188					
場所打擁壁工								
置換コンクリート(逆T型擁壁)		式	1					
コンクリート	擁壁の種類:重力式・もたれ式擁壁, 擁壁の平均高さ:1.8m, コンリート規格:18-8-40(高炉), 養生費:一般養生, コンリート夜間割増:無し	74					単 8号	
		m3	89					
型枠	型枠の種類:一般型枠						単 9号	
		m2	37					
足場	安全ネット:無し						単 10号	
		掛m2	10					
排水構造物工								
		式	1					
場所打水路工								
3号L型水路		式	1					
現場打水路	H=800, B=800, コンクリート規格: 18-12-25(高炉)	10	1				単 11号	
			00					
構造物撤去工		m	20					
113 000 100 1100 200								
 構造物取壊し工		式	1					
THP担物収数し上								
/		式	1				¥ 10 F	
仮設防護柵撤去							単 12号	
		m	24					
運搬処理工								
		式	1					
現場発生品運搬	発生材種類: 仮設防護柵						単 13号	
		口	2					

# 設計內訳書(本01)

工事名 R 4 徳土 国道 4 3 8 号 佐・下 道路改良工事 (5) (チャレン ジ型)					事業区分 工事区分	道路新設·改築 道路改良		
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
仮設工								
		式	1					
交通管理工								
		式	1					
交通誘導警備員							単 14号	
		人目	6					
直接工事費								
		式	1					
共通仮設								
		式	1					
共通仮設費 (率計上)								
		式	1					
純工事費								
		式	1					
現場管理費								
		式	1					
工事原価								
Cr. beta are able folia		式	1					
一般管理費等								
		式	1					
工事価格								
W == -2V +== -77 - = +2   1		式	1					
消費税額及び地方消費税額								
구효#의		式	1					
工事費計								
		式	1					

	1次単価表						
単 1号 掘削	土質: 土砂, 施工方法: 上記以外(小規模), 施工数量: 小規模(標準)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削	土砂,上記以外(小規模),小規模(標準)						
		m3	1				

合計

単価			円/m3
	,	1	

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 2号 掘削	土質:軟岩,施工方法:片切掘削	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
掘削	軟岩, 片切掘削, 無し, 無し	m3	1			
合計						
単価						円/m3

1 次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 3号 整地	作業区分:敷均し(ルーズ)	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
整地	敷均し(ルーズ),標準(10,000m3未満), 無し					
		m3	1			
合計						
単価						円/m3

1次単価表				単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0	
単 4号 床掘り	土質: 土砂	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
床掘り	土砂,標準,無し,無し	m3	1			
승카						
単価						円/m3

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02
単 5号 床掘り						1.000-00000 0.0 0
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
床掘り	岩塊・玉石,標準,無し,無し					
		m3	1			
合計						
単価						円/m3

1次単価表				単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0	
単 6号 埋戻し	土質:土砂,岩塊・玉石	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
埋戻し	最小埋戻幅4m以上	m3	1			
合計						
単価						円/m3

1次単価表	
-------	--

単価使用年月	2023. 02	
歩掛適用年月	2023. 02	
労務調整係数	1.000-00000 0.0	0

	= V\	1 11111			労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 7号 逆T型擁壁	本体コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉)	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
逆T型擁壁	24-12-25(20)(高炉),0.08t/m3以上0 .10t/m3未満,標準(1.0),無し,有り, 一般養生,延長無し	m3	1			
合計						
単価						円/m3

1	次単価表
$\perp$	<b>八</b> 平 川 八

単価使用年月	2023. 02		
歩掛適用年月	2023. 02		
労務調整係数	1. 000-00000	0.0	0

	- y <b>\</b>	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			- 0 ( ) IM D (			労務調整係数 1.000-00000 0.0	
単 8号 コンクリート	擁壁の種類:重力式・もたれ式擁壁, 擁壁の平均高さ:1.8m,コンクリート規格:1 8-8-40(高炉),養生費:一般養生,コンク	単位	m3	単位数量	89	単価			
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要			
コンクリート(場所打擁壁)	18-8-40(高炉), 一般養生, 延長無し								
		m3	89						
^゚ーラインコンクリート(材料費)	重力式・もたれ式擁壁, 18-8-40(高炉)								
	,	m3	3						
合計									
単価						円/m3			

	1 次 🛚	单価!	表
			_

単価使用年月 2023.02 歩掛適用年月 2023.02 労務調整係数 1.000-00000 0.0 0

					労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 9号型枠	型枠の種類:一般型枠	単位	m2	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
型枠	一般型枠,鉄筋·無筋構造物					
		m2	1			
合計						
単価						円/m2

<b>単</b> 恤使用年月	2023. 02		
歩掛適用年月	2023. 02		
労務調整係数	1. 000-00000	0.0	0

					<b>万務調整係</b> 数	1.000-00000 0.0 0
単 10号 足場	安全ネット:無し	単位	掛m2	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
足場工	単管傾斜足場,不要,標準(1.0)					単 15号
		掛m2	1			
슴計						
単価						円/掛m2

		1次	単価語	表		単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 11号	現場打水路	H=800, B=800, コンクリート規格: 18-12-25(高炉)	単位	m	単位数量	10	単価
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
コンクリート		小型構造物,人力打設,18-12-25(高 炉),一般養生,無し,全ての費用	m3	2.6			
型枠		一般型枠, 小型構造物					
			m2	17.5			
鉄筋		SD345 D13,全ての費用					
			t	0.14			
基礎砕石工		0.15m, 再生クラッシャラン40~0					単 16号
			m2	10			
目地板		瀝青質目地板t=10					
			m2	0. 26			
	合計						
	□ #1						
	単価						円/m

- 9 -

1次単価表
-------

単価使用年月 2023.02 歩掛適用年月 2023.02 労務調整係数 1.000-00000 0.0 0

					力伤神雀床奴	1.000-00000 0.0 0
単 12号 仮設防護柵撤去		単位	m	単位数量	24	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
切土及び発破防護柵の撤去	油圧伸縮ジブ型 10t吊(標準),標準(1.0),標準(1.0)					単 17号
		m2	80			
構造物とりこわし・運搬・処分 (複合)	無筋構造物,無し,無し,不要,無し,8.0以下					単 18号
		m3	32			
合計						
単価						円/m

1	次単価表
$\perp$	<b>火半</b>

<b>単価使用年月</b>	2023. 02		
歩掛適用年月	2023. 02		
労務調整係数	1.000-00000	0.0	0

					労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 13号 現場発生品運搬	発生材種類: 仮設防護柵	単位	口	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
現場発生品・支給品運搬	/ルーン装置付4~4.5t積2.9t吊,14.0km 以下,2.6t超2.95t以下	_				
		□	1			
合計						
単価						円/回
					·	

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 14号 交通誘導警備員	A	単位	人日	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
交通誘導警備員A		人日	1			単 19号
合計						
単価						円/人日

- 11 -

2次単価表						2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 15号 足場工	単管傾斜足場,不要,標準(1.0)	単位	掛m2	単位数量	100	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
土木一般世話役						
とびエ		人				
普通作業員		人				
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊		日	0.8			
諸雑費(率+まるめ)		式	1			
合計						
単価						円/掛m2

- 12 -

	2次単価表					
	41/					
単 16号 基礎砕石工	0.15m, 再生クラッシャラン40~0	単位	m2	単位数量	労務調整係数 100	1.000-00000 0.0 0
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
土木一般世話役						
		人				
特殊作業員						
普通作業員		人				
日四「不安						
		人				
再生クラッシャーラン RC-40						
		m3	16.5			
小型バックホウ運転(基礎砕石工)						単 20号
		目	0.6			
油圧クラムシェル[テレスコピック式] 平積0. 4m3	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間				単 21号
諸雑費(率+まるめ)						
		式	1			
合計						
単価						   円/m2
平 川山						7/ 11/2

	2次単価表						2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 17号	切土及び発破防護柵の撤去	油圧伸縮ジブ型 10t吊(標準),標準(1.0),標準(1.0)	単位	m2	単位数量	100	単価
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
土木一般世	話役		人				
とびエ			人				
普通作業員	l		人				
ラフテレーンクレーン 10t 吊	/[油圧伸縮ジブ型]		日	0. 917			
高所作業車	運転	標準(1.0)	В	0. 917			単 22号
諸雑費(率	+まるめ)		式	1			
	合計		14	1			
	単価						円/m2
	<b>平</b> 脚						11/ 11/2

	2次1	単価表	支		単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 18号 構造物とりこわし・運搬・処分 (複合)	無筋構造物,無し,無し,不要,無し,8 .0以下	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
構造物とりこわし	無筋構造物,機械施工,無し,無し,不 要					単 23号
処分費(m3)		m3	1			単 24号
处万負(皿)		m3	1			<del>中 24万</del>
表 設運搬 	コンクリート(無筋)構造物とりこわし,機 械積込,無し,8.0km以下,全ての費用	m3	1			
		mo	1			
合計						
単価						円/m3

2次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 19号 交通誘導警備員A		単位	人目	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
交通誘導警備員A		人				
諸雑費(まるめ)		式	1			
合計						
単価						円/人日

	3 }	次単価表	Ŝ		単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 20号 小型バックホウ運転(基礎砕石工)		単位	日	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
特殊作業員		人				
軽油 1.2号		L	8			
小型バックホウ(クローラ)[標準] 排出ガス対策型(第1次基準) 山積0.08m3	機械条件: 供用 持込	供用日				
諸雑費(まるめ)		式	1			
合計						
単価						円/目

- 17 -

3次単価表						2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 21号 油圧クラムシェル[テレスコピック式] 平積0.4m3	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	単位	時間	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
運転手(特殊)		人				
軽油 1.2号		L	16			
油圧クラムシェル[テレスコピック式] 平積0. 4m3		時間				
諸雑費(まるめ)		式	1			
合計						
単価						円/時間

	単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0				
単 22号 高所作業車運転	標準(1.0)	単位	Ħ	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
運転手(特殊)		, ,				
軽油 1.2号		L	28			
高所作業車(トラック架装リフト車)ブーム型標準デッキタイプ作業床高さ12m		B	1. 07			
諸雑費(まるめ)		式	1			
			1			
単価						円/目

			•	3 }	欠直	单価	表
構造物 レ ハ ァ わ l	無路構造物		4FF 1	4HF 1	不		

単価使用年月 2023.02 歩掛適用年月 2023.02 労務調整係数 1.000-00000 0.0 0

					力務調整係級	1.000-00000 0.0 0
単 23号 構造物とりこわし	無筋構造物,機械施工,無し,無し,不 要	単位	m3	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
無筋構造物 昼間 機械施工 制約無			1			
		m3	1			
諸雑費(まるめ)						
		式	1			
合計						
単価						円/m3

3	次員	首石	市丰
O	八人上	ᡛᢇᢅ║	1X

単価使用年月	2023. 02
歩掛適用年月	2023. 02
<b>学</b>	1 000-00000 0 0 0

	- > \	, ,			労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 24号 <sup>処分費 (m3)</sup>		単位	m3	単位数量	100	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
処分費 コンクリート殻処分費						
		m3	100			
合計						
単価						円/m3

## 機労材集計リスト (機械)

工事名	R4徳土 国道438号 佐・下 道路改良工 ジ型)	事(5)(チャレン				
単価コード	名 称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001010007	バックホウ(クローラ)[標準]	山積0.8m3(平積0.6m3)	日	6. 88	68, 807	
L001081002	高所作業車(トラック架装リフト車)ブーム型	標準デッキタイプ作業床高さ12m	日	0.784	8, 085	
L001130006	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	25t吊	日	0.08	3, 424	
L001130011	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	10t吊	B	0.733	25, 822	
M000101012	ブルドーザ[普通・排出ガス対策型(1次基準)]	15t級	供用日	4. 891	95, 830	
M000201016	小型バックホウ(クローラ)[標準]	排出ガス対策型(第1次基準) 山積0.08m3	供用日	0.2	883	
M000202015	バックホウ(クローラ)[標準]	排ガス型(第2次) 山積0.28m3	供用日	1. 272	9, 789	
M000202019	バックホウ(クローラ)[標準]	排ガス型(第2次) 山積0.8m3	供用日	3. 644	64, 862	
M000202090	バックホウ(クローラ型)[標準型・超低騒音型]	排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	供用日	0.68	13, 998	
M000204017	油圧クラムシェル[テレスコピック式]	平積0.4m3	時間	0.68	5, 868	
M000301005	タ゛ンフ゜トラック [オンロート゛・テ゛ィーセ゛ル]	10t積級	供用日	0. 947	19, 564	
M000302013	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック4~4.5t積 吊能力2.9t	供用日	0.616	5, 888	
M000604006	大型ブレーカ(ベースマシン含まず)[油圧式]	質量1300kg級	供用日	0. 655	7, 074	
M000903010	コンクリートポ゚ンプ。車[トラック架装・ブーム式]	圧送能力 90~110m3/h	供用日	3. 376	174, 839	
	合計額				504, 733	

## 見積単価一覧表

工事名	R4徳土 国道438号 佐・下 道路改良工事(5)(チャレンジ型)								
名称	規格	単位	単価	備考					
コンクリート殻処分費	運搬距離 L=7.3km	m3	1,800						

	数	量	総括	表	(No. 1)	(取り	合い道路・	一工区)
工事区分 (レベル1)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数量	取合道路	一工区	摘要
道路改良								
道路土工								
	掘 削 工							
		掘削(小規模)	土砂	$\mathrm{m}^3$	30	34		
		掘削 (片切)	軟岩	m <sup>3</sup>	30	34		
	残土処理工							
		整地	敷均し	$m^3$	540	540		
推壁工 推壁工								
	作業土工							
		床掘り	土砂	$\mathrm{m}^3$	380	377		
		II .	岩塊・玉石	$\mathrm{m}^3$	320	324		
		埋戻し	土砂、岩塊・玉石	$m^3$	700	701		
	場所打擁壁工							
		逆T型擁壁	σck≧24N/mm2	$\mathbf{m}^3$	188	188		平均H=6.40m
		置換コンクリート						平均H=1.80m
		コンクリート	σck≧18N/mm2	$\mathrm{m}^3$	89	89		
		ペーラインコンクリート	"	$\mathrm{m}^3$	3	3		
		型枠	一般型枠	m2	37	37		
		足場	単管傾斜	掛m2	10	9		

	数	量	総 括	表	(No. 2)	(取り	合い道路・	一工区)	
工事区分 (レベル1)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数  量	取合道路	一工区	摘	要
排水構造物工									
	場所打水路工								
		現場打水路	σck≧18N/mm2	m	20	20		H=800,	B=800
	構造物取壊し工								
		仮設防護柵撤去		m	24	24			
	運搬処理工								
		現場発生品運搬	仮設防護柵	口	2	2			
仮設工									
	交通管理工								
		交通誘導警備員	A	人日	10	10			

【取合道路】

							【取合道路	]
			残	土集	計 表			
工種	種別	名称	土質	f	設計数量	Ν	С	備考
発生土								
76.4.4	切土				60	60	60	発生比率C
	列工		_L 7:l\	0.0				
			土砂	0.9	30	30	30	0. 500
			軟I	1. 15	30	30	30	0. 500
	床掘残土				10	10	11	
			土砂	0. 9	3	3	3	
			軟I	1. 15	7	7	8	
残土処理								
<u> </u>	残土	現地敷均し			70	70		
	7天工	が心放りし	+ 17/v		30	33		22 0
			土砂					33 - 0
			軟 I		40	37		37 - 0
								_

【取合道路】

括別	+ 宏	f	床	掘	ţ	埋戻	備考			
種別	土質	Т	N	С	N	С				
			701	712		701				
作業土工	土砂	0. 9	377	339		336	339/712=0. 48			
<i>II</i>	軟岩 I	1. 15	324	373		365	1-0. 48=0. 52			
·	土砂		377							
	軟岩 I		324							
	埋戻		701							
計				712		701	3+8=11(残土)			
	土砂			339		336				
	軟岩 I			373		365	373-365=8			

#### 道路土工 集計

種 別:道路土工 ブロック: 区 分:

	No. 1	
細別/規格	第 式 / 図	数量
掘削(片切り) 岩		
取合道路	V1= = 33.6	
		33.6 m3
土砂 取合道路	V1= = 33.6	
		33.6 m3
掘削(オープン) 岩		00, 0 mo
取合道路	V1= = 0.0	
		0.0 m3
土砂 取合道路	V1= = 0.0	
		0.0 m3
		0.0 mo

#### 道路土工(取合道路)

					掘削(片切)			掘削(片切)		掘	削(オープ)	<b>/</b> )	掘	削(オープン	<b>/</b> )	
	測	点	点間距離		(岩)			(土砂)			(岩)			(土砂)		備 考
			(m)	断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平 均	数量	断面	平均	数量	
NO.	10			0.0			0.0			0.0			0.0			
NO.	11		20.000	1.4	0.70	14.0	1.4	0.70	14.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO.	11	+ 14.000	14.000	1.4	1.40	19.6	1.4	1.40	19.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
-																
	合	計	m 34.0			m3 33.6			m3 33.6			m3 0.0			m3 0.0	

## 擁壁工 作業土工 集計

種 別:擁壁工 ブロック: 区 分:

細別/	/規格			算	式	义		数	量
床掘B				•	<u> </u>				
岩			左側						
	正 7 光時	V1 _					- 204 0		
	取合道路	V 1=	324. 0				= 324.0		
								324. (	) m3
土砂			左側						
	取合道路	V1=	376.8				= 376.8		
								376. 8	3 m3
床掘B'								010.0	) mo
岩			-tou						
石	- A \\\ = 6	374	左側				0.0		
	取合道路	۷1=	0.0				= 0.0		
								0.0	) m3
土砂			左側						
	取合道路	V1=	0.0				= 0.0		
								0.0	) m3
押口」								0.0	) IIIO
埋戻し									
В			左側						
	取合道路	V1=	700.8				= 700.8		
								700.8	3 m3
С			左側						
	取合道路	V1=					= 0.0		
								0.0	) m3
								0.0	) шо
D	- A \\\ = 6	374	左側				0.0		
	取合道路	۷1=	0.0				= 0.0		
								0.0	) m3

#### 擁壁工 作業土工 〔取合道路〕 (左側)

					床 掘 B			床掘B			床 掘 B'			床 掘 B'		
	測	点	点間距離		(岩)			(土砂)			(岩)			(土砂)		備 考
			(m)	断面	平 均	数量	断面	平均	数量	断面	平 均	数量	断面	平均	数量	
NO.	10		_	0.0			0.0									
NO.	11		20.000	13.5	6.75	135.0	15.7	7.85	157.0							
NO.	11	+ 14.0	00 14.00	13.5	13.50	189.0	15.7	15.70	219.8							
				1												
				1												
				1												
		計	r	n		m3			m3			m3			m3	
		пΙ	34.			324.0			376.8			0.0			0.0	

#### 擁壁工 作業土工 〔取合道路〕 (左側)

						埋戻し			埋戻し			埋戻し			
	測	,	点	点間距離		(B)			(C)			(D)			備 考
				(m)	断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平 均	数量		
NO.	10				0.0			0.0			0.0				
NO.	11			20.000	29.2	14.60	292.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
NO.	11	+	14.000	14.000	29.2	29.20	408.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
	_	ī	<u>+</u>	m			m3			m3			m3		
		ā	11	34.0			700.8			0.0			0.0		

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁			
【1.0式当たり】	No. 10+0. 000~No. 11+8. 406	L=30.35m	
	型枠面積= 388.76		
コンクリート	平均H=388.76÷2÷30.35m= 6.40 m		187.662 m3
σck=24N/mm2	, ,		
·	1ブロック	=	
	2ブロック	=	
	3ブロック	=	
	4ブロック	=	
	5ブロック	= 48.460	
	6ブロック		
	7ブロック		
	8ブロック		
	9ブロック	=	
型枠			388.76 m2
一般型枠	1ブロック	=	
	2ブロック	=	
	3ブロック	=	
	4ブロック	=	
	5ブロック	= 108.59	
	6ブロック		
	7ブロック		
	8ブロック		
	9ブロック	=	
鉄筋			
SD345 (D13)			2.560 t
	1ブロック	=	
	2ブロック	=	
	3ブロック	=	
	4ブロック	=	
	5ブロック		
	6 ブロック	= 0.933	
	7ブロック	= 0.942	
	8ブロック		
	9ブロック	=	

細別/規格	, -	算 式 / 図		数量
鉄筋				
SD345 (D16~D25)				13.483 t
	(D16)		3.979 t	
		1ブロック	=	
		2ブロック	=	
		3ブロック 4ブロック	=	
		5ブロック		
		6ブロック		
		7ブロック		
		8ブロック	=	
		9ブロック	=	
	(D19)		0.000 t	
		1ブロック	=	
		2ブロック	=	
		3ブロック	=	
		4ブロック	=	
		5ブロック	= —	
		6ブロック		
		7ブロック 8ブロック	= — _	
		8 ブロック 9 ブロック	=	
		97499	<del>_</del>	
	(D22)		2.854 t	
	(522)	1ブロック	=	
		2ブロック	=	
		3ブロック	=	
		4ブロック	=	
		5ブロック	= -	
		6ブロック		
		7ブロック		
		8ブロック		
		9ブロック	=	
	(D2E)		6 650+	
	(D25)	1ブロック	6.650 t	
		2ブロック	_ =	
		3ブロック	=	
		4ブロック		
		5ブロック		
		6ブロック		
		7ブロック	= 3.769	
		8ブロック		
		9ブロック	=	

細別/規格		章 式 / 図		数量
鉄筋				
SD345 (D29~D32)				0.000 t
	(D29)		0.000 t	
		1ブロック	=	
		2ブロック	=	
		3ブロック	=	
		4ブロック	=	
		5ブロック	= —	
		6ブロック		
		7ブロック	= —	
		8ブロック	=	
		9ブロック	=	
	(D00)		0 000 4	
	(D32)	1ブロック	0.000 t	
		1 フロック 2 ブロック	=	
		3ブロック	=	
		3 ブロック 4 ブロック		
		5ブロック		
		5 ブロック 6 ブロック		
		7ブロック	 = _	
		8ブロック	=	
		9ブロック	_ =	
		97499	_	
均コンクリート				11.455 m3
σck≧18N/mm2		1ブロック	=	11. 100 mo
		2ブロック	=	
		3ブロック	=	
		4ブロック	=	
		5ブロック	= 3.142	
		6ブロック	= 4.372	
		7ブロック	= 3.941	
		8ブロック		
		9ブロック	=	
同上 型枠				3.29 m2
均し		1ブロック		
		2ブロック		
		3ブロック		
		4ブロック	=	
		5ブロック		
		6ブロック	= 1.12	
		7ブロック	= 1.12	
		8ブロック	=	
		9ブロック	=	

細別/規格	算 式 / 図	数量
目地材		
瀝青質目地板		18.94 m2
t=20mm		=
		=
		=
	=	=
	5ブロック =	
	6ブロック =	
	7ブロック =	
		=
	9ブロック =	=
 水抜パイプ		33. 39 m
VP φ 65	1ブロック =	=
7 - 7		=
		=
		=
	5ブロック =	= 9.29
	6ブロック =	
	7ブロック =	
	8ブロック =	=
	9ブロック =	=
足場工		333.84 掛m2
枠組み	1ブロック =	=
	2ブロック =	=
	3ブロック =	=
	=	=
	5ブロック =	= 92. 92
		= 120.45
	·	= 120.47
		=
	9ブロック =	=
 置換コンクリート		89. 439 m3
直接コンクリート σck≥18N/mm2	   1ブロック =	= 09.439 113
		=
		=
		=
		= 12.875
	6ブロック =	
	7ブロック =	
	9ブロック =	

## 逆T式擁壁 集計表

種 別:擁壁工 ブロック:取合道路 区 分:

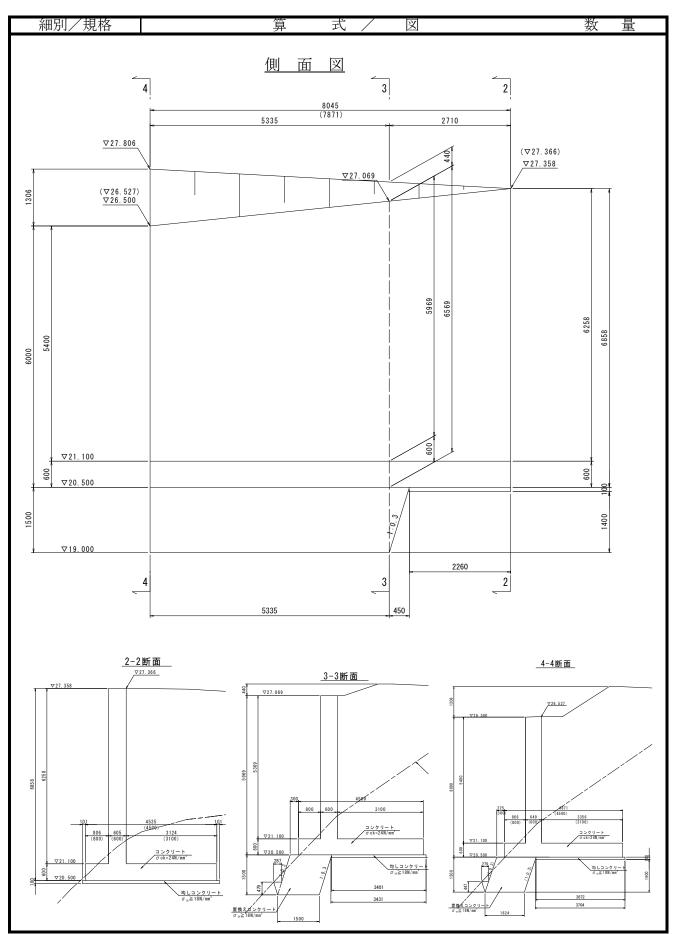
細別/規格	算 式 / 図	数量
ペーライン		3. 292 m3
$\sigma  \mathrm{ck} \geq 18 \mathrm{N/mm2}$	1ブロック =	
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	5 ブロック $= 0.539$	
	6 ブロック = 1.082	
	7ブロック = 1.671	
	8ブロック =	
	9ブロック =	
型枠		36.52 m2
一般型枠	1ブロック =	
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	$5 \not \Box u y \rho = 6.03$	
	$6 \vec{J} \Box y \hat{D} = 12.10$	
	7ブロック = 18.39	
	8ブロック =	
	9ブロック =	
足場工		8.87 掛m2
単管傾斜	1ブロック =	
	2ブロック =	
	3ブロック =	
	4ブロック =	
	5ブロック = <del>-</del>	
	6 ブロック = <del>-</del>	
	7ブロック = 8.87	
	8ブロック =	
	9ブロック =	

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁			
【1.0式当たり】			
コンクリート			
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		48.460 m3
	$V1 = 1/2 \times (3.757 + 3.581) \times 1/2 \times (2.710 + 2.785)$		
3~4	$V2 = 1/2 \times (3.581 + 3.248) \times 1/2 \times (5.335 + 5.086)$	= 17. 791	
	(底版)		
2~4	$V3 = 2.700 \times 1/2 \times (8.276 + 6.974)$	= 20. 588	
TU 1-4			100 50 0
型枠	(4XLB4)		108.59 m2
一般型枠	(縦壁)	00.00	
	A1= $1/2 \times (12.52+11.94) \times 1/2 \times (2.710+2.785)$		
3~4	$A2=1/2\times(11.94+10.83)\times1/2\times(5.335+5.086)$	= 59. 32	
0.4	(底版)	11 01	
2~4	$A3 = 0.60 \times (10.105 + 9.738)$	= 11. 91	
0.0145		_ 2 70	
2-2两11	A4= 2-2断面 コンクリート数量	= 3.76	
 鉄筋			
业人用刀	鉄筋重量表より		
SD345 (D13)	欧加里里及より (D13) W= 0.685 t		
3D340 (D13 <i>)</i>	(D13) W- 0.000 t		
	鉄筋重量表より		
SD345 (D16~D25)	(D16) W1= 1.081 t		
5D010 (D10	(D19) $W2=$ —		
	(D22)  W3 =		
	(D25) $W4 = 2.881 t$		
	(D20) 111 21 001 0		
均コンクリート			3.142 m3
σck≧18N/mm2	$V1=0.470\times 2.260+1/2\times (0.470+0.342)\times 0.450$	= 1.245	0. 1.1 <b>2</b> .0
	$V2= 1/2 \times (0.342 + 0.369) \times 5.335$	= 1.897	
	2, 2 (3.1.2.2.4.1.2.2.3, 2.1.2.2.3)		
同上 型枠			1.05 m2
均し	A1= $0.20 \times 2.260 + 1/2 \times (0.20 + 0.10) \times 0.450$	= 0.52	
	$A2= 1/2 \times (0.10+0.10) \times 5.335$	= 0.53	
目地材			
瀝青質目地板	A1= 2-2断面部		6.46 m2
t=20mm			

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】			
	A1= $1/2 \times (12.52+11.94) \times 1/2 \times (2.710+2.785)$ A2= $1/2 \times (11.94+10.83) \times 1/2 \times (5.335+5.086)$		92.92 掛m2
	$V_{1}=1/2\times(0.0+2.319)\times0.450$ $V_{2}=1/2\times(2.319+2.312)\times5.335$	= 0. 522 = 12. 353	12.875 m3
	$V_{1}=1/2\times(0.0+0.098)\times0.450$ $V_{2}=1/2\times(0.098+0.096)\times5.335$	= 0. 022 = 0. 517	0.539 m3
	A1= $1/2 \times (0.0+1.07) \times 0.450$ A2= $1/2 \times (1.07+1.10) \times 5.335$	= 0. 24 = 5. 79	6.03 m2
水抜パイプ VPφ65	縦壁コンクリート量×1/3 (10.081+17.791)×1/3	= 9. 29	9.29 m

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T擁壁			
【1.0m当たり】			
〔2-2断面〕			
コンクリート			6.457 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
		= 3.757	
	(底版)		
	$V2 = 0.600 \times 4.500 \times 1.0$	= 2. 700	
型枠	(1)		13.72 m2
一般型枠	(縦壁)		
	$A1 = (6.258 + 6.266) \times 1.0$	= 12. 52	
	(底版)		
	$A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0$	= 1.20	
均コンクリート			0.470 m3
$\sigma  \mathrm{ck} \geq 18 \mathrm{N/mm2}$	$V1 = 4.700 \times 0.100 \times 1.0$		
同上 型枠			0.20 m2
均し	$A1 = 0.10 \times 2 \times 1.0$		
足場工			12.52 掛m2
枠組み	A1= $(6.258+6.266) \times 1.0$		
〔3-3断面〕			
コンクリート			6.281 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
	$V1=5.969\times0.60\times1.0$	= 3.581	
	(底版)		
	$V2= 0.600 \times 4.500 \times 1.0$	= 2.700	
型枠			13.14 m2
一般型枠	(縦壁)		
	$A1 = 5.969 \times 2 \times 1.0$	= 11.94	
	(底版)		
	$A2 = 0.600 \times 2 \times 1.0$	= 1.20	
均コンクリート			0.342 m3
σck≧18N/mm2	$V1 = 1/2 \times (3.401 + 3.431) \times 0.100 \times 1.0$		
同上 型枠			0. 10 m2
<u></u> 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$		
足場工			11.94 掛m2
枠組み	$A1 = 5.969 \times 2 \times 1.0$		==: 0 x 121 mg
/,, /			

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T擁壁			
<u></u> 置換コンクリート			2.319 m3
σck≧18N/mm2	$V1=1.500\times1.500\times1.0$	= 2.250	
	$V2= 1/2 \times 0.479 \times 0.287 \times 1.0$	= 0.069	
ペーライン			0.098 m3
$\sigma  \mathrm{ck} \ge 18 \mathrm{N/mm2}$	V1= 1.400×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.073	
	V2= 0.479×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.025	
			1.07 m2
一般型枠	A1= (1.50-0.479)×1.044斜比×1.0		
コンクリート			5.948 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
	$V_1 = 1/2 \times (5.400 + 5.427) \times 0.600 \times 1.0$	= 3.248	
	(底版)	0.700	
	$V2= 0.600 \times 4.500 \times 1.0$	= 2. 700	12.03 m2
一般型枠	(縦壁)		12.03 1112
720	$A1 = (5.400 + 5.427) \times 1.0$	= 10.83	
	(底版)		
<i>II</i>	$A2=0.600\times2\times1.0$	= 1.20	
均コンクリート	V1_ 1/9 × (2 679   2 704) × 0 100 × 1 0		0.369 m3
σck≧18N/mm2	$V1 = 1/2 \times (3.672 + 3.704) \times 0.100 \times 1.0$		
同上 型枠			0.10 m2
均し 足場工	$A1=0.10\times1\times1.0$		10.00 #10
た場上 枠組み	$A1 = (5.400 + 5.427) \times 1.0$		10.83 掛m2
置換コンクリート	(0. 100   0. 121)		2.312 m3
$\sigma \text{ ck} \ge 18 \text{N/mm} 2$	$V1=1.500\times1.500\times1.0$	= 2.250	
	$V2= 1/2 \times 0.447 \times 0.279 \times 1.0$	= 0.062	
ペーライン			0.096 m3
$\sigma  \mathrm{ck} \! \geq \! 18 \mathrm{N/mm2}$	V1= 1.400×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.073	
	V2= 0.447×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.023	
			1.10 m2
一般型枠	A1= (1.50-0.447)×1.044斜比×1.0		



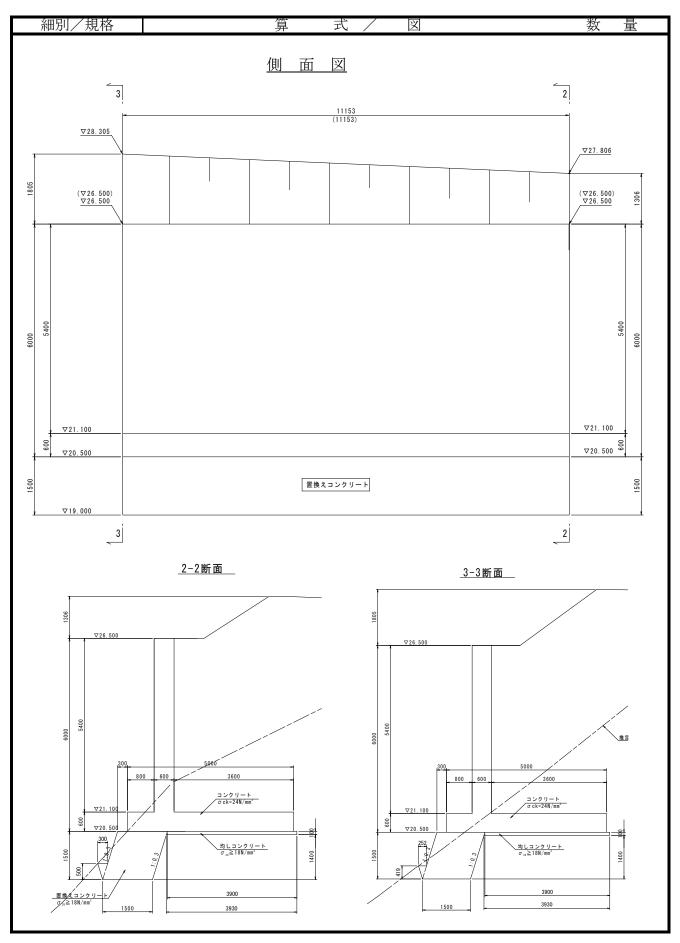
細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁			
【1.0式当たり】			
コンクリート			
σck=24N/mm2	(縦壁)		69. 595 m3
	$V1 = 1/2 \times (3.240 + 3.240) \times 11.153$	= 36. 136	
	, , ,		
	(底版)		
2~4	$V2 = 3.000 \times 11.153$	= 33. 459	
型枠			140.07 m2
一般型枠	(縦壁)		
	$A1 = 1/2 \times (10.80 + 10.80) \times 11.153$	= 120. 45	
	(底版)		
2~4	$A3 = 0.60 \times (11.153 + 11.153)$	= 13. 38	
	(端部)		
2-2断面	A4= 2-2断面 コンクリート数量	= 6.24	
	,, <u> </u>		
鉄筋			
	鉄筋重量表より		
SD345 (D13)	(D13) W= 0.933 t		
	ζ= - / "		
	鉄筋重量表より		
SD345 (D16~D25)	(D16) W1= 1.449 t		
,	(D19) W2= —		
	(D22) W3= 2.854 t		
	(D25) W4= —		
	(==-,=		
	鉄筋重量表より		
SD345 (D29~D32)	(D29) W1= —		
,	(D32) W2= —		
均コンクリート			4. 372 m3
σck≧18N/mm2	$V1 = 1/2 \times (0.392 + 0.392) \times 11.153$	= 4.372	
同上 型枠			1.12 m2
均し	$A1 = 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 11.153$	= 1.12	

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】			
目地材 瀝青質目地板 t=20mm	A1= 2-2断面部		6.24 m2
足場工 枠組み 2~3	A1= $1/2 \times (10.80 + 10.80) \times 11.153$	= 120. 45	120.45 掛m2
置換コンクリート σck≥18N/mm2 2~3	$V1=1/2\times(2.325+2.303)\times11.153$	= 25. 808	25. 808 m3
ペーライン σck≧18N/mm2 2~3	$V1=1/2\times(0.099+0.095)\times11.153$	= 1.082	1.082 m3
型枠 一般型枠 2~3	A1= $1/2 \times (1.04 + 1.13) \times 11.153$	= 12. 10	12.10 m2
水抜パイプ VP φ 65	縦壁コンクリート量×1/3 36. 136×1/3	= 12.05	12.05 m

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T擁壁			
【1.0m当たり】			
〔2-2断面〕			
コンクリート			6. 240 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
	$V1=5.400\times0.600\times1.0$	= 3.240	
	(底版)		
	$V2=0.600\times5.000\times1.0$	= 3.000	
型枠	(/// []		12.00 m2
一般型枠	(縦壁)	10.00	
	A1= 5. 400×2×1. 0 (底版)	= 10.80	
	$A2=0.600\times2\times1.0$	= 1.20	
	NZ- 0.000 × Z × 1.0	- 1.20	0.392 m3
σck≧18N/mm2	$V_{1} = 1/2 \times (3.900 + 3.930) \times 0.100 \times 1.0$		0. 032 mo
同上 型枠	77 17 17 (61 666 7 61 666) 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7		0.10 m2
均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$		
足場工			10.80 掛m2
枠組み	$A1=5.400\times2\times1.0$		
置換コンクリート			2.325 m3
$\sigma$ ck $\geq$ 18N/mm2	$V1=1.500\times1.500\times1.0$	= 2.250	
	$V2= 1/2 \times 0.500 \times 0.300 \times 1.0$	= 0.075	
ペーライン	(1, 400   0, 500) \ \ (1, 044 \) \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \		0.099 m3
σck≥18N/mm2 型枠	V1= (1.400+0.500)×1.044斜比×0.05×1.0		1 049
一般型枠	A1= (1.50-0.500)×1.044斜比×1.0		1.04 m2
<u> </u>	A1- (1.50 - 0.500) <1.044赤行に <1.0		
〔3-3断面〕			
コンクリート			6.240 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
	$V1=5.400\times0.600\times1.0$	= 3.240	
	(底版)		
<b>平</b> (1-4-5)	$V2=0.600\times5.000\times1.0$	= 3.000	10.00.0
型枠	(縦壁)		12.00 m2
一般型枠	(約4年) A1= 5.400×2×1.0	= 10.80	
	(底版)	- 10. 80	
	$A2=0.600\times2\times1.0$	= 1.20	
均コンクリート	NE 0.000/\2/\1.0	1. 40	0.392 m3
σck≧18N/mm2	$V_{1}=1/2\times(3.900+3.930)\times0.100\times1.0$		0.002 mo
同上 型枠	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		0.10 m2
 均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$		
足場工			10.80 掛m2
枠組み	$A1=5.400\times2\times1.0$		

種 別: 擁壁工 ブロック: 取合道路 区 分: 6 ブロック

細別/規格	算 式 /	×	数量
逆T擁壁		_	<i></i>
之 1 加里			
置換コンクリート			2.303 m3
σ ck≥18N/mm2	$V1=1.500\times1.500\times1.0$	= 2. 250	2. 000 mo
	$V2 = 1/2 \times 0.419 \times 0.253 \times 1.0$	= 0. 053	
	V2− 1/2 ∧ 0. 419 ∧ 0. 255 ∧ 1. 0	- 0.005	
ペーライン			0.0052
	W1 1 400 × 1 044 Å He × 0 0 E × 1 0	- 0 072	0.095 m3
$\sigma  \mathrm{ck} \! \geq \! 18 \mathrm{N/mm2}$	V1= 1.400×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.073	
五八十	V2= 0.419×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.022	1 10 0
型枠	(4.50.0.440) ) (4.00)   1.440)   1.440		1.13 m2
一般型枠	A1= (1.50-0.419)×1.044斜比×1.0		

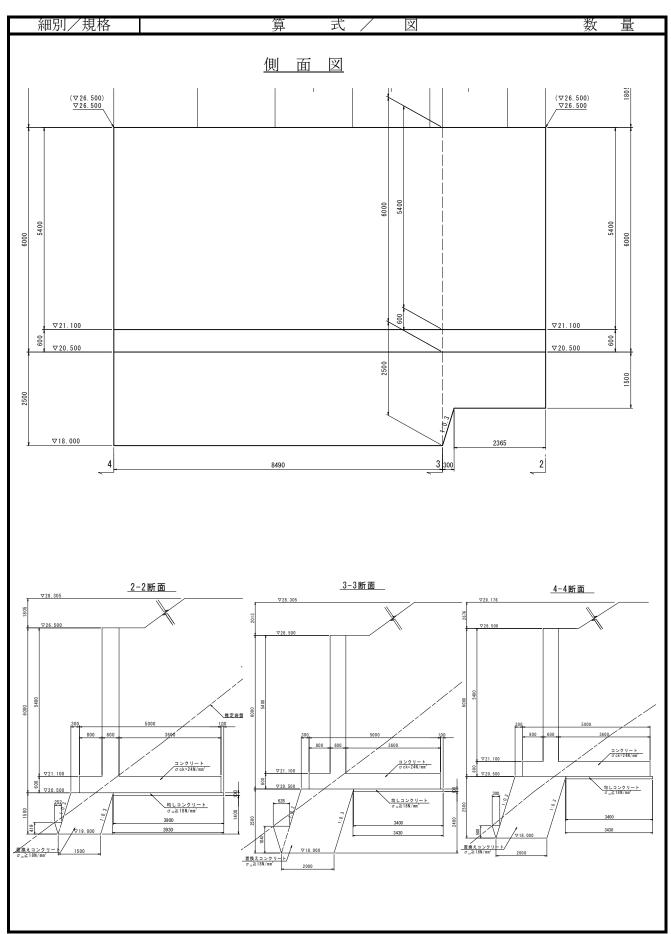


細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁			
【1.0式当たり】			
コンクリート			
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		69.607 m3
2~4	$V1 = 1/2 \times (3.240 + 3.240) \times 11.155$	= 36. 142	
	(底版)		
2~4	$V2=3.000\times11.155$	= 33. 465	
型枠			140.10 m2
一般型枠	(縦壁)		
2~4	$A1= 1/2 \times (10.80 + 10.80) \times 11.155$	= 120.47	
	(底版)		
2~4	$A3 = 0.60 \times 2 \times 11.155$	= 13.39	
	(端部)		
	A4= 2-2断面 コンクリート数量	= 6.24	
鉄筋			
	鉄筋重量表より		
SD345 (D13)	(D13) $W= 0.942 t$		
	鉄筋重量表より		
SD345 (D16∼D25)	(D16) $W1 = 1.449 t$		
	(D19) W2= —		
	(D22) W3= —		
	(D25) W4= 3.769 t		
	鉄筋重量表より		
SD345 (D29~D32)	(D29) W1= —		
16 > > >	(D32) W2= —		
均コンクリート			3.941 m3
σck≧18N/mm2	$V1= 0.392 \times 2.365 + 1/2 \times (0.392 + 0.342) \times 0.3$		
	1/02/ (0.040   0.040) 2/0 400	= 1.037	
	$V2= 1/2 \times (0.342+0.342) \times 8.490$	= 2.904	
			1 10 0
同上 型枠			1.12 m2
均し	A1= 0. $10 \times 2$ . $365 + 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 0.300$	- 0. 007	
	10 1/02/(0 10   0 10) 22 400	= 0. 267	
	$A2= 1/2 \times (0.10+0.10) \times 8.490$	= 0.849	

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T式擁壁 【1.0式当たり】			
目地材 瀝青質目地板 t=20mm	A1= 2-2断面部		6.24 m2
足場工 枠組み 2~4	A1= $1/2 \times (10.80 + 10.80) \times 11.155$	= 120. 47	120.47 掛m2
	$V_{1}=2.303\times 2.365+1/2\times (2.303+5.329)\times 0.3$ $V_{2}=1/2\times (5.329+5.075)\times 8.490$	00 = 6. 591 = 44. 165	50.756 m3
	V1= 0. 095×2. 365+1/2× (0. 095+0. 180) × 0. 3 V2= $1/2$ × (0. 180+0. 151) × 8. 490	00 = 0. 266 = 1. 405	1.671 m3
	A1= 1. $13 \times 2$ . $365 + 1/2 \times (1.13 + 1.52) \times 0$ . $300$ A2= $1/2 \times (1.52 + 2.09) \times 8.490$	= 3. 07 = 15. 32	18.39 m2
足場工 単管傾斜 3~4	$V_{1}=1/2\times(0.0+2.090)\times8.490$	= 8.87	8.87 掛m2
水抜パイプ VP φ 65	縦壁コンクリート量×1/3 36. 142×1/3	= 12. 05	12.05 m

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T擁壁			
【1.0m当たり】			
〔2-2断面〕			
コンクリート			6.240 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
	$V1 = 5.400 \times 0.600 \times 1.0$	= 3.240	
	(底版)		
	$V2=0.600\times5.000\times1.0$	= 3.000	
型枠			12.00 m2
一般型枠	(縦壁)		
	$A1=5.400\times2\times1.0$	= 10.80	
	(底版)		
	$A2=0.600\times2\times1.0$	= 1.20	
均コンクリート			0.392 m3
$\sigma \text{ ck} \ge 18 \text{N/mm} 2$	$V1 = 1/2 \times (3.900 + 3.930) \times 0.100 \times 1.0$		
同上 型枠			0.10 m2
均し	$A1=0.10 \times 1 \times 1.0$		
足場工			10.80 掛m2
枠組み	$A1=5.400 \times 2 \times 1.0$		
置換コンクリート			2.303 m3
$\sigma  \mathrm{ck} \geq 18 \mathrm{N/mm2}$	$V1=1.500\times1.500\times1.0$	= 2.250	
	$V2= 1/2 \times 0.419 \times 0.252 \times 1.0$	= 0.053	
ペーライン			0.095 m3
σck≧18N/mm2	V1= (1.400+0.419)×1.044斜比×0.05×1.0		
型枠			1.13 m2
一般型枠	A1= (1.50-0.419)×1.044斜比×1.0		
〔3-3断面〕			
コンクリート			6.240 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)		
	$V1=5.400\times0.600\times1.0$	= 3.240	
	(底版)		
	$V2=0.600\times5.000\times1.0$	= 3.000	
型枠			12.00 m2
一般型枠	(縦壁)		
	$A1=5.400\times2\times1.0$	= 10.80	
	(底版)		
	$A2= 0.600 \times 2 \times 1.0$	= 1.20	
均コンクリート			0.342 m3
σck≧18N/mm2	$V1= 1/2 \times (3.400 + 3.430) \times 0.100 \times 1.0$		
同上 型枠			0.10 m2
均し	$A1= 0.10 \times 1 \times 1.0$		
足場工			10.80 掛m2
枠組み	$A1=5.40 \times 2 \times 1.0$		

細別/規格	算 式 / 図		数量
逆T擁壁			
置換コンクリート			5.329 m3
直換コンクリート σck≥18N/mm2	$V1 = 2.500 \times 2.000 \times 1.0$	= 5.000	5.329 m3
0 CK ≤ 10N/ IIIIIZ	$V1 = 2.500 \times 2.000 \times 1.00$ $V2 = 1/2 \times 1.047 \times 0.628 \times 1.0$	= 0.329	
	72-1/2/1.041/10.020/1.0	- 0.023	
ペーライン			0.180 m3
$\sigma$ ck $\geq$ 18N/mm2	V1= 2.400×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.125	
	V2= 1.047×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.055	
T(1) L			
型枠	41 (9 FO 1 047) V1 044 AN HOVE O		1.52 m2
一般型枠	A1= (2.50-1.047)×1.044斜比×1.0		
〔4-4断面〕			
コンクリート	((()(1))		6.240 m3
$\sigma$ ck=24N/mm2	(縦壁)	0.040	
	V1= 5. 400×0. 600×1. 0 (底版)	= 3. 240	
	$V2=0.600\times5.000\times1.0$	= 3.000	
	72- 0.000 × 0.000 × 1.0	- 3.000	12.00 m2
一般型枠	(縦壁)		1-1 00 m-
	$A1 = 5.40 \times 2 \times 1.0$	= 10.80	
	(底版)		
	$A2=0.600\times2\times1.0$	= 1.20	
均コンクリート	4/2/2/2/2/2/2/2/2.		0.342 m3
$\sigma \text{ ck} \ge 18 \text{N/mm}2$	$V1 = 1/2 \times (3.400 + 3.430) \times 0.100 \times 1.0$		
			0. 10 m2
均し	$A1 = 0.10 \times 1 \times 1.0$		0. 10 m2
足場工			10.80 掛m2
枠組み	$A1=5.40\times2\times1.0$		
置換コンクリート		_	5.075 m3
$\sigma \text{ ck} \ge 18 \text{N/mm} 2$	V1= 2. 500×2. 000×1. 0	= 5.000	
ペーライン	$v_2 = 1/2 \times 0.500 \times 0.300 \times 1.0$	= 0.075	0 1510
σck≧18N/mm2	V1= 2.400×1.044斜比×0.05×1.0	= 0.125	0.151 m3
U CK ≅ TON/ IIIIIZ	V2= 0.500×1.044斜比×0.05×1.0	= 0. 125 = 0. 026	
		0.020	
型枠			2.09 m2
一般型枠	A1= (2.50-0.50)×1.044斜比×1.0		
足場工			2.09 掛m2
単管傾斜	A1= (2.50-0.50)×1.044斜比×1.0		



種 別:排水工 ブロック:取合道路 区 分:

細別/規格	第 式 /	図	数量
3号L型水路			
左側	No. 10+ 0. 0付近~No. 11+0. 0付近	L= 20.00m	
			00.00
			20.00 m

#### 3号L型水路

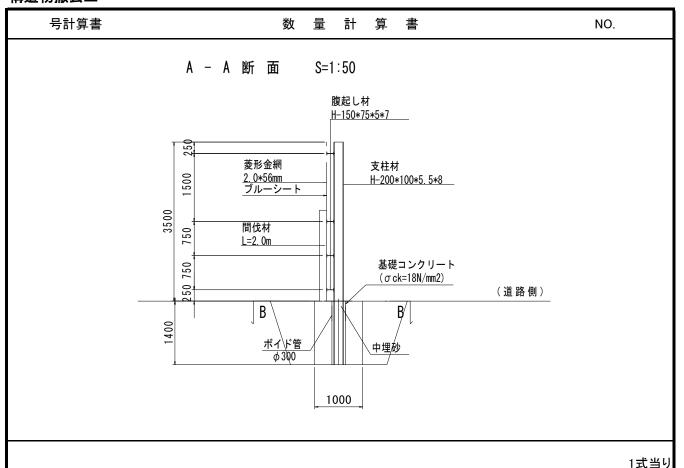
号計算書	数 量	計算	書	NO.
	コンクリート (σck ≥18N/mm2) 026 021 020 020 020 020 020 020 020 020 020	50 800 2 D13 0 = 750 4 50	R1) D13ctc200 L=1500	

					10.0m当り
名 称・規 格	計算式			単 位	数量
コンクリート					
σ ck≧18N/mm2	$(0.950 \times 0.950 - 0.800 \times 0.800) \times 10.0$	=,	2.625	m3	2.63
一般型枠	$(0.95 + 0.80) \times 10.0$	= '	17.500	m2	17.50
 鉄筋					
SD345,D13	(1.50×10.0÷0.20m+7本×10.0)×0.995	= 1	44.275	kg	144.3
砕石基礎					
RC-40 t=150mm	1.00 × 10.0	=	10.000	m2	10.00
目地材 瀝青質目地板、t=10mm	2.63 × 1/10	=	0.26	m2	0.26
				_	

種 別:構造物撤去工 ブロック:取合道路 区 分:

細別/規格	算 式 / 図	数量
仮設防護柵撤去 左側	No. 10+ 10. 0付近~No. 11+13. 5付近 L= 23. 80m	
		23.80 m
1		
平面図	S=1:250	- I July out
	S-NI X	//
The state of the s	<b>仮設防護柵 L=23.80m</b> マルカ	,,
91	1 1 21.87 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1	
L9 22	9:60	69
IP-3		2
	90 0 0 1 N 1 N 1 N 1 N 1 N 1 N 1 N 1 N 1	
0	9,000	
	0	6
		A LANGE TO THE PARTY OF THE PAR
	仮設防護柵 正面図 S=1:50 (H=3500)	
1900 1900	22800 0 1900 1900 1900 1900 1900 1900 1900	1900 1900
	<u>菱彩 全</u> 製 <u>菱彩 全</u> 製 (H-150-75-45-7 [-5.00m	
15000	<u> </u>	5+8
3500	<b>間技材(丸太)</b> 1-2.0m	間技材(松丸太) L=2.0m
007		
	基礎コンクリート (σ ck=18//m2)	
	23800	

#### 構造物撤去工



				「丸ヨり
名 称・規 格	計算式		単 位	数量
基礎コンクリート				
	1.4 × 23.8 — (0.099 × 13)	= 32.033	m3	32.0
H-200*100*5.5*8	5.0 × 13 × 21.3 / 1000	= 1.385	t	1.38
支柱材				
H-150*75*5*7	6.0 × 16 × 14.0 / 1000	= 1.344	t	1.34
土留材				
間伐材	22.80×2.00(丸太中200 L=2.00m 108本)	= 45.600	m2	45.60
菱型金網				
2.0*56mm	22.80 × 3.5	= 79.800	m2	79.80
ブルーシート				
	22.80 × 3.5	= 79.800	m2	79.80
固定金具A				
			個	12.00
固定金具B				
			個	40.00