

事業費総括表														大和郡山市	
課長		課長 補佐		課長 補佐		係長		主査		検算		設計			
年 月 日		令和7 年 7 月					工 事 概 要	工事延長 L=100.1m 管推進工 VP φ 200mm L=16.6m 管布設工 VP φ 200mm L=83.5m 1号人孔設置工 4箇所 汚水樹設置工 5箇所 取付管推進工 1箇所 付帯工 1式 仮設工 1式							
工 事 番 号		第 号													
河川名・路線名等															
施 行 位 置		大和郡山市 筒井町 地内													
工 事 名		公共下水道整備工事 筒井町(第1工区)その2													
		認 可			実 施			適 要							
工 事 費								円 円)			単独事業				
備 考															

事業費総括表		
費 目	金 額	適 要
事業費		
工事費		
本工事費		
附帯工事費		
測量及び設計費		
用地費及び補償費		
機械器具費		
営繕費		
換地諸費		
工事雑費		
事務費		

本 工 事 内 訳 書

工 事 区 分	工 種	種 別	細 別	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
本工事費	下水道工事（2）							
		単独		式	1			A- 1号内訳書
	直接工事費計							
	共通仮設費計							
		事業損失防止施設費		式	1			A- 2号内訳書
		技術管理費		式	1			A- 3号内訳書
		共通仮設費		式	1			
	純工事費							
		現場管理費		式	1			
工事原価								
		一般管理費		式	1			
工事価格								
消費税相当額								

[illegible]

工 種

細 別

单 价

摘 要

間 接 工 事 明 細 書

設 計 条 件					
工 種	下水道工事（２）	工事日数(内冬日数)	212日/136日	共通仮設費対象外額	
場所区分	市街地(DID補正)	支給品費		現場管理費対象外額	
前払い率	35%超え	処分費		一般管理費対象外額	
契約保証区分	補正なし	処分除外費		支給共仮費対象外額	
積雪寒冷地域	なし				

算 出 基 礎					
---------	--	--	--	--	--

※補正係数を乗じる場合は係数を乗じて、小数３位四捨五入２位止めとする。

共 通 仮 設 費 = 対象額×率
= × %
=

対象額 = 直接工事費＋支給品費＋事業損失防止施設費－共通仮設費対象外額－支給共仮費対象外額＋準備費処分費－処分除外費
= ＋ ＋ － － ＋ －
=

率 = 対象額による率×地域補正係数
= %×
= %× → ∴ %

対象額による率 = %

現 場 管 理 費 = 対象額×率
= × %
=

対象額 = 直接工事費＋共通仮設費＋支給品費＋支給品費(現)－現場管理費対象外額－支給現場費対象外額－処分除外費
= ＋ ＋ ＋ － － －
=

率 = 対象額による率×地域補正係数
= %×
= %× → ∴ %

対象額による率 = %

間 接 工 事 明 細 書

算

出

基

礎

$$\begin{aligned} \text{一 般 管 理 費} &= \text{対象額} \times \text{率} + \text{対象額} \times \text{契約保証補正值} - \text{調整額} \\ &= \quad \times \quad \% + \quad \times \quad \% - \\ &= \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{対象額} &= \text{工事原価} - \text{一般管理費対象外額} - \text{処分除外費} + \text{一般管理補正額} \\ &= \quad - \quad - \quad + \\ &= \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{率} &= \text{対象額による率} \times \text{前払補正} \\ &= \quad \% \times \\ &= \quad \% \times \rightarrow \therefore \% \end{aligned}$$

$$\text{対象額による率} = \quad \%$$

A- 1号 単独						1式当たり	内訳書
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	
鋼製さや管ボーリング（一重ケーシング）推進工		式	1				B- 1号明細書
立坑築造工 夜間		式	1				B- 3号明細書
薬液注入工 夜間		式	1				B- 6号明細書
管布設工		式	1				B- 7号明細書
管路土工		式	1				B- 8号明細書
マンホール工		式	1				B- 9号明細書
取付管およびます工		式	1				B- 10号明細書
付帯工		式	1				B- 12号明細書
仮設工		式	1				B- 13号明細書
計							

A- 2号

1式当たり

内訳書

事業損失防止施設費

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

B- 4号		No.1鋼製ケーシング立坑（回転式）夜間 呼び径 2000mm					1箇所当たり	明細書
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要		
鋼製ケーシング	12t×φ2000×1000L	m	5.3					
刃先制作・取付費	φ2000	個	1					
鋼製ケーシング圧入掘削 夜間	φ2000	式	1			C- 3号単価表		
底盤コンクリート 夜間	φ2000	箇所	1			C- 4号単価表		
機械設置撤去工（回転式）夜間	φ2000	回	1			D- 15号単価表		
円形覆工板設置撤去工 夜間	φ2000	式	1			C- 5号単価表		
立坑排水 夜間		箇所	1			C- 6号単価表		
嵩上げコンクリート		箇所	1			C- 8号単価表		
スクラップ	φH1	t	0.95					
仮設材の運搬費（鋼矢板・H形鋼・覆工板・敷鉄板等）	(A)長12m以内,距離10kmまで、片道	t	0.95			C- 9号単価表		
埋戻し工		式	1			C- 10号単価表		
舗装撤去復旧工		式	1			C- 11号単価表		
残土処分工	立坑	m3	16			C- 12号単価表		

B- 4号

1箇所当たり

明細書

No.1鋼製ケーシング立坑（回転式）夜間
呼び径 2000mm

[illegible]

[illegible]

[illegible]

B- 7号		管布設工					1式当たり	明細書					
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
硬質塩化ビニル管設置工		管径200mm		m		81.4						D- 30号単価表	
埋設標識シート		ダブル、150mm		m		81.4							
計													

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

C-2号	残土処分工 夜間 推進						1m3当たり	単価表					
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
土砂等運搬		小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉		m3		1							施工P-01
		土砂等発生現場:小規模 積込機種・規格: 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)											
		DID区間の有無:有り 運搬距離:1.0km以下											
積込(ルーズ)		土砂、土量50,000m3未満		m3		1							施工P-02
		土質:土砂 作業内容:土量50,000m3未満											
土砂等運搬		標準、バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混		m3		1							施工P-03
		土砂等発生現場:標準 積込機種・規格:バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)											
		DID区間の有無:有り 運搬距離:19.5km以下											
建設発生土標準受入単価		砂質土		m3		1							
計													

C-	2号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉			
土砂等発生現場:小規模、積込機種・規格:、土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:1.0km以下			

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			24.45			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	24.45			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			63.42			
	R 1	運転手(一般)	人	63.42			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料	Z			12.13			
	Z 1	軽油	L	12.13			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×
{
(
 $\frac{24.45}{100}$
×

)
×
 $\frac{24.45}{24.45}$
+
(
 $\frac{63.42}{100}$
×

)
×
 $\frac{63.42}{63.42}$
+
(
 $\frac{12.13}{100}$
×

)
×
 $\frac{12.13}{12.13}$
+
 $\frac{100-24.45-63.42-12.13}{100}$
}
=

C-	2号単価表(施工P-02)	積算単位:m3	標準単価:
	積込(ルーズ)ノ土砂、土量50,000m3未満		
	土質:土砂、作業内容:土量50,000m3未満		

	名	称	ノ	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K									43.43							
	K 1	バックホウ(クロー型)		標準型・排対型(2014年規制)			供/日			43.43							
	K 2																
	K 3																
	K 4																
	K 5																
労務	R									37.88							
	R 1	運転手(特殊)					人			37.88							
	R 2																
	R 3																
	R 4																
	R 5																
材料	Z									18.69							
	Z 1	軽油					L			18.69							
	Z 2																
	Z 3																
	Z 4																
	Z 5																
市場	S																

P' =

×
{
(
 $\frac{43.43}{100}$
×

)
×
 $\frac{43.43}{43.43}$

+
(
 $\frac{37.88}{100}$
×

)
×
 $\frac{37.88}{37.88}$

+
(
 $\frac{18.69}{100}$
×

)
×
 $\frac{18.69}{18.69}$

+
 $\frac{100-43.43-37.88-18.69}{100}$
}
=

C-	2号単価表(施工P-03)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／標準、バックホ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混 土砂等発生現場:標準、積込機種・規格:バックホ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:19.5km以下			

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			45.59			
	K 1	タンポトラック オンロード・ディーゼル	供/日	45.59			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			39.52			
	R 1	運転手(一般)	人	39.52			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料	Z			14.89			
	Z 1	軽油	L	14.89			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×

{

(

45.59

100

×

)

×

45.59

+

(

39.52

100

×

)

×

39.52

+

(

14.89

100

×

)

×

14.89

+

100-45.59-39.52-14.89

100

}

=

C- 3号		鋼製ケーシング圧入掘削 夜間					1式当たり	単価表					
φ 2 0 0 0													
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
圧入掘削積込み工（回転式）夜間		φ 2000、粘性土（N ≦5）		m		2. 85						D- 10号単価表	
圧入掘削積込み工（回転式）夜間		φ 2000、砂質土（N ≦30）		m		2. 209						D- 11号単価表	
ケーシング溶接工 夜間		φ 2000		箇所		3						D- 12号単価表	
ケーシング撤去工		φ 2000		箇所		1						D- 13号単価表	
計													

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

C-	8号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
コンクリート／無筋・鉄筋構造物、人力打設、18-8-40(高炉)、一般養生			
構造物種別:無筋・鉄筋構造物、打設工法:人力打設、コンクリート規格:18-8-40(高炉)、養生工の種類:一般養生、現場内小運搬の有無:無し			

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K							
	K 1						
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務 R				29.40			
	R 1	普通作業員	人	13.20			
	R 2	特殊作業員	人	7.51			
	R 3	土木一般世話役	人	6.69			
	R 4						
	R 5						
材料 Z				70.60			
	Z 1	生コンクリート(高炉)／18-8-40-BB	m3	70.60			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場 S							

P' =

×

{

+

(

$\frac{13.20}{100}$

×

+

$\frac{7.51}{100}$

×

+

$\frac{6.69}{100}$

×

)

×

29.40

13.20+7.51+6.69

+

(

$\frac{70.60}{100}$

×

)

×

70.60

70.60

+

100-29.40-70.60

100

}

=

C- 9号

1 t 当たり

単価表

仮設材の運搬費(鋼矢板・H形鋼・覆工板・敷鉄板等)

(A)長12m以内,距離10kmまで、片道

[illegible]

[illegible]

C- 10号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
コンクリート／無筋・鉄筋構造物、人力打設、モルタル、養生無し		
構造物種別:無筋・鉄筋構造物、打設工法:人力打設、コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉)、養生工の種類:養生無し、現場内小運搬の有無:無し		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K							
	K 1						
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務 R				27.04			
	R 1	普通作業員	人	11.44			
	R 2	特殊作業員	人	7.77			
	R 3	土木一般世話役	人	6.06			
	R 4						
	R 5						
材料 Z				72.96			
	Z 1	モルタル／ 1 : 4	m3	72.96			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場 S							

P' =

×

{

+

11.44

100

×

+

7.77

100

×

+

6.06

100

×

×

27.04

11.44+7.77+6.06

+

72.96

100

×

×

72.96

72.96

+

100-27.04-72.96

100

}

=

C- 11号		舗装撤去復旧工					1式当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
舗装版切断		アスファルト舗装版、15cm以下		m	7.3			施工P-01
		舗装版種別:アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚:15cm以下						
舗装版破碎		アスファルト舗装版、無し、必要、15cm以下		m ²	4			施工P-02
		舗装版種別:アスファルト舗装版 障害等の有無:無し 騒音振動対策:必要						
		舗装版厚:15cm以下						
表層（車道・路肩部）		1. 4m以上3. 0m以下、実数入力、各種（ 2. 30以上2. 40t/m3		m ²	4			施工P-03
		平均幅員:1. 4m以上3. 0m以下 1層当り平均仕上り厚:実数入力 材料:各種(2. 30以上2. 40t/m3未満)						
		瀝青材料種類:無し						
上層路盤（車道・路肩部）		再生粒度調整碎石 RM-30、実数入力 、1層施工		m ²	3.1			施工P-04
		材料:再生粒度調整碎石 RM-40 全仕上り厚:実数入力 施工区分:1層施工						
下層路盤（車道・路肩部）		実数入力、1層施工		m ²	3.1			施工P-05
		全仕上り厚:実数入力 施工区分:1層施工						
計								

C- 11号単価表(施工P-01)	積算単位:m	標準単価:
舗装版切断／アスファルト舗装版、15cm以下		
舗装版種別:アスファルト舗装版、アスファルト舗装版厚:15cm以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			15.42			
	K 1	コンクリートカッタ バキューム式(超低騒音型) 湿式	供/日	10.49			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			57.13			
	R 1	特殊作業員	人	19.60			
	R 2	土木一般世話役	人	10.55			
	R 3	普通作業員	人	8.73			
	R 4						
	R 5						
材料	Z			27.45			
	Z 1	コンクリートカッタ(プレート)／径18インチ	枚	23.29			
	Z 2	ガソリン／レギュラー	L	2.83			
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×
{
(
(
10.49
100
×

)
×

15.42
10.49

+
(
19.60
100
×

+
10.55
100
×

+
8.73
100
×

)
×

57.13
19.60+10.55+8.73

+
(
23.29
100
×

+
2.83
100
×

)
×

27.45
23.29+2.83

+

100-15.42-57.13-27.45
100

}
=

C- 11号単価表(施工P-02)	積算単位:m ²	標準単価:
舗装版破碎／アスファルト舗装版、無し、必要、15cm以下		
舗装版種別:アスファルト舗装版、障害等の有無:無し、騒音振動対策:必要、舗装版厚:15cm以下		

名	称	／	規	格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K					31.76			
	K 1	ﾊﾞｯｸﾙ用ｱﾀｯﾁﾒﾝﾄ	ｺﾝｸﾘｰﾄ圧砕装置(大割機)		供/日	21.93			
	K 2	ﾊﾞｯｸﾙ賃料／ｸﾛｰﾗ型・後方超小旋回型	山積0.45m3		日	9.83			
	K 3								
	K 4								
	K 5								
労務	R					62.64			
	R 1	運転手(特殊)			人	28.07			
	R 2	普通作業員			人	24.15			
	R 3	土木一般世話役			人	10.42			
	R 4								
	R 5								
材料	Z					5.60			
	Z 1	軽油			L	5.60			
	Z 2								
	Z 3								
	Z 4								
	Z 5								
市場	S								

P' =

×

{

(

21.93

100

×

+

9.83

100

×

)

×

31.76

21.93+9.83

+

(

28.07

100

×

+

24.15

100

×

+

10.42

100

×

)

×

62.64

28.07+24.15+10.42

+

(

5.60

100

×

)

×

5.60

5.60

+

100-31.76-62.64-5.60

100

}

=

C- 11号単価表(施工P-03)	積算単位: m ²	標準単価:
表層 (車道・路肩部) / 1.4m以上3.0m以下、実数入力、各種 (2.30以上2.40t/m ³)		入力数量: 30mm
平均幅員: 1.4m以上3.0m以下、1層当り平均仕上り厚: 実数入力、材料: 各種 (2.30以上2.40t/m ³ 未満)、瀝青材料種類: 無し		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			1.61			
	K 1	アスファルトフィニッシュ賃料	日	1.11			
	K 2	振動ロー賃料 / 搭乗式 コンパインド型	日	0.22			
	K 3	タイヤロー賃料	日	0.21			
	K 4						
	K 5						
労務	R			14.10			
	R 1	普通作業員	人	5.16			
	R 2	運転手 (特殊)	人	3.58			
	R 3	特殊作業員	人	3.45			
	R 4	土木一般世話役	人	1.24			
	R 5						
材料	Z			84.29			
	Z 1	アスファルト合材 / 再生密粒度アスコン (13)	t	83.98			
	Z 2	軽油	L	0.30			
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

$$\times \left\{ \left(\frac{1.11}{100} \times \frac{1.61}{1.11+0.22+0.21} + \frac{0.22}{100} \times \frac{1.61}{1.11+0.22+0.21} + \frac{0.21}{100} \times \frac{1.61}{1.11+0.22+0.21} \right) \right.$$

$$+ \left(\frac{5.16}{100} \times \frac{14.10}{5.16+3.58+3.45+1.24} + \frac{3.58}{100} \times \frac{14.10}{5.16+3.58+3.45+1.24} + \frac{3.45}{100} \times \frac{14.10}{5.16+3.58+3.45+1.24} + \frac{1.24}{100} \times \frac{14.10}{5.16+3.58+3.45+1.24} \right)$$

$$+ \left(\frac{83.98}{100} \times \frac{84.29}{83.98+0.30} + \frac{0.30}{100} \times \frac{84.29}{83.98+0.30} \right) \times \frac{84.29}{83.98+0.30}$$

$$\left. + \frac{100-1.61-14.10-84.29}{100} \right\} =$$

C- 11号単価表(施工P-04)	積算単位: m ²	標準単価:
上層路盤(車道・路肩部) / 再生粒度調整碎石 RM-30、実数入力、1層施工		入力数量: 150mm
材料: 再生粒度調整碎石 RM-40、全仕上り厚: 実数入力、施工区分: 1層施工		

名	称	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K							9.88							
	K 1	モーターレター	土工用 排対型(2次基準)		供/日			3.96							
	K 2	ロータリー	マカダム 排対型(2次基準)		供/日			3.13							
	K 3	タイヤロー	賃料		日			1.01							
	K 4														
	K 5														
労務	R							33.13							
	R 1	運転手(特殊)			人			15.46							
	R 2	特殊作業員			人			5.15							
	R 3	普通作業員			人			5.03							
	R 4	土木一般世話役			人			1.52							
	R 5														
材料	Z							56.99							
	Z 1	再生粒度調整碎石	10tダンプ 現場渡し / RM-30 1区		m3			53.57							
	Z 2	軽油			L			2.81							
	Z 3														
	Z 4														
	Z 5														
市場	S														

$$\begin{aligned}
 P' = & \times \left\{ \left(\frac{3.96}{100} \times \frac{9.88}{3.96+3.13+1.01} + \frac{3.13}{100} \times \frac{9.88}{3.96+3.13+1.01} + \frac{1.01}{100} \times \frac{9.88}{3.96+3.13+1.01} \right) \right. \\
 & + \left(\frac{15.46}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} + \frac{5.15}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} + \frac{5.03}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} + \frac{1.52}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} \right) \\
 & + \left(\frac{53.57}{100} \times \frac{56.99}{53.57+2.81} + \frac{2.81}{100} \times \frac{56.99}{53.57+2.81} \right) \\
 & \left. + \frac{100-9.88-33.13-56.99}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 11号単価表(施工P-05)	積算単位:m ²	標準単価:
下層路盤(車道・路肩部)／実数入力、1層施工		入力数量: 150mm
全仕上り厚:実数入力、施工区分:1層施工		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			4.67			
	K 1	モーター 土工用 排対型(2次基準)	供/日	1.87			
	K 2	ロータリー マタム 排対型(2次基準)	供/日	1.48			
	K 3	タイヤ賃料	日	0.48			
	K 4						
	K 5						
労務	R			15.69			
	R 1	運転手(特殊)	人	7.32			
	R 2	特殊作業員	人	2.44			
	R 3	普通作業員	人	2.38			
	R 4	土木一般世話役	人	0.72			
	R 5						
材料	Z			79.64			
	Z 1	再生クラッシャー／RC-40	m3	78.02			
	Z 2	軽油	L	1.33			
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×

{

$\frac{1.87}{100}$

×

+

$\frac{1.48}{100}$

×

+

$\frac{0.48}{100}$

×

)

×

$\frac{4.67}{1.87+1.48+0.48}$

+

(

$\frac{7.32}{100}$

×

+

$\frac{2.44}{100}$

×

+

$\frac{2.38}{100}$

×

+

$\frac{0.72}{100}$

×

)

×

$\frac{15.69}{7.32+2.44+2.38+0.72}$

+

(

$\frac{78.02}{100}$

×

+

$\frac{1.33}{100}$

×

)

×

$\frac{79.64}{78.02+1.33}$

+

$\frac{100-4.67-15.69-79.64}{100}$

}

=

C- 12号		残土処分工 立坑					1m3当たり	単価表
名 称		規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要	
土砂等運搬		小規模、ﾊﾞｯｸﾎﾞ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉	m3	1			施工P-01	
		土砂等発生現場:小規模 積込機種・規格: 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)						
		DID区間の有無:有り 運搬距離:1.0km以下						
積込(ルーズ)		土砂、土量50,000m3未満	m3	1			施工P-02	
		土質:土砂 作業内容:土量50,000m3未満						
土砂等運搬		標準、ﾊﾞｯｸﾎﾞ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混	m3	1			施工P-03	
		土砂等発生現場:標準 積込機種・規格:ﾊﾞｯｸﾎﾞ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)						
		DID区間の有無:有り 運搬距離:19.5km以下						
建設発生土標準受入単価		砂質土	m3	1				
計								

C- 12号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉		
土砂等発生現場:小規模、積込機種・規格:、土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:1.0km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			24.45			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	24.45			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			63.42			
	R 1	運転手(一般)	人	63.42			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料	Z			12.13			
	Z 1	軽油	L	12.13			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×

{

(

24.45

100

×

)

×

24.45

+

(

63.42

100

×

)

×

63.42

+

(

12.13

100

×

)

×

12.13

+

100-24.45-63.42-12.13

100

}

=

C- 12号単価表(施工P-02)	積算単位:m3	標準単価:
積込(ルーズ)ノ土砂、土量50,000m3未満		
土質:土砂、作業内容:土量50,000m3未満		

名 称 / 規 格		単 位	構 成 比	単 価 (東京)	単 価	摘 要
機械	K		43.43			
	K 1	バックホウ(クロー型) 標準型・排対型(2014年規制)	供/日	43.43		
	K 2					
	K 3					
	K 4					
	K 5					
労務	R		37.88			
	R 1	運転手(特殊)	人	37.88		
	R 2					
	R 3					
	R 4					
	R 5					
材料	Z		18.69			
	Z 1	軽油	L	18.69		
	Z 2					
	Z 3					
	Z 4					
	Z 5					
市場	S					

P' =

×

{

(

43.43

100

×

)

×

43.43

+

(

37.88

100

×

)

×

37.88

+

(

18.69

100

×

)

×

18.69

+

100-43.43-37.88-18.69

100

}

=

C- 12号単価表(施工P-03)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／標準、バックホ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混 土砂等発生現場:標準、積込機種・規格:バックホ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:19.5km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東京)	単 価	摘 要
機械K				45.59			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	45.59			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務R				39.52			
	R 1	運転手(一般)	人	39.52			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料Z				14.89			
	Z 1	軽油	L	14.89			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場S							

P' =

×

{

(

45.59

100

×

)

×

45.59

+

(

39.52

100

×

)

×

39.52

+

(

14.89

100

×

)

×

14.89

+

100-45.59-39.52-14.89

100

}

=

C- 14号		1m3当たり					単価表						
残土処分工 開削													
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
土砂等運搬		小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉		m3		1							施工P-01
		土砂等発生現場:小規模 積込機種・規格: 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)											
		DID区間の有無:有り 運搬距離:1.0km以下											
積込(ルーズ)		土砂、土量50,000m3未満		m3		1							施工P-02
		土質:土砂 作業内容:土量50,000m3未満											
土砂等運搬		標準、バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混		m3		1							施工P-03
		土砂等発生現場:標準 積込機種・規格:バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)											
		DID区間の有無:有り 運搬距離:19.5km以下											
建設発生土標準受入単価		砂質土		m3		1							
計													

C- 14号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉		
土砂等発生現場:小規模、積込機種・規格:、土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:1.0km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械K				24.45			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	24.45			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務R				63.42			
	R 1	運転手(一般)	人	63.42			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料Z				12.13			
	Z 1	軽油	L	12.13			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場S							

P' =

×

{

(

24.45

100

×

)

×

24.45

+

(

63.42

100

×

)

×

63.42

+

(

12.13

100

×

)

×

12.13

+

100-24.45-63.42-12.13

100

}

=

C- 14号単価表(施工P-02)	積算単位:m3	標準単価:
積込(ルーズ)ノ土砂、土量50,000m3未満		
土質:土砂、作業内容:土量50,000m3未満		

名 称 / 規 格		単 位	構 成 比	単 価 (東京)	単 価	摘 要
機械 K			43.43			
	K 1 バックホウ(クロー型) 標準型・排対型(2014年規制)	供/日	43.43			
	K 2					
	K 3					
	K 4					
	K 5					
労務 R			37.88			
	R 1 運転手(特殊)	人	37.88			
	R 2					
	R 3					
	R 4					
	R 5					
材料 Z			18.69			
	Z 1 軽油	L	18.69			
	Z 2					
	Z 3					
	Z 4					
	Z 5					
市場 S						

P' =

×
{
(
 $\frac{43.43}{100}$
×

)
×
 $\frac{43.43}{43.43}$

+
(
 $\frac{37.88}{100}$
×

)
×
 $\frac{37.88}{37.88}$

+
(
 $\frac{18.69}{100}$
×

)
×
 $\frac{18.69}{18.69}$

+
 $\frac{100-43.43-37.88-18.69}{100}$
}
=

C- 14号単価表(施工P-03)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／標準、バックホ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混 土砂等発生現場:標準、積込機種・規格:バックホ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:19.5km以下		

名	称	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K							45.59							
	K 1	ダンプトラック	オンロード・ディーゼル		供/日			45.59							
	K 2														
	K 3														
	K 4														
	K 5														
労務	R							39.52							
	R 1	運転手(一般)			人			39.52							
	R 2														
	R 3														
	R 4														
	R 5														
材料	Z							14.89							
	Z 1	軽油			L			14.89							
	Z 2														
	Z 3														
	Z 4														
	Z 5														
市場	S														

P' =

$$\begin{aligned}
 &\times \left\{ \left(\frac{45.59}{100} \times \frac{45.59}{45.59} \right) \times \frac{45.59}{45.59} \right. \\
 &+ \left(\frac{39.52}{100} \times \frac{39.52}{39.52} \right) \times \frac{39.52}{39.52} \\
 &+ \left(\frac{14.89}{100} \times \frac{14.89}{14.89} \right) \times \frac{14.89}{14.89} \\
 &\quad \left. + \frac{100-45.59-39.52-14.89}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 15号							100m当たり	単価表
土留工 H≤2.5m								
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要		
アルミ矢板建込工(両側分)	掘削深 2.5m以下	m	100			D- 34号単価表		
アルミ矢板引抜工(両側分)	掘削深 2.5m以下	m	100			D- 35号単価表		
軽量金属支保工設置(腹起材)	2 段、掘削深3.5m以下	m	100			E- 11号単価表		
軽量金属支保工撤去(腹起材)	2 段、掘削深3.5m以下	m	100			E- 12号単価表		
軽量金属支保工設置(切梁材)	2 段、掘削深3.5m以下、水圧式ハ°イ°サ ホ°ト	m	100			E- 13号単価表		
軽量金属支保工撤去(切梁材)	2 段、掘削深3.5m以下、水圧式ハ°イ°サ ホ°ト	m	100			E- 14号単価表		
アルミ腹起こし賃料	110-120×120-130×4000mm	本・日	100					
水圧サ°ト(アルミ製) 賃料	450-650mm	本・日	100					
水圧手動ホ°ン° 賃料	タンク15-19L	台・日	12.5					
計								
1 m当たり								

C- 16号	土留工 H≤3. 0m						100m当たり	単価表
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要		
アルミ矢板建込工(両側分)	掘削深 3. 0m以下	m	100			D- 36号単価表		
アルミ矢板引抜工(両側分)	掘削深 3. 0m以下	m	100			D- 37号単価表		
軽量金属支保工設置(腹起材)	2 段、掘削深3. 5m以下	m	100			E- 11号単価表		
軽量金属支保工撤去(腹起材)	2 段、掘削深3. 5m以下	m	100			E- 12号単価表		
軽量金属支保工設置(切梁材)	2 段、掘削深3. 5m以下、水圧式ハ°イ°サ ホ°ト	m	100			E- 13号単価表		
軽量金属支保工撤去(切梁材)	2 段、掘削深3. 5m以下、水圧式ハ°イ°サ ホ°ト	m	100			E- 14号単価表		
アルミ腹起こし賃料	110-120×120-130×4000mm	本・日	100					
水圧サ°ト(アルミ製) 賃料	450-650mm	本・日	100					
水圧手動ホ°ソ° 賃料	タンク15-19L	台・日	12. 5					
計								
1 m当たり								

C- 17号		1号底部工 インバート					1箇所当たり	単価表					
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
コンクリート		無筋・鉄筋構造物、人力打設、18-8-40(高炉)、一般養生		m3		0.16						施工P-01	
		構造物種別:無筋・鉄筋構造物 打設工法:人力打設 コンクリート規格:18-8-40(高炉)											
		養生工の種類:一般養生 現場内小運搬の有無:無し											
モルタル上塗り工		配合 1 : 2		m²		0.74						C- 18号単価表	
計													

C- 17号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
コンクリート／無筋・鉄筋構造物、人力打設、18-8-40(高炉)、一般養生		
構造物種別:無筋・鉄筋構造物、打設工法:人力打設、コンクリート規格:18-8-40(高炉)、養生工の種類:一般養生、現場内小運搬の有無:無し		

名	称	／	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K															
	K 1															
	K 2															
	K 3															
	K 4															
	K 5															
労務	R								31.82							
	R 1	普通作業員				人			14.90							
	R 2	特殊作業員				人			8.39							
	R 3	土木一般世話役				人			6.32							
	R 4															
	R 5															
材料	Z								68.18							
	Z 1	生コンクリート(高炉)／18-8-40-BB				m3			68.18							
	Z 2															
	Z 3															
	Z 4															
	Z 5															
市場	S															

$$\begin{aligned}
 P' = & \\
 & \times \left\{ \right. \\
 & + \left(\frac{14.90}{100} \times \frac{31.82}{14.90+8.39+6.32} + \frac{8.39}{100} \times \frac{31.82}{14.90+8.39+6.32} + \frac{6.32}{100} \times \frac{31.82}{14.90+8.39+6.32} \right) \times \frac{31.82}{14.90+8.39+6.32} \\
 & + \left(\frac{68.18}{100} \times \frac{68.18}{68.18} \right) \times \frac{68.18}{68.18} \\
 & \left. + \frac{100-31.82-68.18}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

[illegible]

C- 18号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
モルタル練／高炉、1:2		
セメント種類:高炉、混合比:1:2		

名	称	／	規	格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K								
	K 1								
	K 2								
	K 3								
	K 4								
	K 5								
労務	R					61.10			
	R 1	普通作業員			人	61.10			
	R 2								
	R 3								
	R 4								
	R 5								
材料	Z					38.90			
	Z 1	セメント(普通ポルトランド)／25kg袋入			t	29.14			
	Z 2	砂			m3	9.76			
	Z 3								
	Z 4								
	Z 5								
市場	S								

P' =

×

{

+

61.10

100

×

)

×

61.10

61.10

+

29.14

100

×

+

9.76

100

×

)

×

38.90

29.14+9.76

+

100-61.10-38.90

100

}

=

C- 19号					1式当たり		単価表
マンホール材料費							
名 称		規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
1号人孔							
金魚マーク入 マンホール蓋(車道用)		T-14 (梯子付き)	個	4			
無収縮モルタル		25kg袋	袋	4			
調整リング*		100	個	4			
調整リング*		150	個	2			
斜壁(1号)		300	個	1			
斜壁(1号)		450	個	1			
斜壁(1号)		600	個	2			
直壁(1号)		900	個	1			
く 体(0号)		900	個	1			
く 体(1号)		1200	個	1			
く 体(1号)		1500	個	1			
く 体(1号)		1800	個	1			

[illegible]

[illegible]

C- 21号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
掘削／土砂、現場制約あり		
土質:土砂、施工方法:現場制約あり		

名	称	／	規	格	単 位	構 成 比	単価（東京）	単 価	摘 要
機械	K								
	K 1								
	K 2								
	K 3								
	K 4								
	K 5								
労務	R					100.00			
	R 1	普通作業員			人	100.00			
	R 2								
	R 3								
	R 4								
	R 5								
材料	Z								
	Z 1								
	Z 2								
	Z 3								
	Z 4								
	Z 5								
市場	S								

P' =

×

{

+

100

100

×

)

×

100

100

+

100-100

100

}

=

C- 22号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉		
土砂等発生現場:小規模、積込機種・規格:、土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:1.0km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			24.45			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	24.45			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			63.42			
	R 1	運転手(一般)	人	63.42			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料	Z			12.13			
	Z 1	軽油	L	12.13			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =	
× { ($\frac{24.45}{100} \times$ -----) × $\frac{24.45}{24.45}$ -----	
+ ($\frac{63.42}{100} \times$ -----) × $\frac{63.42}{63.42}$ -----	
+ ($\frac{12.13}{100} \times$ -----) × $\frac{12.13}{12.13}$ -----	
+ $\frac{100-24.45-63.42-12.13}{100}$ } =	

C- 22号単価表(施工P-02)	積算単位:m3	標準単価:
積込(ルーズ)ノ土砂、土量50,000m3未満		
土質:土砂、作業内容:土量50,000m3未満		

名 称 / 規 格		単 位	構 成 比	単 価 (東京)	単 価	摘 要
機械 K			43.43			
	K 1 バックホウ(クロー型) 標準型・排対型(2014年規制)	供/日	43.43			
	K 2					
	K 3					
	K 4					
	K 5					
労務 R			37.88			
	R 1 運転手(特殊)	人	37.88			
	R 2					
	R 3					
	R 4					
	R 5					
材料 Z			18.69			
	Z 1 軽油	L	18.69			
	Z 2					
	Z 3					
	Z 4					
	Z 5					
市場 S						

P' =

×

{

(

43.43

100

×

)

×

43.43

+

(

37.88

100

×

)

×

37.88

+

(

18.69

100

×

)

×

18.69

+

100-43.43-37.88-18.69

100

}

=

C- 22号単価表(施工P-03)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／標準、バックホ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混 土砂等発生現場:標準、積込機種・規格:バックホ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、D1D区間の有無:有り、運搬距離:19.5km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			45.59			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	45.59			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			39.52			
	R 1	運転手(一般)	人	39.52			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料	Z			14.89			
	Z 1	軽油	L	14.89			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×

{

(

45.59

100

×

)

×

45.59

+

(

39.52

100

×

)

×

39.52

+

(

14.89

100

×

)

×

14.89

+

100-45.59-39.52-14.89

100

}

=

C- 23号	鋼管推進工 最終樹⑤						1式当たり	単価表					
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
材料費				式		1						C- 24号単価表	
メタルクラウン 砂・軟岩		φ 3 0 0		個		1							
推進工（鋼製さや管ボーリング（一重ケーシング））		鋼管呼び径 2 5 0		m		2. 54						D- 48号単価表	
塩ビ管挿入工		呼び径 2 0 0		m		2. 54						D- 49号単価表	
中込め注入工		鋼管呼び径 250～400		m3		0. 09						D- 50号単価表	
仮設備工（小口径）				式		1						C- 25号単価表	
硬質塩化ビニル管布設工（人力施工）		呼び径 200mm		m		0. 77						D- 54号単価表	
残土処分工		推進		m3		0. 2						C- 26号単価表	
計													

[illegible]

[illegible]

C- 26号単価表(施工P-01)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／小規模、バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3)、土砂(岩塊・玉		
土砂等発生現場:小規模、積込機種・規格:、土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、DID区間の有無:有り、運搬距離:1.0km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械K				24.45			
	K 1	ダンプトラック オンロード・ディーゼル	供/日	24.45			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務R				63.42			
	R 1	運転手(一般)	人	63.42			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料Z				12.13			
	Z 1	軽油	L	12.13			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場S							

P' =

×

{

(

24.45

100

×

)

×

24.45

+

(

63.42

100

×

)

×

63.42

+

(

12.13

100

×

)

×

12.13

+

100-24.45-63.42-12.13

100

}

=

C- 26号単価表(施工P-02)	積算単位:m3	標準単価:
積込(ルーズ)ノ土砂、土量50,000m3未満		
土質:土砂、作業内容:土量50,000m3未満		

名 称 / 規 格		単 位	構 成 比	単 価 (東京)	単 価	摘 要
機械 K			43.43			
	K 1 バックホウ(クロー型) 標準型・排対型(2014年規制)	供/日	43.43			
	K 2					
	K 3					
	K 4					
	K 5					
労務 R			37.88			
	R 1 運転手(特殊)	人	37.88			
	R 2					
	R 3					
	R 4					
	R 5					
材料 Z			18.69			
	Z 1 軽油	L	18.69			
	Z 2					
	Z 3					
	Z 4					
	Z 5					
市場 S						

P' =

×
{
(
 $\frac{43.43}{100}$
×

)
×
 $\frac{43.43}{43.43}$

+
(
 $\frac{37.88}{100}$
×

)
×
 $\frac{37.88}{37.88}$

+
(
 $\frac{18.69}{100}$
×

)
×
 $\frac{18.69}{18.69}$

+
 $\frac{100-43.43-37.88-18.69}{100}$
}
=

C- 26号単価表(施工P-03)	積算単位:m3	標準単価:
土砂等運搬／標準、バックホ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混 土砂等発生現場:標準、積込機種・規格:バックホ山積0.8m3(平積0.6m3) 土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)、D1D区間の有無:有り、運搬距離:19.5km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			45.59			
	K 1	タンポトラック オンロード・ディーゼル	供/日	45.59			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			39.52			
	R 1	運転手(一般)	人	39.52			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料	Z			14.89			
	Z 1	軽油	L	14.89			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×

{

(

45.59

100

×

)

×

45.59

+

(

39.52

100

×

)

×

39.52

+

(

14.89

100

×

)

×

14.89

+

100-45.59-39.52-14.89

100

}

=

C- 27号		舗装取り壊し工					1式当たり	単価表					
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
舗装版切断		ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版、15cm以下		m	185								施工P-01
		舗装版種別:ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版厚:15cm以下											
舗装版破碎		ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版、無し、不要、15cm以下		m ²	359								施工P-02
		舗装版種別:ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 障害等の有無:無し 騒音振動対策:不要											
		舗装版厚:15cm以下											
殻運搬		舗装版破碎、機械積込(小規模土工)、有り、2.5km以下		m3	16								施工P-03
		殻発生作業:舗装版破碎 積込工法区分:機械積込(小規模土工) DID区間の有無:有り											
		運搬距離:2.5km以下											
産業廃棄物受入単価		中間, As掘削		m3	16								
計													

C- 27号単価表(施工P-01)	積算単位:m	標準単価:
舗装版切断／アスファルト舗装版、15cm以下		
舗装版種別:アスファルト舗装版、アスファルト舗装版厚:15cm以下		

名 称 / 規 格		単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K			15.42			
K 1	コンクリートカッタ バキューム式(超低騒音型) 湿式	供/日	10.49			
K 2						
K 3						
K 4						
K 5						
労務 R			57.13			
R 1	特殊作業員	人	19.60			
R 2	土木一般世話役	人	10.55			
R 3	普通作業員	人	8.73			
R 4						
R 5						
材料 Z			27.45			
Z 1	コンクリートカッタ(プレート)／径18インチ	枚	23.29			
Z 2	ガソリン／レギュラー	L	2.83			
Z 3						
Z 4						
Z 5						
市場 S						

P' =

×
{
(
(
10.49
100
×

)
×

15.42
10.49

+
(
19.60
100
×

+
10.55
100
×

+
8.73
100
×

)
×

57.13
19.60+10.55+8.73

+
(
23.29
100
×

+
2.83
100
×

)
×

27.45
23.29+2.83

+

100-15.42-57.13-27.45
100

}
=

C- 27号単価表(施工P-02)	積算単位:m ²	標準単価:
舗装版破碎／アスファルト舗装版、無し、不要、15cm以下		
舗装版種別:アスファルト舗装版、障害等の有無:無し、騒音振動対策:不要、舗装版厚:15cm以下		

名	称	／	規	格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K					13.49			
	K 1	バック	杓	賃料／クロー型・後方超小旋回型 山積0.45m3	日	13.49			
	K 2								
	K 3								
	K 4								
	K 5								
労務	R					80.49			
	R 1	土木一般世話役			人	28.91			
	R 2	運転手(特殊)			人	27.69			
	R 3	普通作業員			人	23.89			
	R 4								
	R 5								
材料	Z					6.02			
	Z 1	軽油			L	6.02			
	Z 2								
	Z 3								
	Z 4								
	Z 5								
市場	S								

P' =

×

{

(

13.49

100

×

)

×

13.49

13.49

+

28.91

100

×

+

27.69

100

×

+

23.89

100

×

)

×

80.49

28.91+27.69+23.89

+

(

6.02

100

×

)

×

6.02

6.02

+

100-13.49-80.49-6.02

100

}

=

C- 27号単価表(施工P-03)	積算単位:m3	標準単価:
殻運搬／舗装版破碎、機械積込(小規模土工)、有り、2.5km以下		
殻発生作業:舗装版破碎、積込工法区分:機械積込(小規模土工)、DID区間の有無:有り、運搬距離:2.5km以下		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東京)	単 価	摘 要
機械K				18.57			
K 1	タンクトラック オンロード・ディーゼル		供/日	18.57			
K 2							
K 3							
K 4							
K 5							
労務R				72.35			
R 1	運転手(一般)		人	72.35			
R 2							
R 3							
R 4							
R 5							
材料Z				9.08			
Z 1	軽油		L	9.08			
Z 2							
Z 3							
Z 4							
Z 5							
市場S							

$$\begin{aligned}
 P' = & \\
 & \times \left\{ \left(\frac{18.57}{100} \times \frac{18.57}{18.57} \right) \times \frac{18.57}{18.57} \right. \\
 & + \left(\frac{72.35}{100} \times \frac{72.35}{72.35} \right) \times \frac{72.35}{72.35} \\
 & + \left(\frac{9.08}{100} \times \frac{9.08}{9.08} \right) \times \frac{9.08}{9.08} \\
 & \left. + \frac{100-18.57-72.35-9.08}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 28号		舗装復旧工					1式当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
仮舗装（車道・路肩部）		1. 4m未満（1層当り平均仕上り厚50mm以下）、実数入力、各種（2.		m ²	81			施工P-01
		平均幅員：1. 4m未満（1層当り平均仕上り厚50mm以下） 1層当り平均仕上り厚：実数入力 材料：各種（2. 30以上2. 40t/m3未満）						
		瀝青材料種類：無し						
表層（車道・路肩部）		3. 0m超、実数入力、各種（2. 30以上2. 40t/m3未満）、フ ^ラ		m ²	278			施工P-02
		平均幅員：3. 0m超 1層当り平均仕上り厚：実数入力 材料：各種（2. 30以上2. 40t/m3未満）						
		瀝青材料種類：フ ^ラ イムコート PK-3						
上層路盤（車道・路肩部）		再生粒度調整碎石 RM-40、実数入力、1層施工		m ²	81			施工P-03
		材料：270 全仕上り厚：実数入力 施工区分：1層施工						
下層路盤（車道・路肩部）		実数入力、1層施工		m ²	81			施工P-04
		全仕上り厚：実数入力 施工区分：1層施工						
不陸整正		有り、29mm以上34mm未満		m ²	193			施工P-05
		補足材料の有無：有り 補足材料平均厚さ：29mm以上34mm未満						
掘削		土砂、上記以外（小規模）、標準		m3	17			施工P-06

C- 28号

1式当たり

単価表

舖裝復旧工

[illegible]

C- 28号単価表(施工P-01)	積算単位: m ²	標準単価: 入力数量: 30mm
仮舗装(車道・路肩部) / 1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下)、実数入力、各種(2. 平均幅員: 1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下)、1層当り平均仕上り厚: 実数入力 材料: 各種(2.30以上2.40t/m3未満)、瀝青材料種類: 無し		

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K			0.42			
	K 1	振動ロー(舗装用) ハンドガイド式	供/日	0.26			
	K 2	振動コンパクタ 前進型	供/日	0.14			
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務	R			41.93			
	R 1	特殊作業員	人	20.47			
	R 2	普通作業員	人	14.66			
	R 3	土木一般世話役	人	4.43			
	R 4						
	R 5						
材料	Z			57.65			
	Z 1	アスファルト合材 / 再生密粒度アスコン(13)	t	57.42			
	Z 2	ガソリン / レギュラー	L	0.18			
	Z 3	軽油	L	0.04			
	Z 4						
	Z 5						
市場	S						

P' =

×

{

0.26

100

×

+

0.14

100

×

)

×

0.42

0.26+0.14

+

20.47

100

×

+

14.66

100

×

+

4.43

100

×

)

×

41.93

20.47+14.66+4.43

+

57.42

100

×

+

0.18

100

×

+

0.04

100

×

)

×

57.65

57.42+0.18+0.04

+

100-0.42-41.93-57.65

100

}

=

C- 28号単価表(施工P-02)	積算単位:㎡	標準単価:
表層(車道・路肩部)ノ3.0m超、実数入力、各種(2.30以上2.40t/m3未満)、ﾌﾟﾗ		入力数量: 50mm
平均幅員:3.0m超、1層当り平均仕上り厚:実数入力、材料:各種(2.30以上2.40t/m3未満)、瀝青材料種類:ﾌﾟﾗｲﾑｺｰﾄ PK-3		

名	称	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K							1.35							
K 1	ｱｽﾌｧﾙﾄﾌｨﾆｯｼﾞ	賃料		日				0.87							
K 2	ﾀｲﾔﾛｰﾗ	賃料		日				0.13							
K 3	ﾛｰﾄﾞﾛｰﾗ	賃料ノマｶﾀﾞﾑ		日				0.13							
K 4															
K 5															
労務	R							9.47							
R 1	普通作業員			人				3.39							
R 2	運転手(特殊)			人				1.94							
R 3	特殊作業員			人				1.89							
R 4	土木一般世話役			人				0.67							
R 5															
材料	Z							89.18							
Z 1	ｱｽﾌｧﾙﾄ合材ノ再生密粒度ｱｽｺﾝ(13)			t				81.56							
Z 2	ｱｽﾌｧﾙﾄ乳剤ノPK-3 (ﾌﾟﾗｲﾑｺｰﾄ用)			L				7.06							
Z 3	軽油			L				0.47							
Z 4															
Z 5															
市場	S														

P' =

$$\begin{aligned}
 &\times \left\{ \left(\frac{0.87}{100} \times \frac{1.35}{0.87+0.13+0.13} + \frac{0.13}{100} \times \frac{1.35}{0.87+0.13+0.13} + \frac{0.13}{100} \times \frac{1.35}{0.87+0.13+0.13} \right) \right. \\
 &+ \left(\frac{3.39}{100} \times \frac{9.47}{3.39+1.94+1.89+0.67} + \frac{1.94}{100} \times \frac{9.47}{3.39+1.94+1.89+0.67} + \frac{1.89}{100} \times \frac{9.47}{3.39+1.94+1.89+0.67} + \frac{0.67}{100} \times \frac{9.47}{3.39+1.94+1.89+0.67} \right) \\
 &+ \left(\frac{81.56}{100} \times \frac{89.18}{81.56+7.06+0.47} + \frac{7.06}{100} \times \frac{89.18}{81.56+7.06+0.47} + \frac{0.47}{100} \times \frac{89.18}{81.56+7.06+0.47} \right) \\
 &\left. + \frac{100-1.35-9.47-89.18}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 28号単価表(施工P-03)	積算単位:㎡	標準単価:
上層路盤(車道・路肩部)／再生粒度調整碎石 RM-40、実数入力、1層施工		入力数量: 120mm
材料:270、全仕上り厚:実数入力、施工区分:1層施工		

名	称	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K							9.88							
K 1	モーターレター	土工用	排対型(2次基準)	供/日				3.96							
K 2	ロータリー	マカダム	排対型(2次基準)	供/日				3.13							
K 3	タイヤロー	賃料		日				1.01							
K 4															
K 5															
労務	R							33.13							
R 1	運転手(特殊)			人				15.46							
R 2	特殊作業員			人				5.15							
R 3	普通作業員			人				5.03							
R 4	土木一般世話役			人				1.52							
R 5															
材料	Z							56.99							
Z 1	再生粒度調整碎石	10tダンプ	現場渡し／RM-30	1区	m3			53.57							
Z 2	軽油				L			2.81							
Z 3															
Z 4															
Z 5															
市場	S														

$$\begin{aligned}
 P' = & \times \left\{ \left(\frac{3.96}{100} \times \frac{9.88}{3.96+3.13+1.01} + \frac{3.13}{100} \times \frac{9.88}{3.96+3.13+1.01} + \frac{1.01}{100} \times \frac{9.88}{3.96+3.13+1.01} \right) \right. \\
 & + \left(\frac{15.46}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} + \frac{5.15}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} + \frac{5.03}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} + \frac{1.52}{100} \times \frac{33.13}{15.46+5.15+5.03+1.52} \right) \\
 & + \left(\frac{53.57}{100} \times \frac{56.99}{53.57+2.81} + \frac{2.81}{100} \times \frac{56.99}{53.57+2.81} \right) \\
 & \left. + \frac{100-9.88-33.13-56.99}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 28号単価表(施工P-04)	積算単位:m ²	標準単価:
下層路盤(車道・路肩部)／実数入力、1層施工		入力数量: 150mm
全仕上り厚:実数入力、施工区分:1層施工		

名	称	規	格	単	位	構	成	比	単	価	(東京)	単	価	摘	要
機械	K							4.67							
	K 1	モーター	土工用 排対型(2次基準)		供/日			1.87							
	K 2	ロータリー	マダム 排対型(2次基準)		供/日			1.48							
	K 3	タイヤ	ロー賃料		日			0.48							
	K 4														
	K 5														
労務	R							15.69							
	R 1	運転手(特殊)			人			7.32							
	R 2	特殊作業員			人			2.44							
	R 3	普通作業員			人			2.38							
	R 4	土木一般世話役			人			0.72							
	R 5														
材料	Z							79.64							
	Z 1	再生	クラッシャー／RC-40		m3			78.02							
	Z 2	軽油			L			1.33							
	Z 3														
	Z 4														
	Z 5														
市場	S														

$$\begin{aligned}
 P' = & \times \left\{ \left(\frac{1.87}{100} \times \frac{4.67}{1.87+1.48+0.48} + \frac{1.48}{100} \times \frac{4.67}{1.87+1.48+0.48} + \frac{0.48}{100} \times \frac{4.67}{1.87+1.48+0.48} \right) \times \frac{4.67}{1.87+1.48+0.48} \right. \\
 & + \left(\frac{7.32}{100} \times \frac{15.69}{7.32+2.44+2.38+0.72} + \frac{2.44}{100} \times \frac{15.69}{7.32+2.44+2.38+0.72} + \frac{2.38}{100} \times \frac{15.69}{7.32+2.44+2.38+0.72} + \frac{0.72}{100} \times \frac{15.69}{7.32+2.44+2.38+0.72} \right) \times \frac{15.69}{7.32+2.44+2.38+0.72} \\
 & + \left(\frac{78.02}{100} \times \frac{79.64}{78.02+1.33} + \frac{1.33}{100} \times \frac{79.64}{78.02+1.33} \right) \times \frac{79.64}{78.02+1.33} \\
 & \left. + \frac{100-4.67-15.69-79.64}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 28号単価表(施工P-05)	積算単位:m ²	標準単価:
不陸整正／有り、29mm以上34mm未満		
補足材料の有無:有り、補足材料平均厚さ:29mm以上34mm未満		

名	称	／	規	格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械	K					16.68			
K 1	モーター	土工用 排対型(2次基準)			供/日	8.14			
K 2	ロータリー	マダム 排対型(2次基準)			供/日	6.45			
K 3	タイヤ	ロー賃料			日	2.09			
K 4									
K 5									
労務	R					49.70			
R 1	運転手(特殊)				人	31.83			
R 2	特殊作業員				人	9.28			
R 3	普通作業員				人	6.92			
R 4	土木一般世話役				人	1.67			
R 5									
材料	Z					33.62			
Z 1	再生	クラッシャー／RC-40			m3	27.83			
Z 2	軽油				L	5.79			
Z 3									
Z 4									
Z 5									
市場	S								

P' =

$$\begin{aligned}
 &\times \left\{ \left(\frac{8.14}{100} \times \frac{16.68}{8.14+6.45+2.09} + \frac{6.45}{100} \times \frac{16.68}{8.14+6.45+2.09} + \frac{2.09}{100} \times \frac{16.68}{8.14+6.45+2.09} \right) \right. \\
 &+ \left(\frac{31.83}{100} \times \frac{49.70}{31.83+9.28+6.92+1.67} + \frac{9.28}{100} \times \frac{49.70}{31.83+9.28+6.92+1.67} + \frac{6.92}{100} \times \frac{49.70}{31.83+9.28+6.92+1.67} + \frac{1.67}{100} \times \frac{49.70}{31.83+9.28+6.92+1.67} \right) \\
 &+ \left(\frac{27.83}{100} \times \frac{33.62}{27.83+5.79} + \frac{5.79}{100} \times \frac{33.62}{27.83+5.79} \right) \times \frac{33.62}{27.83+5.79} \\
 &\left. + \frac{100-16.68-49.70-33.62}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

C- 28号単価表(施工P-06)	積算単位:m3	標準単価:
掘削／土砂、上記以外(小規模)、標準		
土質:土砂、施工方法:上記以外(小規模)、施工数量:標準		

名 称 / 規 格		単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K			27.26			
K 1	バックホウ(クロー型) 標準型 排対型(2次基準)	供/日	27.26			
K 2						
K 3						
K 4						
K 5						
労務 R			61.70			
R 1	運転手(特殊)	人	61.70			
R 2						
R 3						
R 4						
R 5						
材料 Z			11.04			
Z 1	軽油	L	11.04			
Z 2						
Z 3						
Z 4						
Z 5						
市場 S						

P' = × { (27.26 100 × -----) × ----- 27.26 + (61.70 100 × -----) × ----- 61.70 + (11.04 100 × -----) × ----- 11.04 + ----- 100-27.26-61.70-11.04 100 } =
--

[illegible]

D- 1号		推進工（鋼製さや管ボーリング（一重ケーシング）） 鋼管呼び径 250～600mm、土質 砂質土・粘性土					4m当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役				人				
特殊作業員				人				
普通作業員				人				
溶接工				人				
クレーン装置付トラック運転費		4 t 級 2. 9 t 吊		日	1			F- 1号運転費
推進機本体 損料		KYT-5030		運転日				
発動発電機運転費		ディーゼルエンジン駆動 60kVA、排対型（第1次基準値）		日	1			F- 2号運転費
トラック 普通型				供/日				
諸雑費				式	1			
計								
1 m当たり								

D- 2号		塩ビ管挿入工 呼び径 200					16.2m当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役				人				
特殊作業員				人				
普通作業員				人				
クレーン装置付トラック運転費		4 t 級 2.9 t 吊		日	1			F- 1号運転費
塩ビ管挿入工機械器具損料				日	1			E- 1号単価表
発動発電機運転費		ディーゼルエンジン駆動 45kVA、排対型 (第1次基準値)		日	1			F- 3号運転費
諸雑費				式	1			
計								
1 m当たり								

D- 3号		中込め注入工 鋼管呼び径 250～400					2. 2m3当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役				人				
特殊作業員				人				
普通作業員				人				
グラウトポンプ 二筒複動ピストン式				運/日				
グラウトミキサ 並列2槽式				運/日				
発動発電機運転費		ディーゼルエンジン駆動 45kVA、排対型 (第1次基準値)		日	1			F- 3号運転費
注入材料費				m3	2. 2			D- 4号単価表
諸雑費				式	1			
計								
1 m3当たり								

D-4号		注入材料費					1m3当たり	単価表					
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
セメント(普通ポルトランド)		25kg袋入		t	0.5								
ペントナイト		メッシュ 200		kg	100								
水		大和郡山市		m3	0.8								
計													

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

D- 20号

1箇所当たり

単価表

スライム処理工 夜間

[illegible]

[illegible]

[illegible]

D- 22号単価表(施工P-01) タンパ締固め				積算単位:m3		標準単価:	
-----------------------------	--	--	--	---------	--	-------	--

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K				44.58			
	K 1	フルターザ 普通・排対型(2014年規制)	供/日	35.73			
	K 2	バック材質料ノクロラ型	日	8.85			
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務 R				38.04			
	R 1	運転手(特殊)	人	38.04			
	R 2						
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料 Z				17.38			
	Z 1	軽油	L	17.38			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場 S							

$$\begin{aligned}
 P' = & \\
 & \times \left\{ \left(\frac{35.73}{100} \times \text{-----} + \frac{8.85}{100} \times \text{-----} \right) \times \frac{44.58}{35.73+8.85} \right. \\
 & + \left(\frac{38.04}{100} \times \text{-----} \right) \times \frac{38.04}{38.04} \\
 & + \left(\frac{17.38}{100} \times \text{-----} \right) \times \frac{17.38}{17.38} \\
 & \left. + \frac{100-44.58-38.04-17.38}{100} \right\} =
 \end{aligned}$$

[illegible]

[illegible]

D- 27号		既設No. 01上流薬液注入（二重管ストレーナ工法）夜間 複相方式 (2セット)、総注入量500kL未満					1本当たり	単価表				
名	称	規	格	単 位	数	量	単	価	金	額	摘	要
土木一般世話役		夜間		人								
特殊作業員		夜間		人								
普通作業員		夜間		人								
薬液注入材料		溶液型無機瞬結タイプ		L	403							
薬液注入材料		溶液型無機中結タイプ		L	202							
ホーリングマシン 油圧式				運/日								
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ				運/日								
注入消耗材料費（二重管ストレーナ工法） 夜間		複相方式		kL	0. 605							E- 9号単価表
諸雑費				式	1							
計												

D- 28号		No.1下流薬液注入(二重管ストレーナ工法) 夜間 複相方式(2セット)、総注入量500kL未満					1本当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		夜間		人				
特殊作業員		夜間		人				
普通作業員		夜間		人				
薬液注入材料		溶液型無機瞬結タイプ		L	400			
薬液注入材料		溶液型無機中結タイプ		L	75			
ホーリングマシン 油圧式				運/日				
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ				運/日				
注入消耗材料費(二重管ストレーナ工法) 夜間		複相方式		kL	0.475			E- 9号単価表
諸雑費				式	1			
計								

[illegible]

[illegible]

[illegible]

D- 32号		機械投入埋戻工 (RC40)					100m3当り	単価表
バックホウ								
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要		
土木一般世話役		人						
普通作業員		人						
再生クラッシャー	RC-40	m3	133					
バックホウ運転費	排ガス対策型(2次基準)	hr	7.6			F- 19号運転費		
タンパ締固め		m3	100			施工P-01		
諸雑費		式	1					
計								
1 m3当り								

D- 32号単価表(施工P-01) タンパ締固め				積算単位:m3		標準単価:	
-----------------------------	--	--	--	---------	--	-------	--

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K				1.24			
	K 1	タンパ 賃料	日	1.24			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務 R				97.05			
	R 1	特殊作業員	人	51.22			
	R 2	普通作業員	人	45.83			
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料 Z				1.71			
	Z 1	ガソリンノリギ ャー	L	1.71			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場 S							

P' =

×
{
(
 $\frac{1.24}{100}$
×

)
×
 $\frac{1.24}{1.24}$

+
(
 $\frac{51.22}{100}$
×

+
 $\frac{45.83}{100}$
×

)
×
 $\frac{97.05}{51.22+45.83}$

+
(
 $\frac{1.71}{100}$
×

)
×
 $\frac{1.71}{1.71}$

+
 $\frac{100-1.24-97.05-1.71}{100}$
}
=

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

D- 43号

1箇所当たり

単価表

取付管布設工及び支管取付工
管径150

[illegible]

[illegible]

[illegible]

D- 46号単価表(施工P-01) タンパ締固め				積算単位:m3		標準単価:	
-----------------------------	--	--	--	---------	--	-------	--

名 称		規 格	単 位	構 成 比	単 価 (東 京)	単 価	摘 要
機械 K				1.24			
	K 1	タンパ 賃料	日	1.24			
	K 2						
	K 3						
	K 4						
	K 5						
労務 R				97.05			
	R 1	特殊作業員	人	51.22			
	R 2	普通作業員	人	45.83			
	R 3						
	R 4						
	R 5						
材料 Z				1.71			
	Z 1	ガソリン／レギュラー	L	1.71			
	Z 2						
	Z 3						
	Z 4						
	Z 5						
市場 S							

P' =

×

{

(

1.24

100

×

)

×

1.24

1.24

+

(

51.22

100

×

+

45.83

100

×

)

×

97.05

51.22+45.83

+

(

1.71

100

×

)

×

1.71

1.71

+

100-1.24-97.05-1.71

100

}

=

[illegible]

D- 48号		推進工（鋼製さや管ボーリング（一重ケーシング））					4m当たり	単価表					
鋼管呼び径 250													
名	称	規	格	単	位	数	量	単	価	金	額	摘	要
土木一般世話役				人									
特殊作業員				人									
普通作業員				人									
クレーン装置付トラック運転費		4 t 級 2.9 t 吊		日		1						F- 21号運転費	
推進機本体損料		UB-90S（ユニット含）		日									
発動発電機運転費		ディーゼルエンジン駆動 60kVA、排対型（第1次基準値）		日		1						F- 22号運転費	
トラック 普通型				供/日									
諸雑費				式		1							
計													
1 m当たり													

D- 49号		塩ビ管挿入工 呼び径 200					16.2m当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役				人				
特殊作業員				人				
普通作業員				人				
クレーン装置付トラック運転費		4 t 級 2.9 t 吊		日	1			F- 21号運転費
塩ビ管挿入工機械器具損料				日	1			E- 15号単価表
発動発電機運転費		ディーゼルエンジン駆動 45kVA、排対型(第1次基準値)		日	1			F- 23号運転費
諸雑費				式	1			
計								
1 m当たり								

D- 50号		中込め注入工 鋼管呼び径 250～400					2. 2m3当たり	単価表
名	称	規	格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役				人				
特殊作業員				人				
普通作業員				人				
グラウトポンプ 二筒複動ピストン式				運/日				
グラウトミキサ 並列2槽式				運/日				
発動発電機運転費		ディーゼルエンジン駆動 45kVA、排対型 (第1次基準値)		日	1			F- 23号運転費
注入材料費				m3	2. 2			D- 4号単価表
諸雑費				式	1			
計								
1 m3当たり								

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

E- 5号		鋼材溶接工 夜間					1m当たり	単価表	
名	称	規	格	単 位	数 量	単	価	金 額	摘 要
土木一般世話役		夜間		人					
溶接工		夜間		人					
普通作業員		夜間		人					
電力量料金				KWh	2.7				
電気溶接棒 D4301		軟鋼用 4mm		kg	0.4				
電気溶接機 交流7-7式(手動・電撃防止器内蔵型)				運/日					
諸雑費				式	1				
計									

[illegible]

[illegible]

E- 9号		注入消耗材料費（二重管ストレーナ工法） 夜間					1kL当たり	単価表
複相方式								
名 称		規 格		単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
グ ラウトモニター(複相用)		φ 40.5mm		個	0.02			
注入ホース類(複相用)		φ 12mm		組	0.005			
サクシヨンホース類(複相用)		φ 38mm		組	0.003			
雑品				式	1			
計								

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

F- 3号

1日当たり

運轉費

発動発電機運転費

ディーゼルエンジン駆動 45kVA、排対型(第1次基準値)

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

F- 13号

1日当たり

運轉費

汚泥吸排車運転費（スライム処分工）夜間

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

F- 17号

1hr当たり

運轉費

トラック運転費 (クレーン装置付) 夜間

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

F- 22号

1日当たり

運轉費

発動発電機運転費

ディーゼルエンジン駆動 60kVA、排対型(第1次基準値)

[illegible]

F- 23号

1日当たり

運轉費

発動発電機運転費

ディーゼルエンジン駆動 45kVA、排対型(第1次基準値)

[illegible]

[illegible]

[illegible]

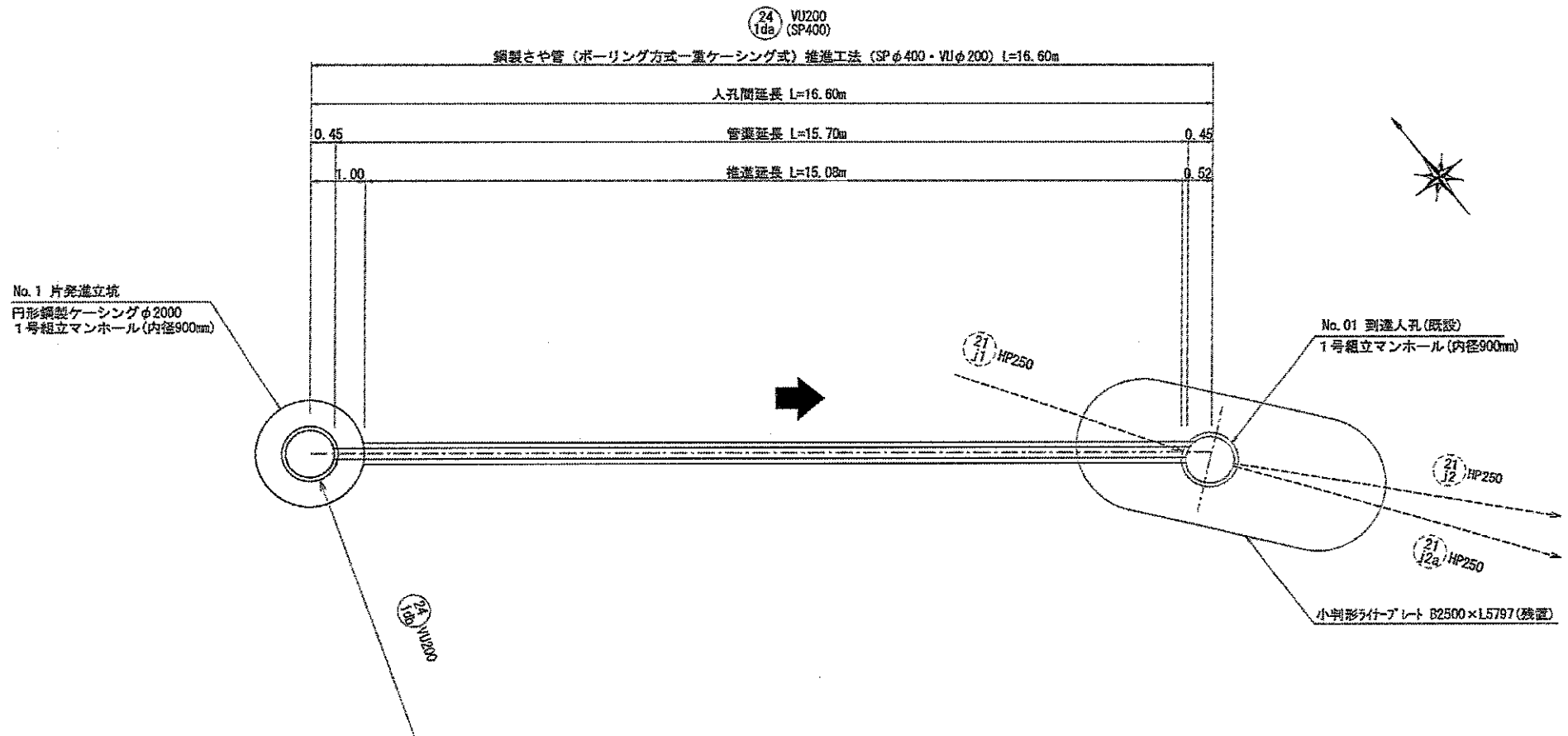
[illegible]

§ 1. 推進工法

1-1. 推進工

(鋼製さや管ボーリング方式)

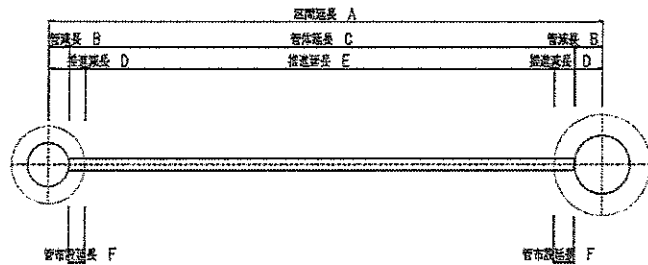
推進工法概要図



鋼製さや管方式 ボーリング方式 一重ケーシング式 推進工法 材料計算書
SPφ400 管推進工 発進立坑 φ2000

路線 番号	人孔 番号	人孔 種別	区間距離 A	管減長 B		管体延長 C=A-B	推進減長 D		推進延長 E=A-D	空 伏 (管布設工) F=D-B	空伏基礎減長 G		空伏 基礎 延長 H=D-G	管 本 数 I = C ÷ L				仮 設 備 工						塩ビ管挿入工 m	中込注入工 m3	残土量 m3	メタルクラウン 個	摘 要
				下流側	上流側		下流側	上流側			下流側	上流側		鍍管 φ400 L = 1.30	VU管 (接着) L = 1.30	カラー φ200 @ 1.30	スパー サー φ200 @ 1.30	坑 口 工	鏡 切 り	推 進 設 備 工	既 設 人 孔 到 達	推 進 設 置 等 掘 換 工	中 込 注 入 設 備 工					
	下流側 上流側	下流側 上流側	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	本	本	個	個	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所						
24-1da	既No.01 No.1	組1号	16.60	0.45	0.45	15.70	0.52	1.00	15.08	0.62	0.52	0.53	0.48	12	13	12	12	1	1	1	1		1	15.08	1.27	1.96	1	
計			16.60			15.70			15.08	0.62			0.48	12	13	12	12	1	1	1	1		1	15.08	1.27	1.96	1	

概略図



管 殘 土 表

VU管 (mm)	鋼管外径 (mm)	鋼管管厚 (mm)	中込め注入量 (m ³ /m)	残土量 (m ³ /m)
φ150 (164)				
φ200 (214)	406.4	7.9	0.084	0.130
φ250 (266)				
φ300 (318)				
φ350 (370)				
φ400 (420)				
φ450 (470)				

1-2. 立坑築造工

(鋼製ケーシングφ2000)

立坑築造工集計表(1/3)

[illegible]

立坑築造工集計表(2/3)

[illegible]

立坑築造工集計表(3/3)

種 目	規 格	単位	No.1								合 計
立坑径		mm	φ2.000								
舗装版破碎工	切断延長	m	7.29								7.29
	撤去面積	m ²	4.01								4.01
舗装復旧工 (県道歩道)	仮表層										
	再生細粒度As 5cm	m ²									
	路盤工 RM-30 10cm	m ²									
舗装復旧工 (県道車道)	仮表層										
	再生密粒度As 5cm	m ²									
	路盤工 RM-30 25cm	m ²									
	路盤工 RM-40 30cm	m ²									
舗装復旧工 (市道)	仮表層										
	再生密粒度As 3cm	m ²	4.01								4.01
	路盤工 RM-30 12cm	m ²	3.14								3.14
	路盤工 RC-40 15cm	m ²	3.14								3.14
埋戻し土量	モルタル	m ³	2.69								2.69
	再生クラッシャー	m ³	5.99								5.99
	流用土[通過時]	m ³									
残土処分	Asガラ	m ³	0.20								0.20
	土砂	m ³	15.89								15.89

1-3. 薬液注入工

立坑築造工数量計算書 (鋼製ケーシング式)

No.1 発進立坑														
掘削深 (H)					掘削土量			控除土量			埋戻		残土処分	
立坑深	根入れ	舗装厚	底盤厚											
① (m)	② (m)	③ (m)	④ (m)		種別	計算	計 (m3)	項目	計算	計 (m3)	(m3)		(m3)	
4.109	0.200	0.050	1.000		As バックホウ	4.01 × 0.050	0.20	As 路盤	4.01 × 0.050 3.14 × 0.250	0.20 0.79	モルタル高さ 1.208 m	As	0.20	
掘削深と舗装厚 H = ① - ③ + ④ = 5.059 m					土砂 バックホウ	3.14 × 0.250	0.79	嵩上げcon	$\pi/4 \times 1.10^2 \times 0.600$	0.57	埋戻工 モルタル 2.69	土砂	15.89	
立坑種別	ケーシング 呼び径 ϕ 厚み t =		2.000 0.012	m m	土砂 バックホウ	3.14 × 4.809	15.10	人孔	直壁部 $\pi/4 \times 1.05^2 \times 2.700$	2.34	埋戻工 RC 5.99			
立坑寸法	内径 外径	ϕ ϕ	2.066 2.090	m m		As	0.20		底版及び深形部 $\pi/4 \times 1.10^2 \times 0.130$	0.12				
掘削面積 (A)	$\pi/4 \times$ 2.000 × 2.000		3.142	m ²		土砂	15.89		調整部 $\pi/4 \times 0.82^2 \times 0.079$	0.04				
ケーシング設置	先頭		1.400	m	計	As+土砂	16.09		斜壁部① $\pi/4 \times 1/2 \times (1.05^2 + 0.82^2) \times (0.679 - 0.379)$	0.21	※埋戻工(モルタル) 3.142 × 1.208 - 0.57 - 0.12 [$\pi/4 \times 1.05^2 \times (1.208 - 0.600 - 0.130)$]			
	中間1		1.300	m	圧入掘削工			底盤Co	$\pi/4 \times 2.00^2 \times 1.000$	3.14				
	中間2		1.300	m	種別	計算	計 (m)	計		7.41	※埋戻工(RC) 16.09 - 7.41 - 2.69			
	最終		1.300	m	粘性土	N ≤ 5	1.000	マンホール形状 組立1号						
ケーシング撤去			1	ヶ所	粘性土	N ≤ 5	0.950	嵩上げcon	外径 ϕ 1.100 m 高さ 0.600					
溶接	6.30	m/ヶ所	3	ヶ所	粘性土	N ≤ 5	0.900	躯体直壁	外径 ϕ 1.050 m 高さ 2.700					
ボルト				ヶ所	粘性土	5 < N ≤ 30		躯体深形	外径 ϕ 1.100 m 高さ					
引抜長				m	粘性土	5 < N ≤ 30		底版	ϕ 1.100 m 高さ 0.130					
スクラップ延長	1.491	m	切断長 =	12.25 m	砂質土	N ≤ 30	0.600	斜壁①	上外径 ϕ 0.820 m 高さ 0.300					
スクラップ	(0.077+0.201) × 94.20 kg/m ² =			0.03 t	砂質土	N ≤ 30	0.400		下外径 ϕ 1.050 m					
	1.491	×	615 kg/m	= 0.92 t	砂質土	N ≤ 30	0.300	斜壁②	上外径 ϕ m 高さ					
	合計			0.95 t	砂質土	N ≤ 30	0.909		下外径 ϕ m					
底スラブコンクリート	2011日推協 立坑編 P147			3.10 m ³	砂質土	30 < N ≤ 50			As+路盤 0.300 m					
スライム処分量	2011日推協 立坑編 P166			1.20 m ³	礫質土	N ≤ 30			調整部高さ GL~斜壁上 0.379 m					
					礫質土	N ≤ 30			舗装下~斜壁上 0.079 m					
円形覆工板	ϕ 2.0用 (1,160kg/組)		1	組	礫質土	30 < N ≤ 50			GL~斜壁下 0.679 m					
舗装版切断長	8 × 2 × 1/2 × 2.20 tan(22.5°) =			7.29 m	礫質土	30 < N ≤ 50								
舗装撤去面積	8 × 1/4 × 2.20 ² tan(22.5°) =			4.01 m ²	合計		5.059							

薬液注入工数量集計表(複相)

昼間

単独事業

種別	規格	単位	数 量												摘 要
			既設No.01 到達人孔 上流坑口	No.1 発進立坑 下流坑口											
削孔長	粘性土	m		2.462											
	砂質土	m		1.350											
	礫質土	m	3.829												
	合計	m	3.829	3.812											
注入長	粘性土 0<N≤4	m		1.200											
	粘性土 4<N≤8	m													
	砂質土 0<N≤10	m		0.300											
	砂質土 10<N≤30	m													
	礫質土 0<N≤50	m	1.500												
	礫質土 50≤N	m													
	合計	m	1.500	1.500											
	土被り長	m	2.329	2.312											
1本当り注入量(一次)		kℓ	0.403	0.400											計 0.803
1本当り注入量(二次)		kℓ	0.202	0.075											計 0.277
注入本数		本	1.00	1.00											
1日当り施工本数		本	8.680	11.650											平均 10.165
型 式			溶液型	溶液型											
															一次合計 0.803 二次合計 0.277

単独事業

薬液注入数量計算書

No.1

既No.01人孔到達 坑口部(上流)

昼間 RC-40埋戻土

項目	細別	算式	単位	数量
注入面積		1.12 (CAD計測)	m ²	1.12
注入本数			本	1.0
土被り長		49.099 - 46.770	m	2.329
削孔長	粘性土		m	
	粘性土		m	
	粘性土		m	
	小計		m	
	砂質土		m	
	砂質土		m	
	砂質土		m	
	小計		m	
	礫質土	49.099 - 45.270	m	3.829
	礫質土		m	
	礫質土		m	
	小計		m	3.829
	合計		m	3.829
			m	
注入長 溶液型	粘性土 0<N≤4		m	
	粘性土 4<N≤8		m	
	小計		m	
	砂質土 0<N≤10		m	
	砂質土 10<N≤30		m	
	小計		m	
	礫質土 0≤N<50	1.500	m	1.500
	礫質土 50≤N		m	
	小計		m	1.500
	合計		m	1.500

No.1発進立坑 坑口部(下流)

昼間 既BorNO.2(S59)

項目	細別	算式	単位	数量
注入面積		1.04 (CAD計測)	m ²	1.04
注入本数			本	1.0
土被り長		49.140 - 46.828	m	2.312
削孔長	粘性土	1.000 + 0.950 + 0.512	m	2.462
	粘性土		m	
	粘性土		m	
	小計		m	2.462
	砂質土	0.650 + 0.400 + 0.300	m	1.350
	砂質土		m	
	砂質土		m	
	小計		m	1.350
	礫質土		m	
	礫質土		m	
	礫質土		m	
	小計		m	
	合計		m	3.812
			m	
注入長 溶液型	粘性土 0<N≤4	0.688 + 0.512	m	1.200
	粘性土 4<N≤8		m	
	小計		m	1.200
	砂質土 0<N≤10	0.300	m	0.300
	砂質土 10<N≤30		m	
	小計		m	0.300
	礫質土 0≤N<50		m	
	礫質土 50≤N		m	
	小計		m	
	合計		m	1.500

薬液注入工 二重管ストレーナ(複相式) 注入量の計算

既No.01人孔到達 坑口部(上流) (複相式)

土 質	N 値		間隙率 β (%)	注 入 充てん率 α (%)	注入率 (%)	注 入 比 率 瞬結材 : 緩結材	一次注入率 (%)	二次注入率 (%)
粘性土	a	緩 い ~ 中 位 0 ~ 4	70	40	28.0	1 : 0	28.00	—
	b	中 位 ~ 締 った 4 ~ 8	60	40	24.0	1 : 1	12.0	12.0
砂質土	c	緩 い 0 ~ 10	45	90	40.5	1 : 1.5	16.2	24.3
	d	中 位 10 ~ 30	45	90	40.5	1 : 2.5	11.6	28.9
	e	締 った 30 以上	35	90	31.5	1 : 3.5	7.0	24.5
砂礫土	f	緩 い ~ 中 位 0 ~ 50	40	90	36.0	1 : 0.5	24.0	12.0
	g	中 位 ~ 締 った 50 以上	35	90	31.5	1 : 1.5	12.6	18.9

1. 注 入 量

土 質	削孔長 L	N 値	① 注入面積	② 注入高 L1	③=①×② 対象土量	控除量	④ ⑤ 注 入 率 (%)		③×④ ③×⑤ 注 入 量 (ℓ)	
							一次注入	二次注入	一次注入 (Q1)	二次注入 (Q2)
粘性土	a		1.12				—	—	—	—
	b						—	—	—	—
砂質土	c						—	—	—	—
	d						—	—	—	—
	e						—	—	—	—
砂礫土	f	3.829		1.500	1.68		24.00	12.00	403	202
	g						—	—	—	—
小 計		3.829		1.500	1.68				403	202
			注入本数	1 本				計/注入本数	⑦ ⑧	403 202

2. 1本当りの施工時間

T1 : 1本当りの準備時間 (分/本) = 14.00 (分/本)

T2 : 1本当りの削孔時間 (分/本) = Σ (γ1 × L) γ1:各土質毎の削孔の単位作業時間 (ℓ/m)
削孔の単位作業時間 L:各土質毎の削孔長 (m)

土 質	粘性土	砂質土	礫質土
γ1	4.0	5.0	8.0

= 4.0 × + 5.0 × + 8.0 × 3.829 = 30.63 (分/本)

T3 : 1本当りの注入時間 (分/本) = (⑦ + ⑧) ÷ 16 (ℓ/min)
= (403 + 202) ÷ 16 = 37.81 (分/本)

T4 : 1本当りの無注入引抜時間 (分/本) = γ2 × L2 γ2:土被り引抜の単位作業時間 (ℓ/m)
2.0 × (3.829 - 1.50) = 4.66 (分/本) L2:土被り長(L-L1)

Ts : 1本当りの施工時間 (分/本) = T1 + T2 + T3 + T4 = 87.10 (分/本)

3. 1日当りの注入本数 (日/本) N = 60 × H ÷ Ts × 2 H:注入設備の1日当り実作業時間で6.3時間とする。
60 × 6.3 ÷ 87.10 × 2.0 = 8.68 (日/本)

薬液注入工 二重管ストレーナ(複相式) 注入量の計算

No.1発進立坑 坑口部(下流) (複相式)

土質	N 値			間隙率 β (%)	注 入 充てん率 α (%)	注入率 (%)	注 入 比 率 瞬結材 : 緩結材	一次注入率 (%)	二次注入率 (%)
	a	緩 い ~ 中 位	0 ~ 4	70	40	28.0	1 : 0	28.00	
粘性土	b	中 位 ~ 締 った	4 ~ 8	60	40	24.0	1 : 1	12.0	12.0
	c	緩 い	0 ~ 10	45	90	40.5	1 : 1.5	16.2	24.3
砂質土	d	中 位	10 ~ 30	45	90	40.5	1 : 2.5	11.6	28.9
	e	締 った	30 以上	35	90	31.5	1 : 3.5	7.0	24.5
砂礫土	f	緩 い ~ 中 位	0 ~ 50	40	90	36.0	1 : 0.5	24.0	12.0
	g	中 位 ~ 締 った	50 以上	35	90	31.5	1 : 1.5	12.6	18.9

1. 注 入 量

土質	削孔長 L	N 値	① 注入面積	② 注入高 L1	③=①×② 対象土量	控除量	④ ⑤ 注 入 率 (%)		③×④ ③×⑤ 注 入 量 (ℓ)	
							一次注入	二次注入	一次注入 (Q1)	二次注入 (Q2)
粘性土	a	3	1.04	1.200	1.25		28.00	-	350	-
	b						-	-	-	-
砂質土	c	3		0.300	0.31		16.20	24.30	50	75
	d						-	-	-	-
砂礫土	e						-	-	-	-
	f						-	-	-	-
小 計	g						-	-	-	-
				1.500	1.56				400	75
		注入本数	1 本			計/注入本数	⑦	⑧	400	75

2. 1本当りの施工時間

$$T1 : 1本当りの準備時間 \quad (\text{分/本}) = 14.00 \quad (\text{分/本})$$

$$T2 : 1本当りの削孔時間 \quad (\text{分/本}) = \sum (\gamma_1 \times L)$$

γ_1 :各土質毎の削孔の単位作業時間 (ℓ/m)
 L :各土質毎の削孔長 (m)

土質	粘性土	砂質土	礫質土
γ_1	4.0	5.0	8.0

$$= \frac{4.0}{\gamma_1} \times 2.462 + \frac{5.0}{\gamma_1} \times 1.350 + \frac{8.0}{\gamma_1} \times \dots = 16.60 \quad (\text{分/本})$$

$$T3 : 1本当りの注入時間 \quad (\text{分/本}) = \frac{(\text{⑦} + \text{⑧})}{16 \text{ (ℓ/min)}} = \frac{(400 + 75)}{16} = 29.69 \quad (\text{分/本})$$

$$T4 : 1本当りの無注入引抜時間 \quad (\text{分/本}) = \gamma_2 \times L_2$$

γ_2 :土被り引抜の単位作業時間 (ℓ/m)
 L_2 :土被り長(L-L1)

$$= 2.0 \times (3.812 - 1.50) = 4.62 \quad (\text{分/本})$$

$$Ts : 1本当りの施工時間 \quad (\text{分/本}) = T1 + T2 + T3 + T4 = 64.91 \quad (\text{分/本})$$

3. 1日当りの注入本数

$$N = \frac{60 \times H}{Ts \times 2} = \frac{60 \times 6.3}{64.91 \times 2.0} = 11.65 \quad (\text{日/本})$$

H:注入設備の1日当り実作業時間で6.3時間とする。

1-4. 舗装工

舗装工数量計算書

市道等
単独事業

種別	規格	計 算 式	単位	数量
舗装切断工 立坑築造時	As5cm	立坑築造工において計上 L= 7.29	m	7.29
舗装破碎工 仮復旧時	As5cm	A= 4.01	m2	4.01
舗装殻処分工 仮復旧時	Asガラ t=5cm	V= 4.01 × 0.05	m3	0.20
仮復旧工				
表層工 立坑築造時	再生密粒As 3cm	立坑築造工において計上 4.01 - 0.53 × 1ヶ所	m2	3.48
上層路盤工 立坑築造時	上層(RM-30) 12cm	立坑築造工において計上 3.14 - 0.53 × 1ヶ所	m2	2.61
下層路盤工 立坑築造時	下層(RC-40) 15cm	立坑築造工において計上 3.14 - 0.53 × 1ヶ所	m2	2.61
本復旧工				
表層工	再生密粒As 5cm	開削工法で計上	m2	—
路盤工	上層(RM-30) 10cm	開削工法で計上	m2	—
路盤工	下層(RC-40) 15cm	開削工法で計上	m2	—
路盤すきとり	t=2cm	開削工法で計上	m3	—
不陸整正	補足材(RM-30) t=3cm	開削工法で計上	m2	—

§ 2. 開削工法

2-1. 数量総括表

数量総括表(1-8)

单独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
φ 200mm管布設工	区間延長		m	83.50	
	掘削工	機械掘削	m ³	185.47	
		人力掘削	//		
	埋戻工	RC-40	//	124.87	
		流用土	//		
	砂基礎工		//	36.82	
	残土処分工		//	185.47	
	管布設工	VU φ 200	m	81.40	
	硬質塩化ビニール管	直 管VU φ 200	本	20.4	
	土留め工	アルミ矢板 H=2.00m 1 段梁	m		
		アルミ矢板 H=2.50m 1 段梁	m		
		アルミ矢板 H=2.50m 2 段梁	m	41.00	
		アルミ矢板 H=3.00m 2 段梁	m	42.50	
		アルミ矢板 H=3.50m 2 段梁	m		
		アルミ矢板 H=4.00m 2 段梁	m		
	埋設標示シート		m	81.40	

数量總括表(2-8)

単独事業

[illegible]

数量総括表(3-8)

単独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
1号組立人孔	底版ブロック	P	個		
		P B	//	4	
	躯体ブロック	900×600	//		
		900×900	//	1	
		900×1200	//	1	
		900×1500	//	1	
		900×1800	//	1	
	直壁ブロック	900×300	//		
		900×600	//		
		900×900	//	1	
		900×1200	//		
		900×1500	//		
		900×1800	//		
	斜壁ブロック	600×900×300	//	1	
		600×900×450	//	1	
		600×900×600	//	2	
	床版ブロック		//		

数量総括表(4-8)

単独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
1号組立人孔	調整リング	600×50	個		
		600×100	//	4	
		600×150	//	2	
	無収縮モルタル		袋	4	
	鉄 蓋	T-25t	組		
		T-14t	//	4	
	可とう性継手	推進用φ200	個	1	
		締付型φ200	//		
		貼付型φ150	//		
		貼付型φ200	//	6	
	削 孔	φ100	箇所		
		φ150	//		
		φ200	//	3	

数量総括表(5-8)

単独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
φ 300塩ビ人孔	立ち上げ管	φ 300	本	0.4	
	自在継手	φ 200	個	1	
	塩ビ支管	φ 200	〃		
		φ 150	〃		
	異径ソケット	200×150	〃		
	キャップ	φ 200	〃		
	保護鉄蓋	T-14	〃	1	
	沈下防止板		〃	1	
	内蓋		〃	1	
	インパート	15° 左	〃	1	

数量総括表(6-8)

単独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
内副管	直管	プレ-エント φ 150mm	本	0.09	
	曲管	45°	個		
	〃	90°	〃		
	内副管用 マンホール継手	組立 2 号用 200-150	〃		
	内副管用 マンホール継手	組立 1 号用 200-150	〃	1	
	固定金具	φ 150用	〃		
外副管	直管	プレ-エント φ 150mm	本		
	曲管	45°	個		
	〃	90°	〃	1	
	外副管用 90° 支管	200-150	〃		
	接着カラー	φ 150用	〃		
	可とう性 マンホール継手	貼付型 φ 150用	〃		
	砂埋戻し	砂基礎	m3		

単独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
汚水樹設置工	設置箇所数		箇所	5	
	掘削工	機械	m3	6.0	
		人力	m3	5.0	
	埋戻工	RC-40	m3	8.5	
		再生砂	m3	0.4	
	残土処分		m3	11.0	
	200マルチンバート		//	2	
	300マルチンバート		//	3	
	ドロップ インバート		//		
	樹蓋	直接型 200ミカゲ	個	2	
		直接型 200铸铁	//		
		直接型 300ミカゲ	//		
		直接型 300铸铁	//	3	
		ハット型铸铁蓋	//		
	土留め工	アルミ矢板 H=2.00m 1 段梁	m		
		アルミ矢板 H=2.50m 1 段梁	m		
		アルミ矢板 H=2.50m 2段梁	m	8.98	

単独事業

工 種	種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
舗 装 工	舗装切断工	As t=5cm	m	183.1	
	舗装破壊	As t=5cm	m ²	359.3	82.2+85.7 +192.2
	仮復旧工	As t=5cm	m ²	81.4	
	路 盤 工	上層(RM-30) t=10cm	m ²	81.4	
		下層(RC-40) t=15cm	m ²	81.4	
	不陸整正	補足材3cm	m ²	193.0	
	路盤すきとり	t=2cm	m ³	16.8	
	本復旧工	As t=5cm	m ²	277.9	
	舗装ガラ処分	A s ガラ	m ³	16.3	
	路面標示工	外側線 実線 白色 w=15cm	m	8.1	

2-2. 管布設工

BH=0.20

単独事業

[illegible]

BH=0.20

掘削土量

単独事業

[illegible]

2-3. 組立 1 号マンホール設置工

1号組立マンホール集計表

工種	規格	No. 1	No. 2	No. 4	最終樹⑤	単位	合計
人孔諸元	人孔深	3.209	2.216	1.778	1.700	m	(N=4) 平均 2.23
調整工	ハイジャスター	59 1	16 1	28 1	50 1	袋	平均 38mm 4
蓋+受け枠	T-25	-	-	-	-	組	-
	T-14	1	1	1	1	組	4
調整リング	H=50	-	-	-	-	個	-
	H=100	2	-	-	2	個	4
	H=150	-	1	1	-	個	2
斜壁ﾌﾞﾛｯｸ	600×900 H=300	1	-	-	-	個	1
	600×900 H=450	-	-	1	-	個	1
	600×900 H=600	-	1	-	1	個	2
直壁ﾌﾞﾛｯｸ(Ⅰ種)	900×900 H=300	-	-	-	-	個	-
	900×900 H=600	-	-	-	-	個	-
	900×900 H=900	1	-	-	-	個	1
	900×900 H=1200	-	-	-	-	個	-
	900×900 H=1500	-	-	-	-	個	-
	900×900 H=1800	-	-	-	-	個	-
躯体ﾌﾞﾛｯｸ(Ⅰ種)	900×900 H=600	-	-	-	-	個	-
	900×900 H=900	-	-	-	1	個	1
	900×900 H=1200	-	-	1	-	個	1
	900×900 H=1500	-	1	-	-	個	1
	900×900 H=1800	1	-	-	-	個	1
底版ﾌﾞﾛｯｸ	H=130	1	1	1	1	個	4
可とう性継手	推進用 φ200	1	-	-	-	個	1
	貼付型 φ150	-	-	-	-	個	-
	貼付型 φ200	1	2	2	1	個	6
削孔工	φ100	-	-	-	-	箇所	-
	φ150	-	-	-	-	箇所	-
	φ200	1	1	1	-	箇所	3
底部工	1号組立マンホール	1	1	1	1	箇所	4

(1号マンホール)

マンホール計算書

記号 マン ホール 番号	マン ホール 深 mm	流出管		流入管			副管			調整 高 mm	角 度 の 略 図	ブロック類																蓋 受 枠 120 個	可とう性継手			単独事業										
		管種 mm	径 mm	管 種	管底高 m	落 差 m	角 度 度	管 種	落 差 m			角 度 度	底版		躯体ブロック M1B						直壁 M1S						斜壁 M1T				調整リング MR				φ200 個	φ150 個	φ200 個	削孔				
													P 個	PB 個	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	30 個	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	30 個	45 個		60 個	TP 個	5 個	10 個	15 個	φ100 箇所				φ150 箇所	φ200 箇所			
																																								管所		
24-1da No.1	3,209	VU200 45.931	200	VU	46.584	0.653		150	VU	0.653		↑ ○		1														1	1	1				1			1					
新設 No.2	2,216	VU 200 46.796	200	VU	46.816	0.020	162					↑ ○	1				1										1		1				2			1						
新設 No.4	1,778	VU 200 47.090										↑ ○	1			1										1			1	1	1			2			1					
福井宅 最終棟⑤	1,700	VU200 47.170	100	VU	47.389	0.219						↑ ○	1		1												1				2	1	1			1						
												↑ ○																														
												↑ ○																														
												↑ ○																														
												↑ ○																														
												↑ ○																														
小計1号													4		1	1	1	1		1					1	1	2		4	2	4	4	1						3			
合計1号													4		1	1	1	1		1					1	1	2		4	2	4	4	1									3

副管材料集計表		単独事業	
No. 1 内副管（本管φ200 H=0.653m）			
名 称	規 格	数 量	単 位
プレーンエンド直管	φ150mm (0.653 - 0.306) /4.0	0.09	本
	落差内のStep:S 0.000		
貼付型内副管用 マンホール継手	組立1号用 φ200×φ150mm	1	本
90度曲管	φ150mm	1	本
カラー	φ150mm		本
縦管止金具	φ150mm		ヶ所
踊り場削孔	φ150mm		ヶ所
内副管（本管φ200 H=0.000m）			
名 称	規 格	数 量	単 位
プレーンエンド直管	φ100mm (-) /4.0		本
	落差内のStep:S		
貼付型内副管用 マンホール継手	組立1号用 φ150×φ100mm		本
90度曲管	φ100mm		本
カラー	φ100mm		本
縦管止金具	φ100mm		ヶ所
踊り場削孔	φ100mm		ヶ所

2-4. 塩ビ小口径マンホール設置工

塩ビ小口径マンホール計算書

[illegible]

0.4 (本)

2-5. 汚水枳及び取付管工

汚水樹集計表

単独事業
No. 1

号線	人 孔 No.	樹番号 世帯者名 (現況)	塩ビ樹 (種別)	中 心 延 長	掘 削 延 長	自在 支管	自在 曲管	管径	汚水樹 深	掘削深	汚水樹種類			駐車場 区 分 1を入力	蓋					備 考
			mm	m	m	個	個	mm	m	m	200mm インパ-ト 個	300mm インパ-ト 個	ド-ロップ インパ-ト 個		直接型 ミカ 個	200 鋳鉄 個	直接型 ミカ 個	300 鋳鉄 個	ハット型 鋳鉄 個	
24-1db	No. 1 ~ No. 2	1_1 株式会社〆 枋/地所1	300	1.80	1.48	1	1	150	1.70	1.90		1		1				1		矢板長 H=2.5m
24-1db	No. 1 ~ No. 2	1_2 株式会社〆 枋/地所2	300	2.20	1.88	1	1	150	1.80	2.00		1		1				1		矢板長 H=2.5m
24-1db	No. 1 ~ No. 2	2 松塚豊茂	300	2.30	1.98	1	1	150	1.80	2.00		1		1				1		矢板長 H=2.5m
24-1db	No. 2 ~ No. 3	3 橋本周司	200	2.10	1.73	1	1	150	1.40	1.60	1				1					矢板長 H=2.5m
24-1db	No. 3 ~ No. 4	4 藤田正信	200	2.30	1.93	1	1	150	1.10	1.30	1				1					
24-1db	No. 3 ~ No. 4	5 福井雄一, 康二																		取付管推進工で 別途計上
		小 計		10.70	8.98	5	5				2	3			2			3		
		合 計		10.70	8.98	5	5				2	3			2			3		

汚水樹取付管計算書 (1)

単独事業

塩ビ製汚水樹 φ200mm
硬質塩化ビニル管 φ150 (取付管)

種 別	数 量	単 位
掘 削 工	2.193	m ³
埋戻工 (再生CR)	1.703	m ³
埋戻工 (砂)	0.365	m ³
残土処理工	2.193	m ³
平均掘削深	1.453	m
平均掘削幅	0.841	m
平均掘削長	1.795	m
管布設延長	2.010	m
平均汚水樹深	1.560	m
樹 径	0.260	m
埋 戻 工	管控除	樹控除
	0.042	0.083

管径	外径(m)
φ150	0.164
φ200	0.214
φ250	0.266
φ300	0.318

$$\text{平均掘削深} = \{ \text{本管土被りの平均} + \text{汚水樹掘削深の平均} \} \times 1/2 \\ \{ 1.146 + 1.760 \} \times 1/2 = 1.453 \quad \text{m}$$

$$\text{平均掘削長} = \{ \text{中心距離の平均} + \text{樹径の平均} / 2 - \text{本管掘削幅の平均} / 2 \} \\ \{ 2.140 + 0.260 \times 1/2 - 0.950 \times 1/2 \} = 1.795 \quad \text{m}$$

$$\text{平均掘削幅} = \{ \text{平均掘削深} \times \text{ころび} + \text{取付管開削床幅} \} \\ \{ 1.453 \times 0.2 + 0.55 \} = 0.841 \quad \text{m}$$

$$\text{平均管布設長} = \{ \text{中心距離の平均} - \text{樹径の平均} / 2 \} \\ \{ 2.140 - 0.260 \times 1/2 \} = 2.010 \quad \text{m}$$

汚水樹取付管計算書(2)

単独事業

塩ビ製汚水樹φ200mm
硬質塩化ビニル管φ150 (取付管)

$$\text{プレーンエンド直管本数} = 2.010 \times 5 \div 4.00 = 2.5 \text{ 本}$$

$$\begin{aligned} \text{掘削量及び残土量} &= \text{平均掘削深} \times \text{平均掘削幅} \times \text{平均掘削長} \\ &= 1.453 \times 0.841 \times 1.795 = 2.193 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{取付管控除} &= \text{取付管断面積} \times \text{管布設延長} \\ &= 0.021 \times 2.010 = 0.042 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{汚水樹控除} &= \frac{\pi}{4} \times \text{樹径の平均}^2 \times \text{平均汚水樹深} \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.260^2 \times 1.560 = 0.083 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋め戻し総量} &= \text{平均掘削量} - \text{管控除} - \text{樹控除} \\ &= 2.193 - 0.042 - 0.083 = 2.068 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋め戻し(砂)} &= \text{平均砂埋め戻し幅} \times \text{埋め戻し高さ} \times \text{平均掘削長} - \text{管控除} \\ &= \{ 0.55 + (0.2 + 0.164) \times 0.2 \} \times (0.2 + 0.164) \times 1.795 - 0.042 \\ &= 0.365 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋め戻し(再生CR)} &= \text{埋め戻し総量} - \text{埋め戻し(砂)} \\ &= 2.068 - 0.365 = 1.703 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

汚水樹取付管計算書(3)

単独事業

汚水樹設置高さ集計表

汚水樹深さ (H)	箇所数
$0.80 \leq H \leq 1.00\text{m}$	
$1.00 < H \leq 1.50\text{m}$	2
$H > 1.50\text{m}$	3
合計	5

汚水樹材料集計表

汚水樹種類	材料高さ	樹径	個数
フリーインバート樹	H=800	φ 200	
	H=1000	φ 200	
	H=1200	φ 200	1
	H=1400	φ 200	1
	H=1600	φ 300	
	H=1800	φ 300	3
	H=2000	φ 300	
ドロップ樹	H=800	φ 200	
		合計	5

※平均樹基礎面積

$$(0.30 \times 0.30 \times 3 + 0.45 \times 0.45 \times 0) / 5 = 0.09 (\text{m}^2)$$

汚水枳取付管明細書

単独事業

枳番号 世帯者名	人孔区間	本管径 (mm)	掘削幅 (m)	汚水枳深 (m)	掘削深 (m)	設置箇所 (箇所)	中心距離 (m)	枳 径 (m)	上流土被り (m)	下流土被り (m)	平均土被り (m)
1_1 株式会社〆〆〆地所1	No. 1～2	VU200	0.95	1.70	1.90	1	1.80	0.30	1.053	1.141	1.097
1_2 株式会社〆〆〆地所2	No. 1～2	VU200	0.95	1.80	2.00	1	2.20	0.30	1.073	1.125	1.099
2 松塚豊茂	No. 1～2	VU200	0.95	1.80	2.00	1	2.30	0.30	1.233	1.266	1.250
3 橋本周司	No. 2～3	VU200	0.95	1.40	1.60	1	2.10	0.20	1.243	1.334	1.289
4 藤田正信	No. 3～4	VU200	0.95	1.10	1.30	1	2.30	0.20	0.943	1.046	0.995
小計			4.75	7.80	8.80	5	10.70	1.30			5.730
合計			4.75	7.80	8.80	5	10.70	1.30			5.730
平均			0.950	1.560	1.760		2.140	0.260			1.146

2-6. 舗装工

舗装工計算書(1/2)						単独事業
種 別	形状寸法	計 算 式			単位	数 量
<舗装切断>						
本管部	As t=5cm	83.50 × 2			m	167.0
取付管部	As t=5cm	(1.80 - 1.0) × 2.0 × 5ヶ所			m	8.0
本復旧時	As t=5cm	舗装復旧平面図・求積図より 5.06 + 3.06			m	8.1
	合 計				m	183.1
<仮復旧工>						
表層工	再生密粒As t=3cm	開削土量計算書より 2ヶ所 - 0.14 × 79.33 - 0.53 × 1ヶ所			m ²	78.1
	取付管部 再生密粒As t=3cm	(1.80 - 1.0) × 0.84 × 5ヶ所			m ²	3.3
	合 計				m ²	81.4
上層路盤工	上層(RM-30) t=12cm				m ²	81.4
下層路盤工	下層(RC-40) t=15cm				m ²	81.4
<本復旧工>						
表層工	再生密粒As t=5cm	舗装復旧平面図・求積図より 3ヶ所 - 0.14 × 279.64 - 0.53 × 1ヶ所			m ²	277.9
<路盤工>						
開削工部 及び推進工部	上層(RM-30) t=10cm				m ²	—
	下層(RC-40) t=15cm				m ²	—
<路盤すきとり>						
	t=2cm	開削部仮復旧 推進部仮復旧 (81.4 + 2.6) × 0.20			m ³	16.8
<不陸整正>						
	補足材(RM-30) t=3cm	開削工部 推進工部 277.9 - 81.4 - 3.5			m ²	193.0
<舗装版破碎積込>						
仮復旧時	As t=5cm				m ²	81.4
	As t=3cm	開削工部 推進工部 81.4 + 3.5 【仮復旧部】				84.9
本復旧時	As t=5cm	開削工部 推進工部 277.9 - 81.4 - 3.5 【影響部】			m ²	193.0
<舗装殻処分工>						
仮復旧時	t=5cm	81.40 × 0.05			m ³	4.1
	t=3cm	84.90 × 0.03				2.5
本復旧時	t=5cm	193.00 × 0.05			m ³	9.7
	合 計				m ³	16.3

[illegible]

単独事業

舗装面積計算書(As)

単独事業

番号	a(m)	b(m)	c(m)	s	A(m2)		
1	5.06	2.46	4.58	6.05	5.62		
2	4.58	3.20	4.51	6.15	6.80		
3	3.27	1.68	3.11	4.03	2.57		
4	3.11	0.45	3.50	3.53	0.37		
5	3.50	1.34	3.79	4.32	2.34		
6	3.79	3.79	4.11	5.85	6.54		
7	4.11	9.81	8.27	11.10	16.77		
8	8.27	4.06	4.76	8.55	6.32		
9	4.76	16.28	13.28	17.16	26.95		
10	13.28	5.80	7.82	13.45	9.92		
11	7.82	5.33	3.83	8.49	9.15		
12	3.83	10.03	12.18	13.02	17.34		
13	12.18	8.80	4.39	12.69	14.37		
14	4.39	4.85	3.82	6.53	7.98		
15	3.82	5.24	4.54	6.80	8.45		
16	4.54	2.20	3.44	5.09	3.65		
17	3.44	1.26	3.77	4.24	2.16		
18	3.77	1.46	3.31	4.27	2.40		
19	3.31	3.19	4.43	5.47	5.27		
20	4.43	0.53	4.04	4.50	0.76		
21	4.04	1.39	3.24	4.34	2.03		
22	3.24	3.19	5.29	5.86	4.83		
23	5.29	13.00	9.30	13.80	20.48		
24	9.30	5.72	4.34	9.68	8.82		
25	4.34	3.72	3.19	5.63	5.79		
26	3.19	0.86	3.09	3.57	1.33		
27	3.09	1.58	3.50	4.09	2.44		
28	3.50	2.69	3.19	4.69	4.09		
29	3.19	1.95	3.43	4.29	3.06		
30	3.43	0.57	3.23	3.62	0.89		
31	3.23	5.12	6.74	7.55	7.97		
32	6.74	6.80	3.26	8.40	10.71		
33	3.26	2.40	3.56	4.61	3.80		
34	3.56	4.95	4.45	6.48	7.67		
35	4.45	6.03	4.29	7.39	9.53		
36	4.29	5.18	3.83	6.65	8.07		
37	3.83	2.03	5.26	5.56	3.19		
38	5.26	5.75	3.44	7.23	8.90		
39	3.44	4.16	4.00	5.80	6.36		
40	4.00	2.58	3.06	4.82	3.95		
				計(m2)	279.64		
控除 (小口径人孔) $\pi/4 \times 0.42^2 \times 1 \text{箇所} =$ 0.14 (m2)							
(1号組立人孔) $\pi/4 \times 0.82^2 \times 3 \text{箇所} =$ 1.58 (m2)							
面積計(m ²)						277.92	

2-7. 家屋調査工

家屋調査調書

単独事業

[illegible]

§ 3. 取付管推進工法

3-1. 取付管推進工 (鋼製さや管ボーリング方式)

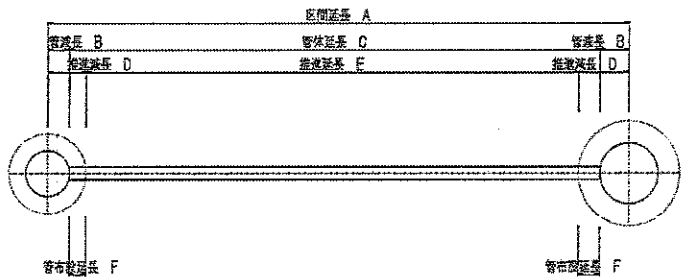
[illegible]

鋼製さや管方式 ボーリング方式 一重ケーシング式 推進工法 材料計算書
SP φ300 管推進工 発進立坑 1665×1665

【福井宅】

路線 番号	人孔 番号	人孔 種別	区間距離 A	管減長 B		管体延長 C=A-B	推進減長 D		推進延長 (管布設工) E=A-D	空 伏 (管布設工) F=D-B	空伏基礎減長 G		空伏基礎 延長 H=D-G	管 本 数 I = C ÷ L				仮 設 備 工						塩ビ管挿入工 m	中込注入工 m3	残土量 m3	メタルクラウン 個	摘 要		
				下流側	上流側		下流側	上流側			下流側	上流側		鋼管 φ300 L=	VU管 (接着) L=	カラー φ200 @ 1.30	スペー サー φ200 @ 1.30	坑口工	鏡切り	推進設備工	既設人孔到達	推進設備等取換工	中込注入設備工							
	下流側 上流側	下流側 上流側	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	本	本	個	個	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	m	m3	m3	個				
汚水最終樹⑤ →No.4組立1号	No.4 最終樹⑤	組立1号	4.20	0.45	0.45	3.30	0.83	0.83	2.54	0.76	0.53	0.53	0.60	2	3	2	2	(数量損失0)	2	(数量損失0)	2	1			1	2.54	0.09	0.20	1	
計			4.20			3.30			2.54	0.76			0.60	2	3	2	2	2	2	1		1	2.54	0.09	0.20	1				

概略図



管 残 土 表

VU管 (mm)	鋼管外径 (mm)	鋼管管厚 (mm)	中込め注入量 (m3/m)	残土量 (m3/m)
φ150 (164)	267.4	6.6	0.030	0.056
φ200 (214)	318.5	6.9	0.037	0.080
φ250 (266)				
φ300 (318)				
φ350 (370)				
φ400 (420)				
φ450 (470)				

3-2. 立坑築造工 (輕量鋼矢板立坑)

取付推進立坑（軽量鋼矢板建込）集計表

No. _____

【福井宅】

工種	規格	汚水 最終樹⑤					単位	数量
舗装版撤去工								
舗装切断工	As t=5cm						m	
舗装取壊し工	As t=5cm						m2	
ガラ処分工	As						m3	
土工								
立坑掘削工	機械BH山0.28m3	6.10					m3	6.10
碎石基礎工	RC-40,t=20cm	2.77					m2	2.77
埋戻工	砂						m3	
	碎石	4.03					m3	4.03
発生土処分		6.10					m3	6.10
土留工								
土留工	軽量鋼矢板 L=2.50m	3.33					m	3.33
支保工	2段	3.33					m	3.33
	軽量鋼矢板 L=2.50m	0.986					t	0.986
鏡切工		1.32					m	1.32
立坑内管布設工	VU φ 200	0.77					m	0.77
舗装復旧工								
表層工	As t=5cm						m2	
路盤工	上層路盤 t=10cm						m2	
	下層路盤 t=15cm						m2	

【汚水最終柵⑤ 1号組立マンホール】

工 種	算 式	単位	数 量
立坑築造工	$A = 1.665 \times 1.665 = 2.772$		
軽量鋼矢板			
舗装版撤去工			
舗装切断工			
As t=5cm	$(\quad + \quad) \times 2 =$	m	
舗装取壊し工			
As t=5cm	$A =$	m^2	
ガラ処分			
As t=5cm	$\times$	m^3	
立坑掘削工	掘削深 舗装厚 立坑面積		
BH山0.28m3	$(2.200 - \quad) \times 2.772 = 6.098$	m^3	6.10
碎石基礎工	$A = 1.665 \times 1.665 = 2.772$		
(RC-40,t=20cm)		m^2	2.77
埋戻工			
碎石埋戻	掘削深 碎石基礎厚 埋戻高		
	$2.200 - 0.20 - \quad = 2.000$		
	埋戻高 立坑面積		
	$2.000 \times 2.772 = 5.544$		
	底版		
	$\pi/4 \times 1.100^2 \times 0.130 \times 1 = -0.124$		
	躯体・直壁		
	$\pi/4 \times 1.050^2 \times 0.900 \times 1 = -0.779$		
	斜壁		
	$\pi/8 \times (0.82^2 + 1.05^2) \times 0.600 \times 1 = -0.418$		
	蓋・調整 0.370 - = 0.370		
	$\pi/4 \times 0.820^2 \times 0.370 \times 1 = -0.195$		
計	$= 4.028$	m^3	4.03
発生土処分工		m^3	6.10

【福井宅】

[illegible]