R7嶺井土改1号~高俣線(その2) 道路改良工事

資井土改1号~高俣線		数 量 総 括 NO, 36 + 8. 4652		
名 称	規格	算 	数量	単位
土 工				
			150	
切 土	BH 0.80 m3	別紙計算書より		m
			10	
埋戻し	(C)	n		//
	DT 10.0 t	150 + 0 -(0 + 10)/ 0.9	139	
土砂運搬、処分	L=9.5km以下			"
浦装工				
	車 道		410	
表 層 工	t= 5 cm	舗装調書より		n
	歩 道		58	
表 層 工	t= 4 cm	IJ		1)
	歩道乗入		11	
JJ	t= 5 cm	n		1.
路盤工				
	RM-40		410	
上層路盤工	t= 15 cm	舗装調書より		n
	RC-40		410	
下層路盤工	t= 35 cm	II		J.
	一般部		58	
歩道路盤工	t= 10 cm	п		J.
	乗入部		11	
上層路盤工	t= 10 cm	n		1)
	乗入部		11	
下層路盤工	t= 15 cm	n .		J.
	ント20.0kg/m ²	410.0 - 111.6	300	
路床安定処理工	t = 40 cm	II		,
摺付仮舗装工				
	車道		50	
仮舗装	3cm	舗装調書より		m
			50	
路盤不陸整正		П		1)

領井工以1万~尚保/		郊		小小	1口	NO, 30 + 8.405∼	NO, 38 + 0.	000
名称	規格		算			式	数量	単位
排水工		排水工調書	より					
K1 型 側 溝	管渠型側溝 勾配300A	4. 2					4	l m
III 主 网 再	管渠型側溝	1.4 +	9.7 +	23.0 +	13. 3		47	
K3 型 側 溝	フラット300A							"
	管渠型側溝	2.0					4	2
K4 型 側 溝	フラット・グ レーチング							IJ
	管渠型側溝	3.8 +	9. 7				14	
K5 型 側 溝	フラット・オールク・レーチンク・							"
vo Hil Ind N#	管渠型側溝	19.8					20	
K6 型 側 溝	埋設・横断用							11
		3.7 +	4.2 +	6. 6			15	5
L1 型 側 溝		10.0					16	m
L2 型 側 溝		13. 0					15	"
L2 空 侧 再								, ,,
0 日 年 1 世		1. 0					:	
2号集水桝		1.0					:	
3号集水桝		1.0						"
4 号集水桝							-	"
縁 石 工	A IFF	縁石工調書	より				1/	7
縁石工(A)	A種 本体	16.8					17	m
//水/日土 (A)	A種	2.4					4	
縁石工 (B)	乗入左右	*						,,,
	A種	18. 3					18	3
縁石工 (C)	乗入中間							"
地先境界		8.4					8	3
ブロック (A)	120×120							JJ
反面領土			武约 学勿应	F In				
区画線工		平面凶、区 32.7 +	画線詳細図。 24.8	より			58	2
実線	15cm	34.7 +	44.0				96	m
<i>2</i> \ <i>10</i> \ <i>1</i>	10011	10.0					10	
破線	15cm	-						,,,

数 量 総 括 嶺井土改1号~高俣線 No, $36 + 8.465 \sim No, 38 + 0.000$ 算 単位 称 規 格 式 数量 名 撤去工 242 撤去工調書より A s 舗装版破砕工 t=5cm $m^{\!\!\!2}$ 77 Co舗装版破砕工 t=5cm" m^2 $12.1 \times 2.35 = 28.4 t$ 12 ${\tt m}^3$ " As殼運搬 L=7.5km以下 3.8 4 \mathtt{m}^3 Co殼運搬 L=8.0km以下 " 31.1 31 " 舗装切断 As舗装 m 3.0 3 " 舗装切断 Co舗装 $31.1 \times 0.05 \times 0.02$ 0.04 ${\tt m}^3$ 汚泥運搬 L=10.3km 汚泥処分費 1 As殼処分費 28 t Co殼処分費 無筋 9 t 磁気探査工 水平探査 300 m²

ЗH	ıl	占	光 匠 郊		切 土 (盛	土(路床) В	
浿	.1	点	単距離	断面積(m²)	平均断面積	数 量(m³)	断面積(m²)	平均断面積	数	量(m³)
NO,	36 +	8. 465	0. 000	2.8			0.0			
NO,	36 +	14. 990	6. 525	4. 9	3. 85	25. 1	0.0	0.00		0.0
NO,	37 +	0.000	5. 010	5. 7	5. 30	26. 6	0.0	0.00		0.0
NO,	37 +	16. 700	16. 700	5. 7	5. 70	95. 2	0.0	0.00		0.0
	計					146. 9				0.0

Nr.	1.1	L)/ HE ##	J.	末掘り	E	ţ	里 戻 し B	F
i)	Ú	点	単距離	断面積(m²)	平均断面積	数 量(m³)	断面積(㎡)	平均断面積	数 量(m³)
NO,	36 +	8. 465	0.000	0.0			0.4		
NO,	36 +	14. 990	6. 525	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	2. 6
NO,	37 +	0.000	5. 010	0.0	0.00	0.0	0.3	0. 35	1.8
NO,	37 +	16. 700	16. 700	0.0	0.00	0.0	0.0	0. 15	2. 5
	計					0.0			6. 9
	2.5		•				•		

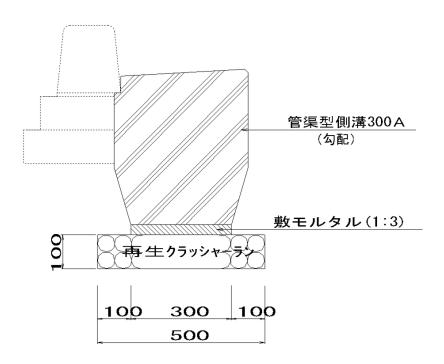
名	称	規	格		算		式		数	量	単位
				車道舗装面	積調書						
				NO. 36 +8. 40	65~No. 37 +16. 700	L= 28.235 m					
					CAD読取	=	192. 12	m²			
				NO. 37付近	右側取付道路舗装						
					CAD読取	=	43. 98	m²			
				NO. 38付近	左側取付道路舗装						
					CAD読取	=	111. 68	m²			
				NO. 38付近	右側取付道路舗装						
					CAD読取	=	61. 48	m²			
				合計		=	409. 3	m²			

名称	規 格	算 式	数量	単位
		歩道舗装面積調書		
		No. 36 +8. 465∼No. 36 +16. 199 L= 7. 734 m		
		CAD読取 = 17.56 m²		
		No. 36 +19. 780~No. 37 +16. 677 L= 16. 897 m		
		CAD読取 = 51.32 m ²		
		小計 = 68.9 m²		
		NO. 36 +8. 465~NO. 37 +16. 70 乗入部		
		CAD読取 = 11.09 m ²		
		NO. 36 +8. 465~NO. 37 +16. 70 一般部		
		68.9 - 11.1 = 57.8 m ²		
		摺付仮舗装調書		
		NO. 35 +18. 465∼NO. 36 +8. 465		
仮 舗 装	車道 3cm	撤去平面図より	51. 6	m2
路盤不陸整正	車道	撤去平面図より	51. 6	m2

名 称	規格	算 式	数量	単位
		排水工調書 右側		
K1型側溝		NO. 36 +8. 465~NO. 36 +12. 665 L= 4. 20 m C A D 読取 Z K2控除 4. 20 - 0. 0 = 4. 20 m	4. 2	m
		NO. 36 +12. 665∼NO. 36 +14. 045 L= 1. 38 m CAD読取	1. 4	m
K3型側溝 L1型側溝		NO. 36 +12. 665~NO. 36 +15. 088 L= 3.7 m CAD読取 エプロン長平均	3. 7	m
K3型側溝		2号集水桝~既設側溝 L= 9.68 m CAD読取	9. 7	m
L1型側溝		NO. 37 +19.778~NO. 37 +2.186 L= 4.2 m CAD読取 エプロン長平均	4. 2	m
L2型側溝		NO. 37 +2. 186~NO. 37 +12. 004 L= 13. 01 m CAD読取 エプロン長平均	13. 0	
L1型側溝		NO. 37 +12. 004~NO. 37 +14. 516 L= 6.6 m CAD読取 エプロン長平均 4号集水桝~既設側溝 L= 23.0 m	6. 6	
K3型側溝		4号集水桝 L= 3.8 m	3.8	
K5型側溝				

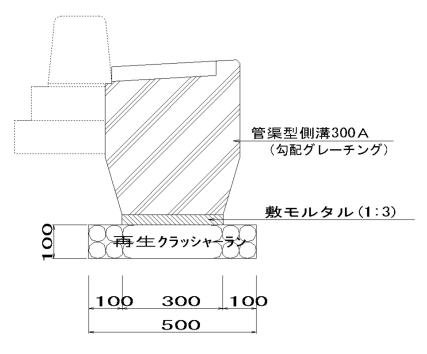
名称	規格	算 式	数量	単位
		排水工調書 左側		
K3型側溝		NO. 36 +8. 465~NO. 37 +3. 80 L= 15. 33 m	13. 3	m
		K4控除 15.33 - 2.0 = 13.33 m		
		NO. 36 +8. 465~NO. 37 +3. 80	2. 0	m
K4型側溝		$2.000 \times 1 = 2.0 \text{ m}$		
		NO. 37 +3. 80~NO. 37 +13. 866 L= 9. 74 m	9. 7	m
K5型側溝		3号集水桝~4号集水桝 L= 19.8 m	19. 8	m
K6型側溝				

K1型側溝



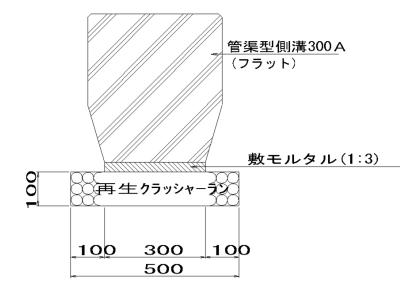
名	称	材	料	111111111111111111111111111111111111111	H	算	式		数	量	単位
					K1型側	溝		10m当り			
		再生クラシ	ッシャーラン								
基	礎	t=10	0cm	0.50*10.0=						5.0	m²
*/			: 3	0.00.0.00.10							m^3
敷モ川	レダル	t=3	Scm	0.03*0.30*10).()=				(0.09	m
			0A								
管渠型	型側溝	勾	配	10.0/2.00=						5.0	個

K2型側溝



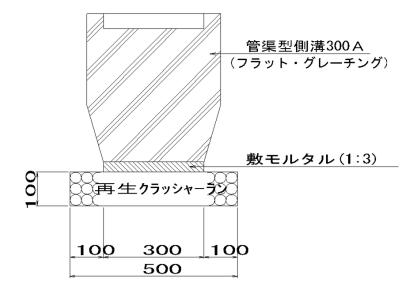
名	称	材料	斗	計		第	式		数 量	単位
					K2型側溝		-	10m当り		
		再生クラッシャ	ーラン							
基	礎	t=10cm		0.50*10.0=					5.0	m²
		1:3								
敷モノ	レタル	t=3cm		0.03*0.30*10.0	=				0.09	m^3
		300A								
管渠型	型側溝	勾配グレーチ	ング	10.0/2.00=					5.0	個

K3型側溝



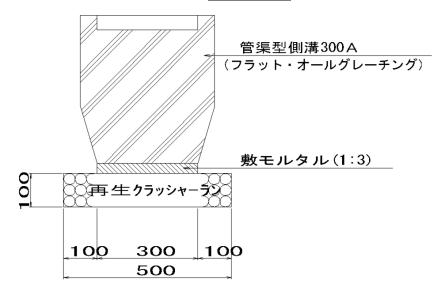
名	称	材	料	= F	<u>+</u>	算	式		数	量	単位
					K3型側]溝		10m当り			
		再生クラ	ッシャーラン								
基	礎	t=1	0cm	0.50*10.0=						5.0	m²
+2/			: 3	0.00.0.00.11							3
敷モ	ルタル	t=;	3cm	0.03*0.30*10).()=				(0.09	m ³
			0A								
管渠型	型側溝	フラット・ク	゛レーチンク゛	10.0/2.00=						5.0	個

K4型側溝



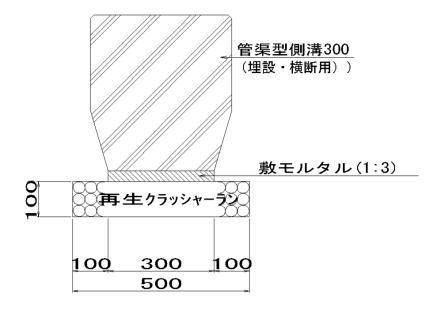
名 称	材料	計 算 式	数 量	単位
		K4型側溝 10m当り		
基 礎	再生クラッシャーラン t=10cm	0.50*10.0=	5.0	m²
敷モルタル	1:3 t=3cm	0.03*0.30*10.0=	0.09	m ³
管渠型側溝	300A フラット・ク [*] レーチンク [*]	10.0/2.00=	5.0	個
H NCT WILL	, , , , , , , , ,	2010, 2000		Ī

K5型側溝



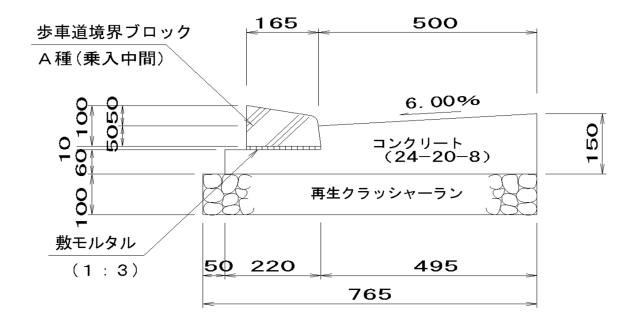
名 称	材料	計 算 式	数 量	単位
		K5型側溝 10m当り		
基 礎	再生クラッシャーラン t=10cm	0.50*10.0=	5.0	m²
敷モルタル	1:3 t=3cm	0.03*0.30*10.0=	0.09	m ³
	300Aフラット			
管渠型側溝	・オールク・レーチンク・	10.0/2.00=	5.0	個

K6型側溝



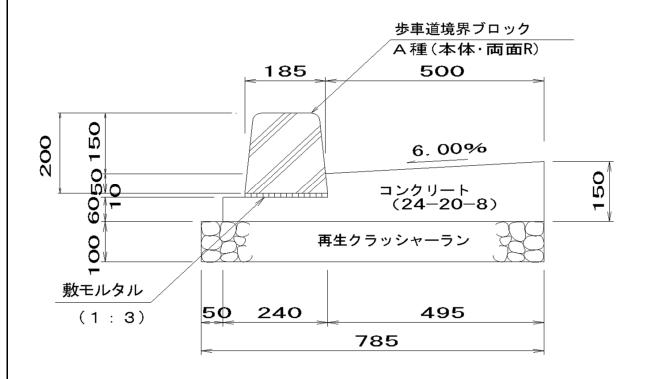
名 称	材料	計 算 式	数 量	単位
		K6型側溝 10m当り		
基 礎	再生クラッシャーラン t=10cm	0.50*10.0=	5.0	m²
敷モルタル	1:3 t=3cm	0.03*0.30*10.0=	0.09	m^3
管渠型側溝	300 埋設•横断用	10.0/2.00=	5.0	個

L1型側溝



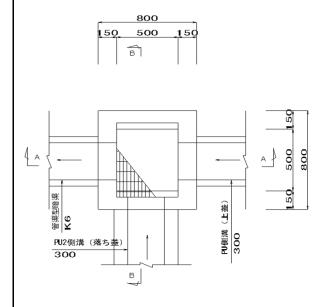
名 称	材料	計 算 式	数 量	単位
		L1型側溝 10m当り		
	再生クラッシャーラン			
基礎	t=10cm	0.765*10.0=	7.7	m²
	小型			
コンクリート	24-20-8	((0.15+0.12)/2*(0.50+0.495)/2+0.06*0.22)*10.0=	0.8	m^3
型枠	小型	(0.06+0.15)*10.0=	2.1	m²
工 开	7. 生	(0.00+0.10)+10.0	2.1	111
	1:3			
敷モルタル	t=1cm	0.01*0.165*10.0=	0.02	m^3
	A種			
歩車道境界ブロック	乗入中間	10.0/0.60=	16.7	個

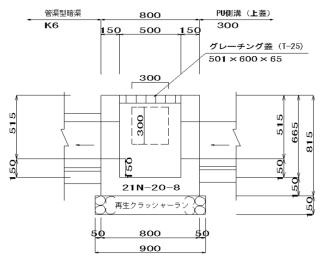
L2型側溝



名	称	材料	計算式	数 量	単位
			L2型側溝 10m当り		
		再生クラッシャーラン			
基	礎	t=10cm	0.785*10.0=	7.9	m²
		小型	((0.15,0.10) (0.(0.50,0.105) (0.0.000,0.01),10.0	0.0	3
コンク	ソリート	24-20-8	((0.15+0.12)/2*(0.50+0.495)/2+0.06*0.24)*10.0=	0.8	m ³
型	枠	小型	(0.06+0.15)*10.0=	2.1	m²
	117	77.王	(0.00+0.15)+10.0	2.1	111
		1:3			
敷モノ	レタル	t=1cm	0.01*0.185*10.0=	0.02	m^3
		A種			
歩車道境界	『 ブロック	本体·両面R	10.0/0.60=	16.7	個

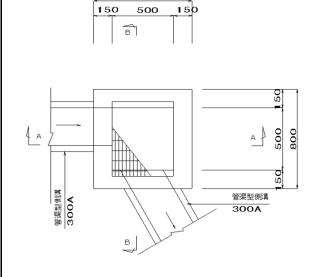
1号集水桝



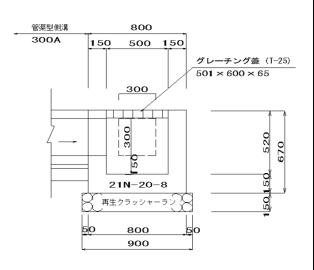


名	称	材	料	計 第 式	数 量	単位
				1号集水桝 1基当り		
		再生クラミ	シャーラン			
基	礎	t=1	5cm	0.90*0.90=	0.81	m²
型	枠	小	型	(0.80+0.80)*2*0.815+(0.50+0.50)*2*0.665		
				控除面積 - (0.30*0.30+0.30*0.30+0.30)*2=	3.40	m²
生コン	クリート		·型 20-8	0.80*0.80*0.815-0.50*0.50*0.665-(0.30*0.30		
				+ 0.30*0.30+0.30*0.30)*0.15-(0.065*0.05*0.5*2)=	0.31	m^3
グレーチ	ング蓋		-25) 600×65		1	枚

2号集水桝

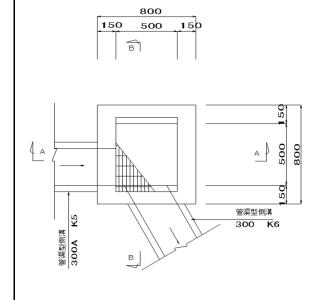


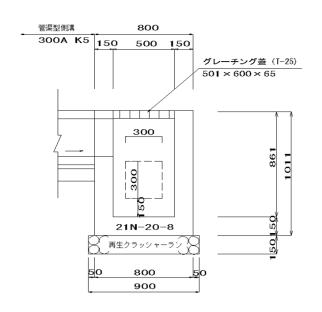
800



名 称	材料	計 算 式	数量	単位
		2号集水桝 1基当り		
 	再生クラシャーラン		0.01	2
基礎	t=15cm	0.90*0.90=	0.81	m²
型枠	小 型	(0.80+0.80)*2*0.67+(0.50+0.50)*2*0.52		
		控除面積 - (0.30*0.30+0.30*0.30)*2=	2.82	m²
生コンクリート	小型 24-20-8	0.80*0.80*0.67-0.50*0.50*0.52-(0.30*0.30		
		+ 0.30*0.30)*0.15-(0.065*0.05*0.5*2)=	0.27	m^3
グレーチング蓋	(T-25) 501×600×65		1	枚

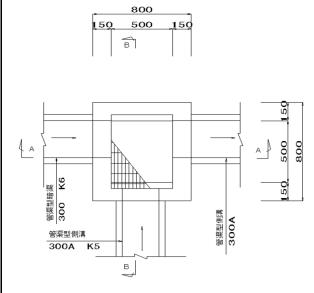
3号集水桝

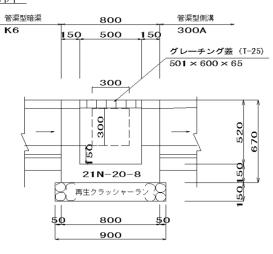




名	称	材	料	計	算	式		数	量	単位
				3号集为	水桝	12	基当り			
		再生クラミ	シャーラン							
基	礎	t=1	5cm	0.90*0.90=				(0.81	m²
型	枠	小	型	(0.80+0.80)*2*1.011+((0.50+0.50)*2*	:0.861				
				控除面積 - (0.30*0.30+0.30*0.30)	*2=			4	1.60	m²
			型							
生コン	クリート	24-2	20-8	0.80*0.80*1.011-0.50*	* 0.50 * 0.861					
				- (0.30*0.30+0.30*0.30)	*0.15-(0.065*)	0.05*0.5*2)=		(0.40	m^3
グレーチ	ング蓋		-25) 600×65						1	枚



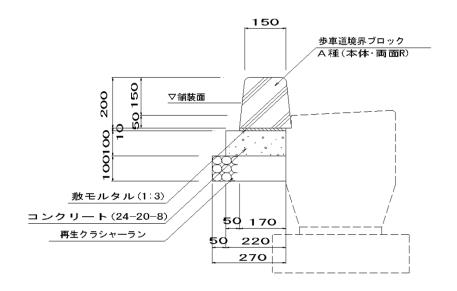




名	称	材	料	計	算	式		数	量	単位
				4号集水村	舛	1基	当り			
		再生クラ	シャーラン							
基	礎	t=1	5cm	0.90*0.90=				0	.81	m²
型	枠	小	型	(0.80+0.80)*2*0.67+(0.50)+0.50)*2*0.5	52				
				控除面積 - (0.30*0.30+0.30*0.30+0.3	30*0.30)*2=			2	.64	m²
生コン	クリート		、型 20−8	0.80*0.80*0.67-0.50*0.5	0*0.52-(0.30	*0.30				
				+ 0.30*0.30+0.30*0.30)*0.1	15-(0.065*0.0	05*0.5*2)=		0	.26	m^3
グレーチ	ーング蓋		-25) 600×65						1	枚

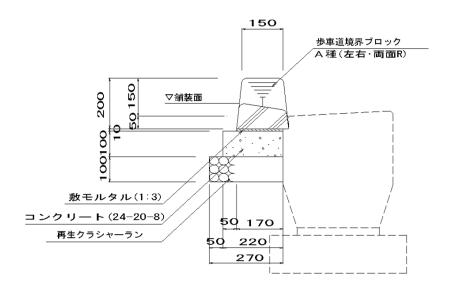
名 称	規格	算 式	数量	単位
		縁石工調書		
縁石工 (A)	平面図	NO. 36 +8. 465~NO. 36 +12. 651 L= 37. 47 m CAD読取	16. 8	m
		小計 37.47 m		
	縁石控除 B, C	37.47 - 2.4 - 18.3 = 16.77 m		
縁石工(B)	平面図	No. 36 +8. 465 \sim No. 36 +12. 651 2 \times 0. 600 \times 2 = 2. 4 m	2. 4	m
縁石工(C)	平面図	No. 36 +8. 465~No. 36 +12. 651 4. 200 + 3. 923 + 3. 902 + 6. 275 = 18. 300	18. 3	m
		地先境界ブロック左側調書		
地先境界		左 NO. 37 +4.940~NO. 37 +9.133 L= 8.4 m CAD読取	8. 4	m
ブロック (A)				

<u>縁石工(A)</u>



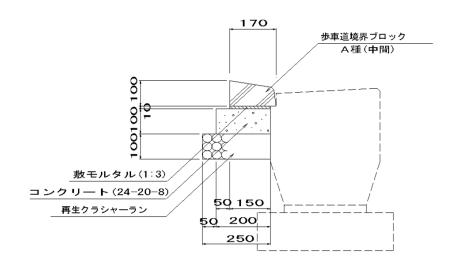
名 称	材料	計算	式	数 量	単位
		縁石工(A)	10m当り		
基 礎	再生クラシャーラン t=10cm	0.27 × 10.00	=	2.70	m²
型枠	小型	0.10 × 10.00		1.00	m²
	小型				
生コンクリート	24-20-8	$0.22 \times 0.10 \times 10.00$		0.22	m ³
	1:3				q
敷モルタル	t=1cm	$0.01 \times 0.17 \times 10.00$	=	0.02	m ³
歩車道境界ブロック	A種 本体·両面R	10.00 / 0.60	=	16.67	個

<u>縁石工(B)</u>



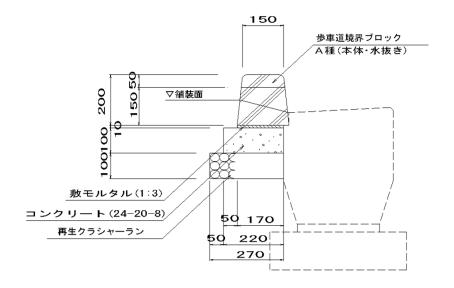
名	称	材	料		計	算	式		数 量	単位
					縁石	工(B)		10m当り		
		再生クラ	シャーラン							
基	礎	t=1	0cm	0.27 ×	10.00			=	2.70	m²
型	枠	小	型	0.10 ×	10.00				1.00	m²
	.,	•								
		小	型							
生コン	クリート		20-8	0.22 ×	0.10 ×	10.00			0.22	m^3
		1	: 3							
敷モ	ルタル	t=1	1cm	0.01 ×	0.17 ×	10.00		=	0.02	m^3
			種							_
歩車道境界	^{下プロック}	左右•	両面R	10.00 /	0.60			=	16.67	個
									1	

<u>縁石工(C)</u>



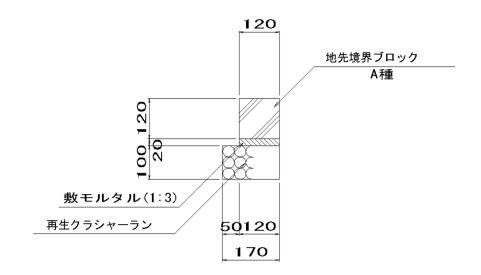
名称	材料	計	式	数 量	単位
		縁石工(C)	10m当り		
基礎	再生クラシャーラン t=10cm	0.25 × 10.00	=	2.50	m²
型 枠	小 开门	0.10 × 10.00		1.00	m²
型 枠	小型	0.10 × 10.00		1.00	m
生コンクリート	小型 24-20-8	$0.20 \times 0.10 \times 10.00$		0.20	m ³
敷モルタル	1:3 t=1cm	0.01 × 0.15 × 10.00	=	0.02	m^3
歩車道境界ブロック	A種 中間	10.00 / 0.60	=	16.67	個
ダー・平足が介 フープン	1 189	10.00 / 0.00		10.01	ū

<u>縁石工(D)</u>



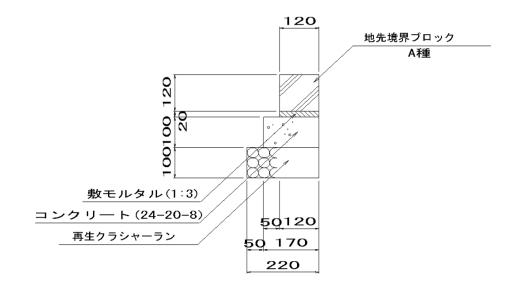
名	称	材	料		計	算	式		数 量	単位
					縁石	ī工(D)		10m当り		
基	礎	再生クラ: t=1	ンャーラン 0cm	0.27 ×	10.00			П	2.70	m²
型	枠	小	型	0.10 ×	10.00				1.00	m²
生コン	クリート		型 20-8	0.22 ×	0.10 ×	10.00			0.22	m^3
敷モバ	レタル		: 3 .cm	0.01 ×	0.17 ×	10.00		=	0.02	m^3
			T.F.							
歩車道境界	 プロック		種 水抜き	10.00 /	0.60			=	16.67	個

地先境界ブロック(A)



名	称	材	料		計	算	式		数	量	単位
					地先境界	ブロック(A)		10m当り			
		再生クラ	シャーラン								
基	礎	t=1	0cm	0.17 ×	10.00			=		1.70	m²
#/			: 3	0.00.14	0.10.14	10.00				0.00	3
数七/	ルタル	t=2	2cm	0.02 ×	0.12 ×	10.00		=	(0.02	m ³
			種								
歩車道境界	早ブロック	本体•	両面R	10.00 /	0.60			Ξ	16	6.67	個

地先境界ブロック(B)



名称	材料	計 算 式	数量	単位
		地先境界ブロック(B) 10m当り		
基礎	再生クラシャーラン t=10cm	0.22 × 10.00 =	2.20	m²
型枠	小型	$0.10 \times 10.00 \times 2$	2.00	m²
生コンクリート	小型 24-20-8	$0.17 \times 0.10 \times 10.00$	0.17	m ³
	1:3			
敷モルタル	t=2cm	0.02 × 0.12 × 10.00 =	0.02	m^3
歩車道境界ブロック	A種 本体·両面R	10.00 / 0.60 =	16.67	個

名称	規 格	算 式	数量	単位
		撤去工調書		
		112マナ州が自		
	As	242	242. 0	m2
舗装版破砕工	t=5cm			
舗装版破砕工	Co t=5cm	31.6 + 45.1	76. 7	m2
	As	242.0 × 0.05 =	12. 1	m3
殼運搬	L=6.7km			
キル、年 松 ル	Co	76. 7 × 0. 05 =	3.8	m3
殼運搬	L=6.2km As	31. 1	31. 1	m
舗装切断	110	CAD読取り	31.1	111
	Со	3. 0	3. 0	m
舗装切断		CAD読取り		
	As	31.1 × 0.05 × 0.023 =	0.04	m3
汚泥処理				