



## บทที่ 6

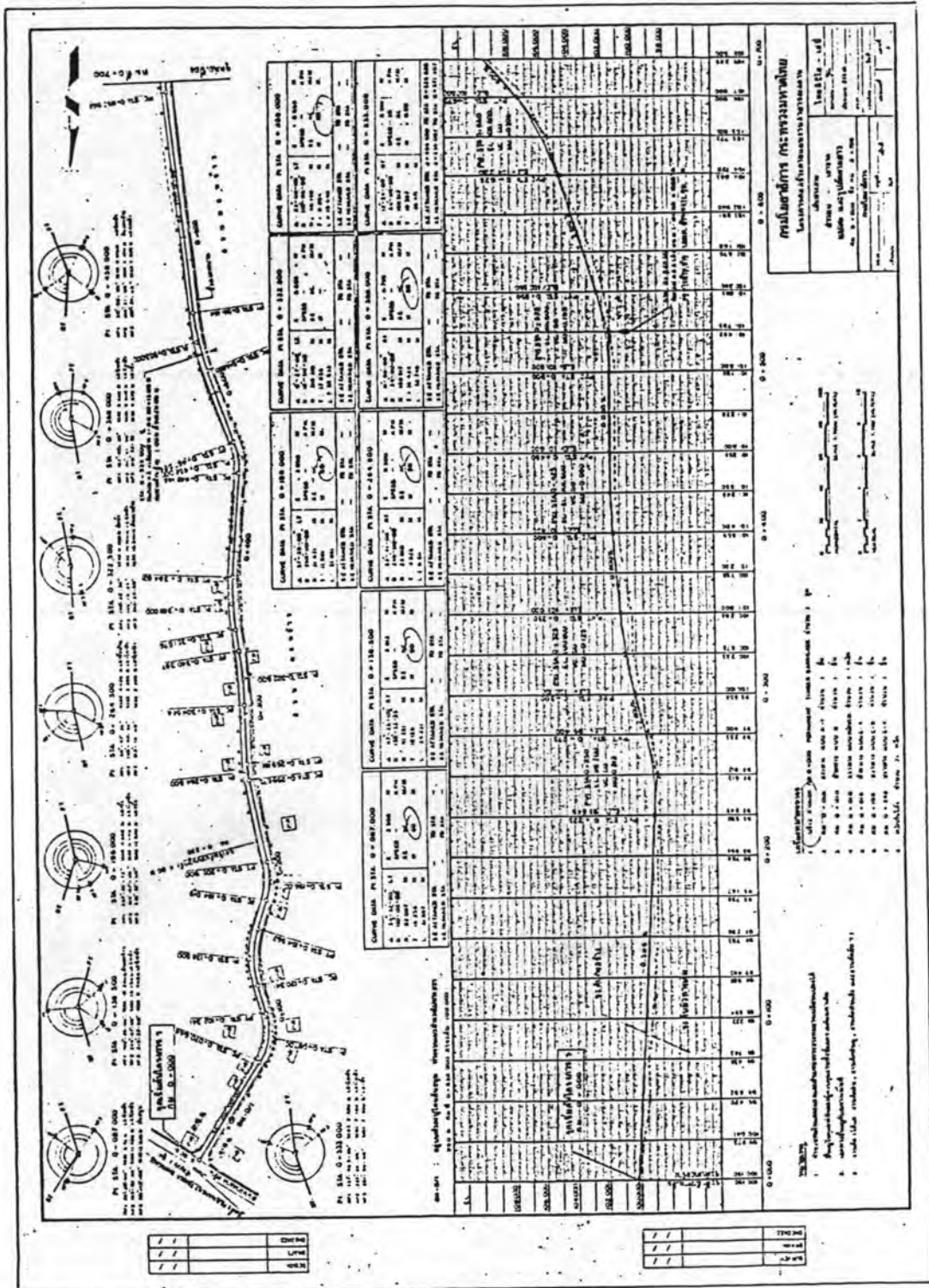
### การทดสอบ

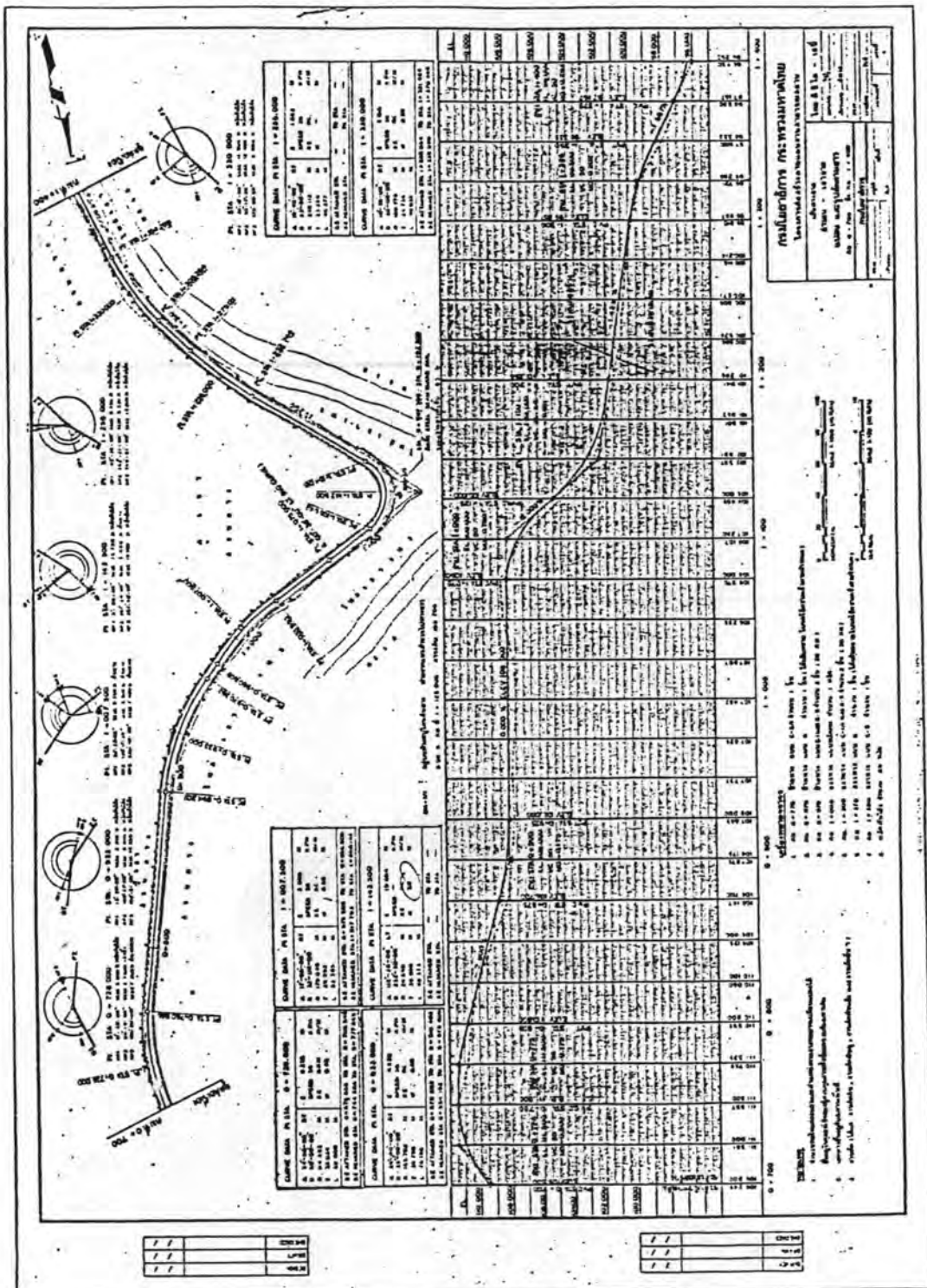
เมื่อพัฒนาโปรแกรมช่วยในการออกแบบแนวทางตั้งแล้ว จึงนำมาทดสอบกับข้อมูลจริง เพื่อประเมินประสิทธิภาพและความถูกต้องของวิธีออกแบบที่ได้พัฒนาขึ้น และ ตรวจสอบ ความถูกต้องของกระบวนการในโปรแกรม การทดสอบวิธีออกแบบโดยใช้แบบจำลองทาง คณิตศาสตร์ยังจะทำให้ทราบถึงความเหมาะสมที่จะนำมาประยุกต์ใช้ในงานออกแบบจริงด้วย โดยการนำผลของการออกแบบที่ได้จากโปรแกรม มาเปรียบเทียบกับ ผลของการออกแบบโดย วิศวกร

#### 6.1 ตัวอย่างที่ใช้ในการทดสอบ

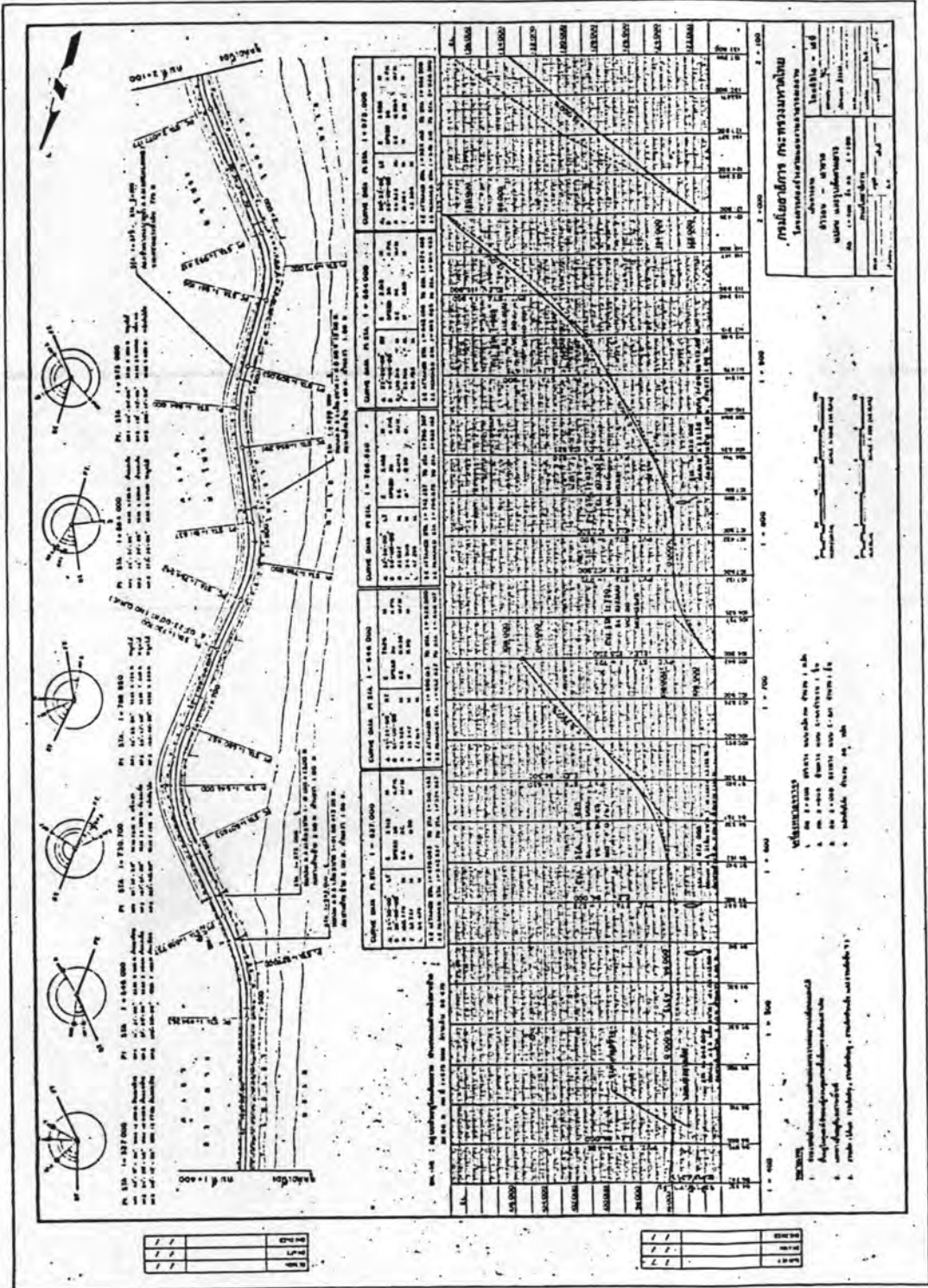
เส้นทางที่นำมาทดสอบโปรแกรม คือ เส้นทางสาย อ่าววน-เขาขาด จังหวัดภูเก็ต ช่วง กิโลเมตรที่ 0+000 ถึง กิโลเมตรที่ 4+200 แสดงในรูปที่ 6.1 หน่วยงานที่รับผิดชอบในการออกแบบ คือ กรมโยธาธิการ ลักษณะภูมิประเทศของเส้นทางเป็นทางเนิน และทางภูเขา เนื่องจากข้อจำกัดของเขตทาง และ สภาพภูมิประเทศของแนวทางราบ จึงใช้ค่าความเร็วที่ใช้ออกแบบเท่ากับ 30 กิโลเมตรต่อชั่วโมง ดังนั้นการออกแบบแนวทางตั้ง จึงใช้ค่าความเร็วที่ใช้ออกแบบเท่ากันกับแนวทางราบ เนื่องจากมีลักษณะภูมิประเทศเป็น ทางเนินและทางภูเขา และ โครงสร้างทางไม่มีขอบถนน จึงไม่เกิดปัญหาการระบายน้ำตาม แนวยาว ในช่วงเส้นทางมีที่ลอดอยู่ 7 แห่ง คือ กิโลเมตรที่ 0+525 1+543 1+572 1+820 3+265 3+688 และ 3+970 เมื่อพิจารณาาระดับของที่ลอดทั้ง 7 แห่ง พบว่า อยู่ต่ำกว่าระดับแนวเส้นทางเดิม จุดควบคุมระดับที่ใช้สำหรับการทดสอบครั้งนี้ คือ สถานีเริ่มต้น และ สถานีสุดท้ายของเส้นทาง

จากค่าความเร็วที่ใช้ออกแบบเท่ากับ 30 กิโลเมตรต่อชั่วโมง จะได้ค่าอัตรา ความโค้งต่ำสุดของโค้งคว่ำ และ โค้งหงายเท่ากับ 2.56 และ 5.62 เมตรต่อเปอร์เซ็นต์



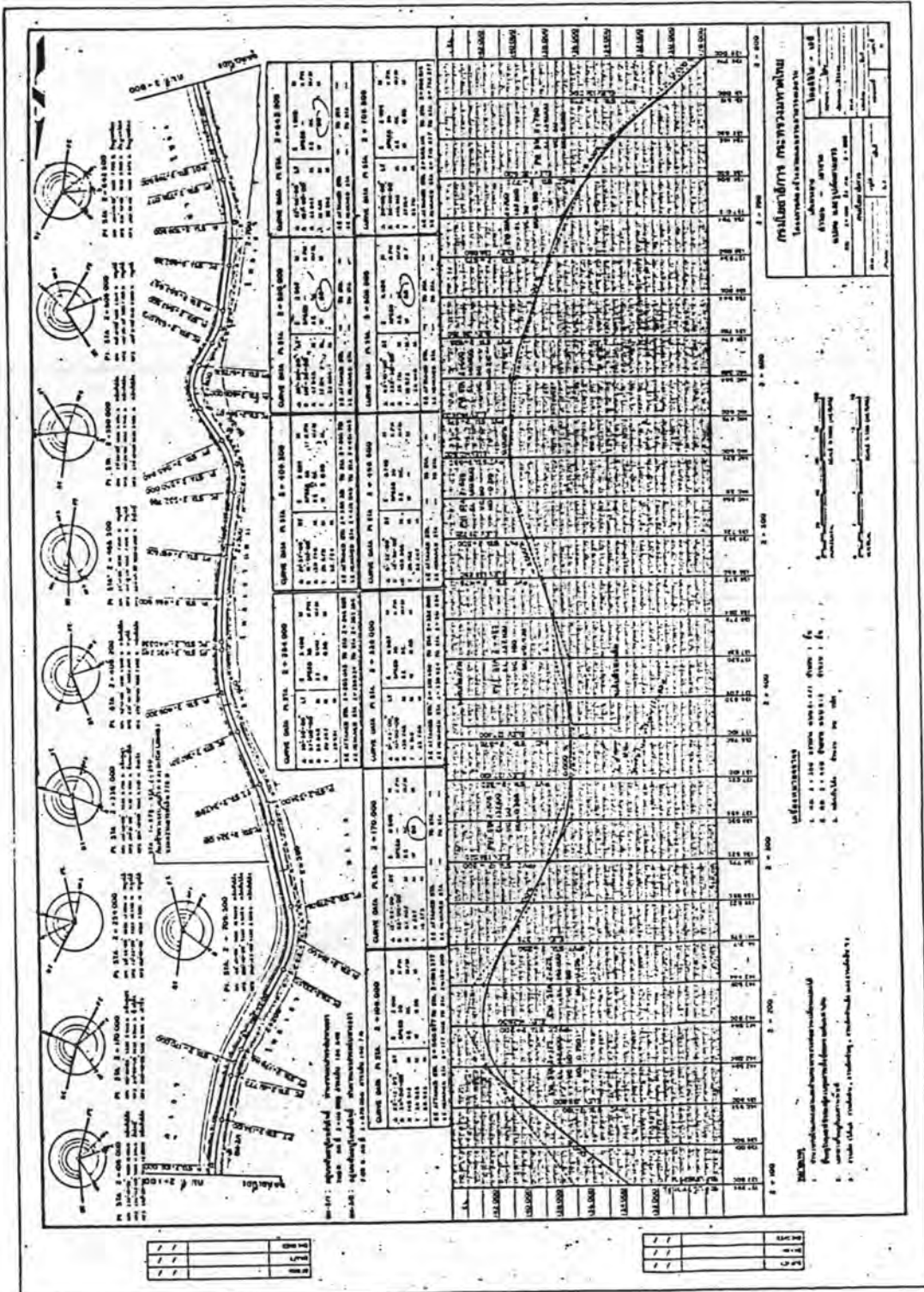


รูปที่ 6.1 (ต่อ)

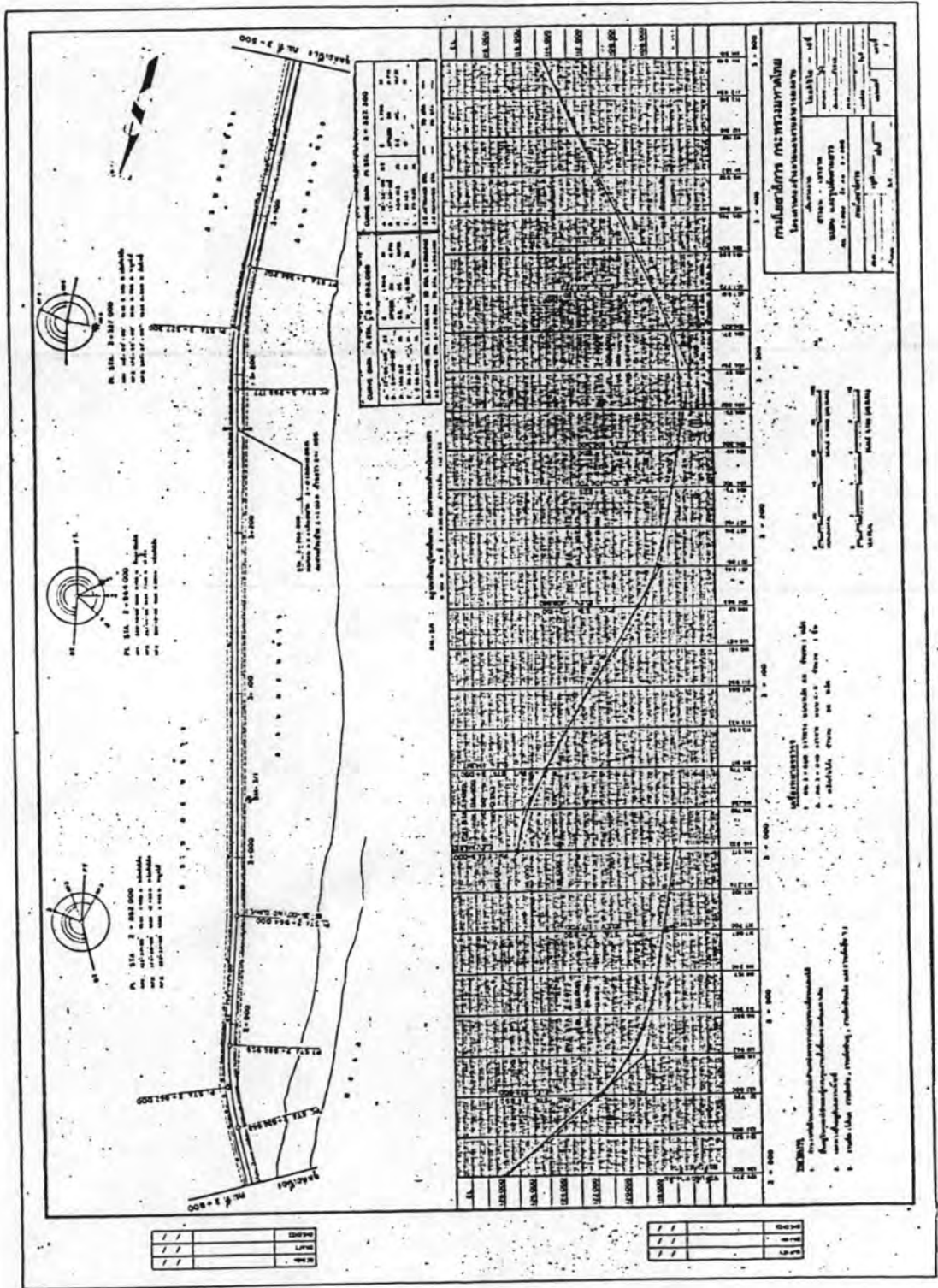


รูปที่ 6.1 (ต่อ)





รูปที่ 6.1 (ต่อ)



รูปที่ 6.1 (ต่อ)



ตามลำดับ นำมาใช้เป็นข้อจำกัดของการเปลี่ยนแนวเส้นทาง เมื่อพิจารณาพื้นดินเดิมพบว่ามีความเป็นลูกคลื่น (Undulation) น้อย ดังนั้นไม่จำเป็นต้องใส่สมการข้อจำกัดของอัตราการเปลี่ยนแปลงความโค้ง และ ใส่สมการดินตัดเท่ากับดินถมเพื่อหา smooth ground profile

ข้อกำหนดต่างๆของโปรแกรม แสดงในตารางที่ 6.1

## 6.2 การทดสอบหาแนวทางตั้งเบื้องต้น

จากรายการเลือกหลักของโปรแกรม จะเลือกข้อการออกแบบแนวทางตั้ง และเลือกรายการในรายการย่อย เพื่อหาแนวทางตั้งเบื้องต้น ข้อมูลที่โปรแกรมหาแนวทางตั้งเบื้องต้นต้องการ คือ ข้อมูลของระดับกึ่งกลางถนน ระยะห่างระหว่างสถานี จุดควบคุมระดับ ค่าความชันสูงสุด ค่าอัตราความโค้งหงายและโค้งคว่ำสูงสุด และ ค่าใช้จ่ายต่อหนึ่งหน่วยของความสูงดินตัดและดินถมโดยประมาณ นอกจากนี้อาจเพิ่มสมการข้อจำกัดที่เป็นทางเลือกในการหาแนวทางตั้งเบื้องต้นได้

ผลของการทดสอบหาแนวทางตั้งเบื้องต้นปรากฏในตารางที่ 6.2 และ รูปที่ 6.2 โดยใช้เวลาในการประมวลผลบนเครื่องคอมพิวเตอร์ PRIME 9750 ทั้งสิ้น 42 นาที 22 วินาที (เวลา CPU)

เส้นทางที่ได้จะมีผลต่างของระดับดินของแนวทางตั้งเบื้องต้น และ พื้นดินเดิมเท่ากับศูนย์



## DISPLAY CONTROL DATA AND GEOMETRIC CONSTRAINTS

## 1. DISTANCE BETWEEN STATIONS (m)

25.00

## 2. LOWER LIMIT

NUMBER OF LOWER LIMIT

7

DATA NO.	PREVIOUS STA.	DIST. FROM STA.(m)	ELEV.
1	22	0.00	101.00
2	62	18.00	95.10
3	63	22.00	95.10
4	73	20.00	107.30
5	132	15.00	105.60
6	132	18.00	105.60
7	159	20.00	101.50

## 3. UPPER LIMIT

NUMBER OF UPPER LIMIT

0

## 4. PASSING POINTS

NUMBER OF PASSING POINTS

2

DATA NO.	PREVIOUS STA.	DIST. FROM STA.(m)	ELEV.
1	1	0.00	100.19
2	168	25.00	109.06

## 5. MAXIMUM GRADE (%)

12.00

## 6. MAXIMUM CURVATURE (m/%)

MAXIMUM CURVATURE OF SAG

5.62

MAXIMUM CURVATURE OF CREST

2.56

## 7. MAXIMUM CURVE CHANGE

11.24

## 8. DESIGN SPEED CONTROL (km/hr)

30.000

## 9. MINIMUM GRADE LENGTH

MINIMUM LENGTH OF GRADE (m)

25

ROUGHLY DESIGN MIN. GRADE LENGTH

25

## 10. MINIMUM CURVE LENGTH

MINIMUM LENGTH OF CURVE (m)

50

ROUGHLY DESIGN MIN. CURVE LENGTH

50

## 11. APPROXIMATE CONSTRUCTION COST

UNIT COST OF CUT (unit)

1.000

UNIT COST OF FILL (unit)

1.000

ตารางที่ 6.1 ข้อกำหนดของการออกแบบ

## PRELIMINARY VERTICAL ALIGNMENT

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

LENGTH = 4200.000 M    BEGIN AT STA. = 0.000 KM    STA. DISTANCE = 25.00 M

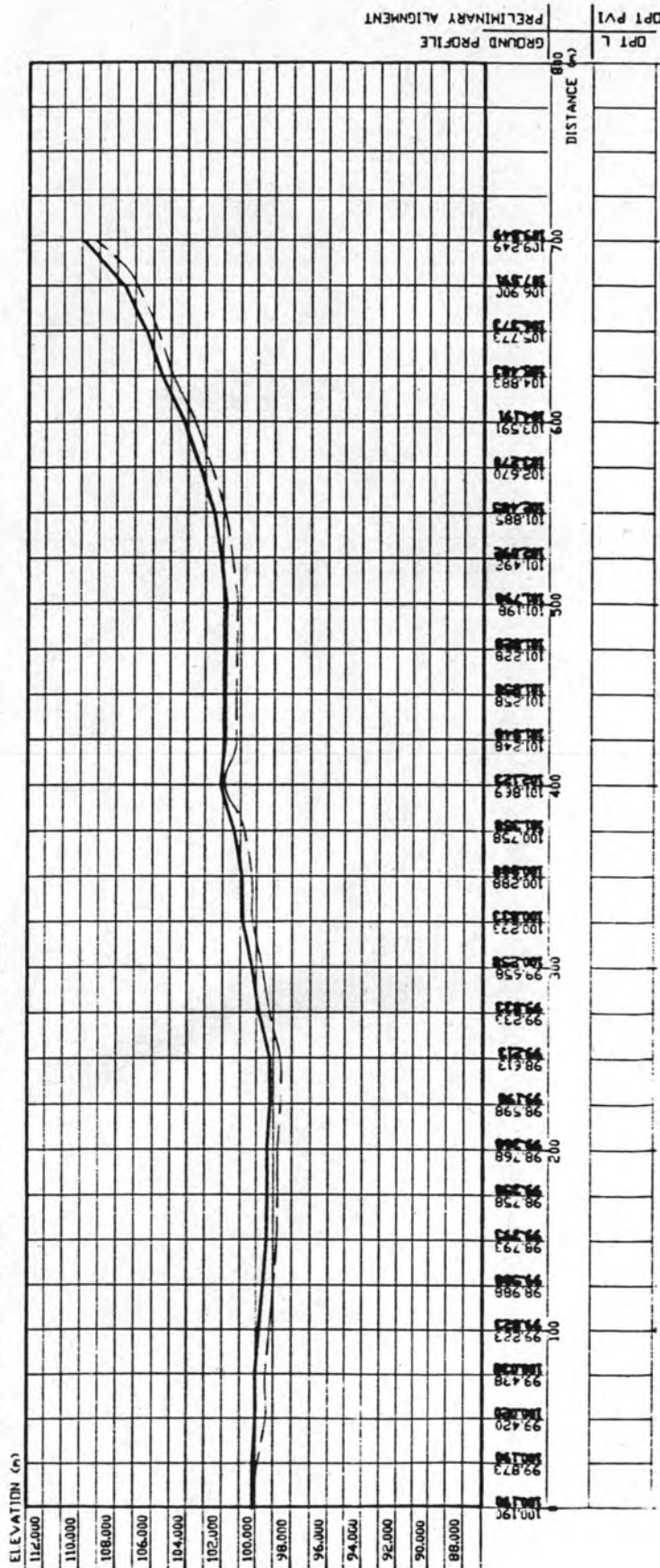
STA.NO.	STATION <KM>	PROFILE	STA.NO.	STATION <KM>	PROFILE
1	0.000	100.1900	41	1.000	108.0820
2	0.025	100.1900	42	1.025	108.2070
3	0.050	100.0200	43	1.050	108.8380
4	0.075	100.0380	44	1.075	108.6317
5	0.100	99.8230	45	1.100	107.3853
6	0.125	99.5880	46	1.125	105.0990
7	0.150	99.3930	47	1.150	103.5932
8	0.175	99.3580	48	1.175	103.1275
9	0.200	99.3680	49	1.200	101.6217
10	0.225	99.1980	50	1.225	101.1560
11	0.250	99.2130	51	1.250	100.9060
12	0.275	99.8330	52	1.275	100.7160
13	0.300	100.2580	53	1.300	100.4100
14	0.325	100.8330	54	1.325	99.9750
15	0.350	100.8880	55	1.350	98.5000
16	0.375	101.3580	56	1.375	97.4300
17	0.400	102.1230	57	1.400	97.1300
18	0.425	101.8480	58	1.425	96.6700
19	0.450	101.8580	59	1.450	96.3100
20	0.475	101.8280	60	1.475	96.3000
21	0.500	101.7980	61	1.500	96.2300
22	0.525	102.0920	62	1.525	96.1300
23	0.550	102.4850	63	1.550	96.1100
24	0.575	103.2700	64	1.575	96.2600
25	0.600	104.1910	65	1.600	96.5420
26	0.625	105.4830	66	1.625	97.4235
27	0.650	106.3730	67	1.650	99.3450
28	0.675	107.5910	68	1.675	102.3065
29	0.700	109.8490	69	1.700	104.2280
30	0.725	111.3920	70	1.725	106.1420
31	0.750	111.8950	71	1.750	107.3570
32	0.775	111.3580	72	1.775	107.7320
33	0.800	111.1950	73	1.800	108.0320
34	0.825	110.6600	74	1.825	108.4990
35	0.850	109.7250	75	1.850	109.3140
36	0.875	108.7470	76	1.875	110.4640
37	0.900	108.4750	77	1.900	112.1140
38	0.925	108.2650	78	1.925	114.7590
39	0.950	108.3370	79	1.950	117.7590
40	0.975	108.2250	80	1.975	120.7590

ตารางที่ 6.2 ค่าระดับสถานีของแนวทางตั้งเบื้องต้น

STA.NO.	STATION <KM>	PROFILE	STA.NO.	STATION <KM>	PROFILE
81	2.000	123.7590	126	3.125	110.7410
82	2.025	126.7590	127	3.150	109.2210
83	2.050	129.7590	128	3.175	108.4460
84	2.075	132.7590	129	3.200	107.8160
85	2.100	135.7590	130	3.225	107.3310
86	2.125	138.7590	131	3.250	107.0010
87	2.150	141.5089	132	3.275	106.8310
88	2.175	143.2189	133	3.300	106.9210
89	2.200	143.8889	134	3.325	107.0110
90	2.225	143.5190	135	3.350	108.1410
91	2.250	142.1090	136	3.375	109.1690
92	2.275	140.2220	137	3.400	110.3490
93	2.300	139.3750	138	3.425	111.5580
94	2.325	138.6300	139	3.450	112.7680
95	2.350	137.6350	140	3.475	113.9180
96	2.375	137.3600	141	3.500	115.2480
97	2.400	137.4300	142	3.525	116.6730
98	2.425	138.1200	143	3.550	117.7073
99	2.450	138.8780	144	3.575	117.7017
100	2.475	139.2730	145	3.600	116.6560
101	2.500	139.9630	146	3.625	114.5703
102	2.525	140.9680	147	3.650	111.9052
103	2.550	141.4280	148	3.675	110.2800
104	2.575	141.0760	149	3.700	109.3800
105	2.600	140.9880	150	3.725	108.8800
106	2.625	140.2740	151	3.750	108.2650
107	2.650	139.5440	152	3.775	107.4110
108	2.675	138.5340	153	3.800	106.5060
109	2.700	137.3840	154	3.825	105.2460
110	2.725	136.2060	155	3.850	104.6260
111	2.750	134.3930	156	3.875	104.0960
112	2.775	131.5400	157	3.900	103.6460
113	2.800	128.5400	158	3.925	102.8410
114	2.825	125.5400	159	3.950	102.3260
115	2.850	122.5400	160	3.975	102.4715
116	2.875	120.5800	161	4.000	103.6570
117	2.900	119.4500	162	4.025	104.6670
118	2.925	119.3600	163	4.050	105.2870
119	2.950	118.2670	164	4.075	106.3770
120	2.975	117.7020	165	4.100	107.2250
121	3.000	117.1170	166	4.125	107.9250
122	3.025	116.3920	167	4.150	108.8350
123	3.050	115.3760	168	4.175	109.3900
124	3.075	114.2960	169	4.200	109.0600
125	3.100	112.6660			

ตารางที่ 6.2 (ต่อ)

DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET

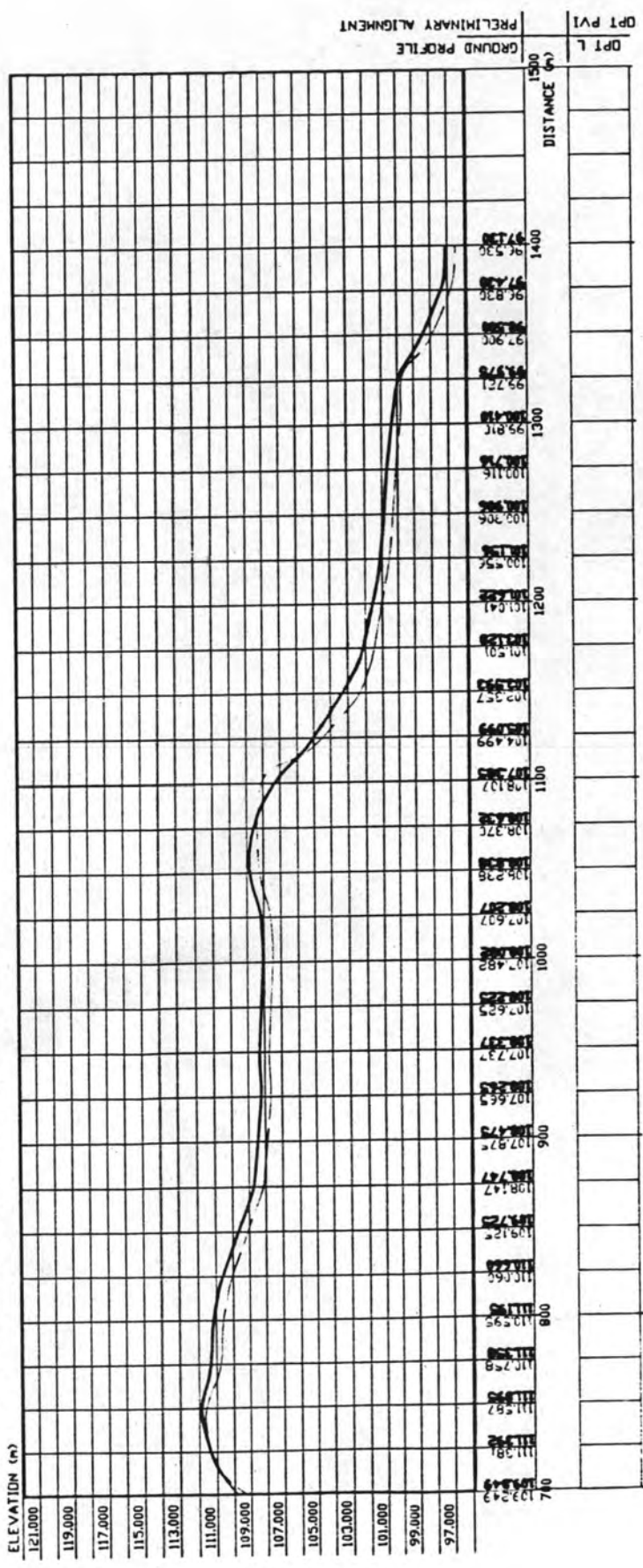


LEGEND  
 — PRELIMINARY ALIGNMENT  
 --- GROUND PROFILE

รูปที่ 6.2 แนวทางตั้งเบื้องต้น



DEM0 VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET

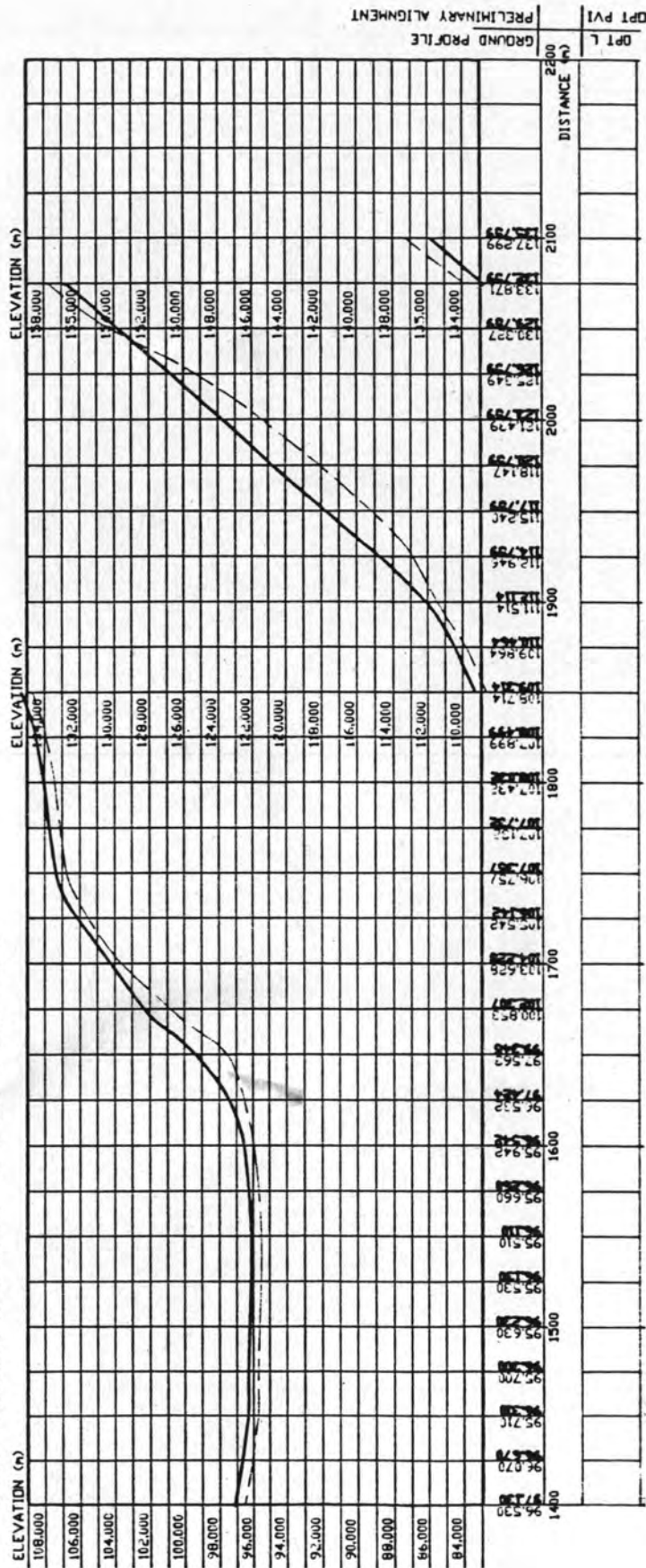


LEGEND  
 — PRELIMINARY ALIGNMENT  
 --- GROUND PROFILE

รูปที่ 6.2 (ต่อ)

OPT L  
 GROUND PROFILE  
 PRELIMINARY ALIGNMENT

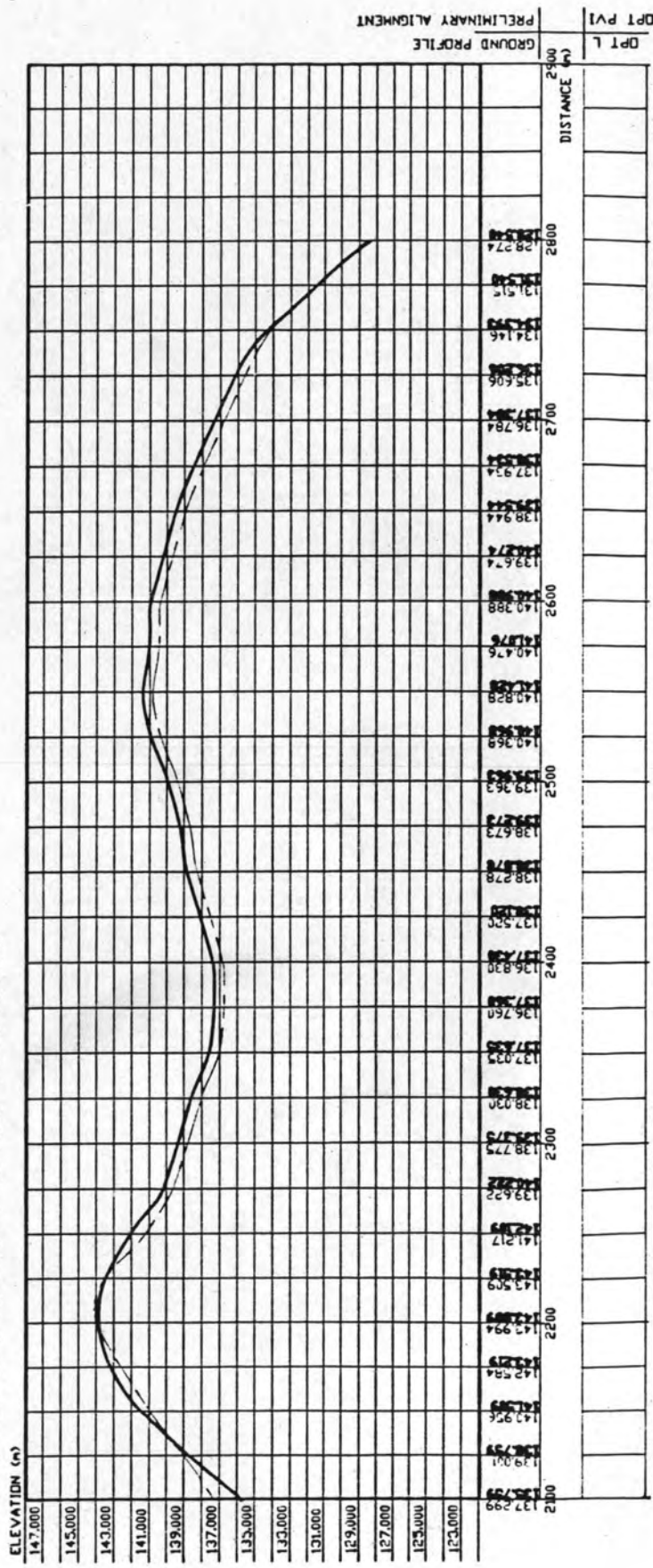
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — PRELIMINARY ALIGNMENT  
 - - - GROUND PROFILE

รูปที่ 6.2 (ต่อ)

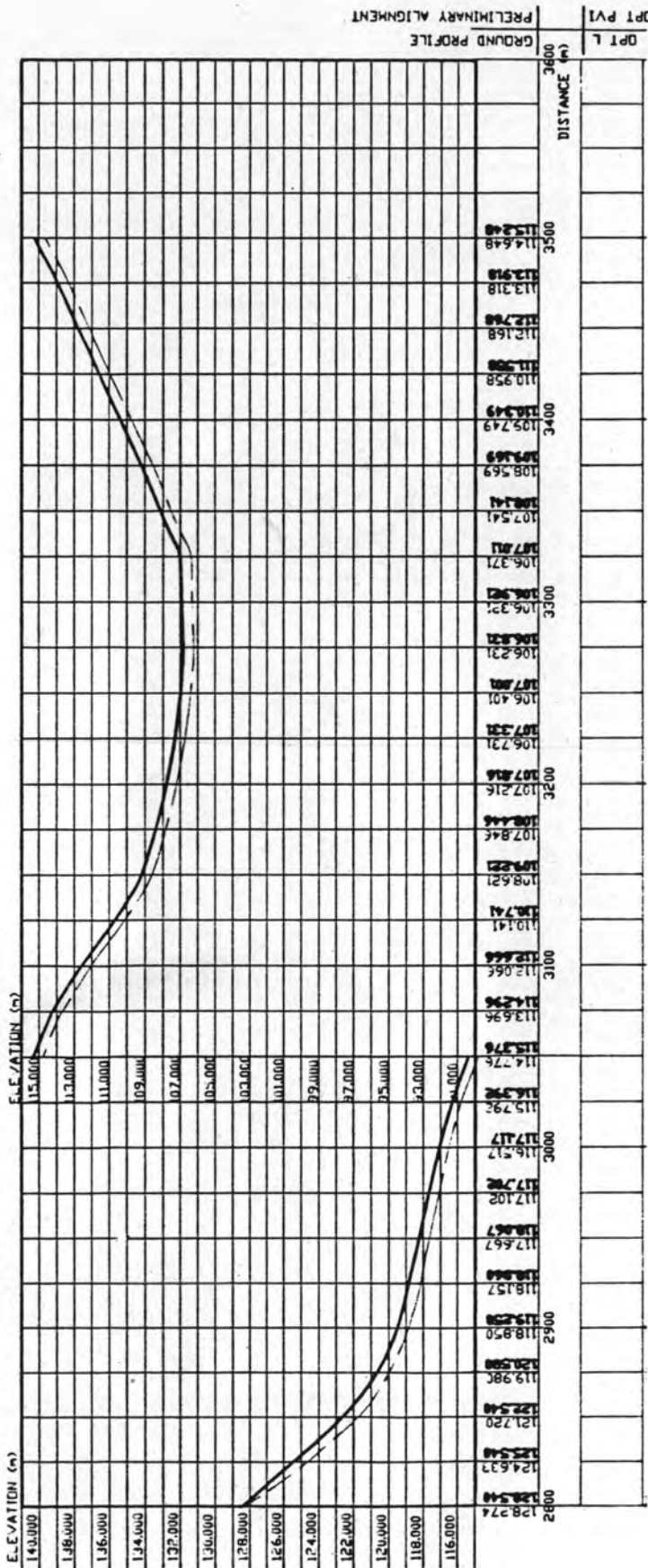
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KMD+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — PRELIMINARY ALIGNMENT  
 --- GROUND PROFILE

รูปที่ 6.2 (ต่อ)

DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM0+000-4+200 PHUKET

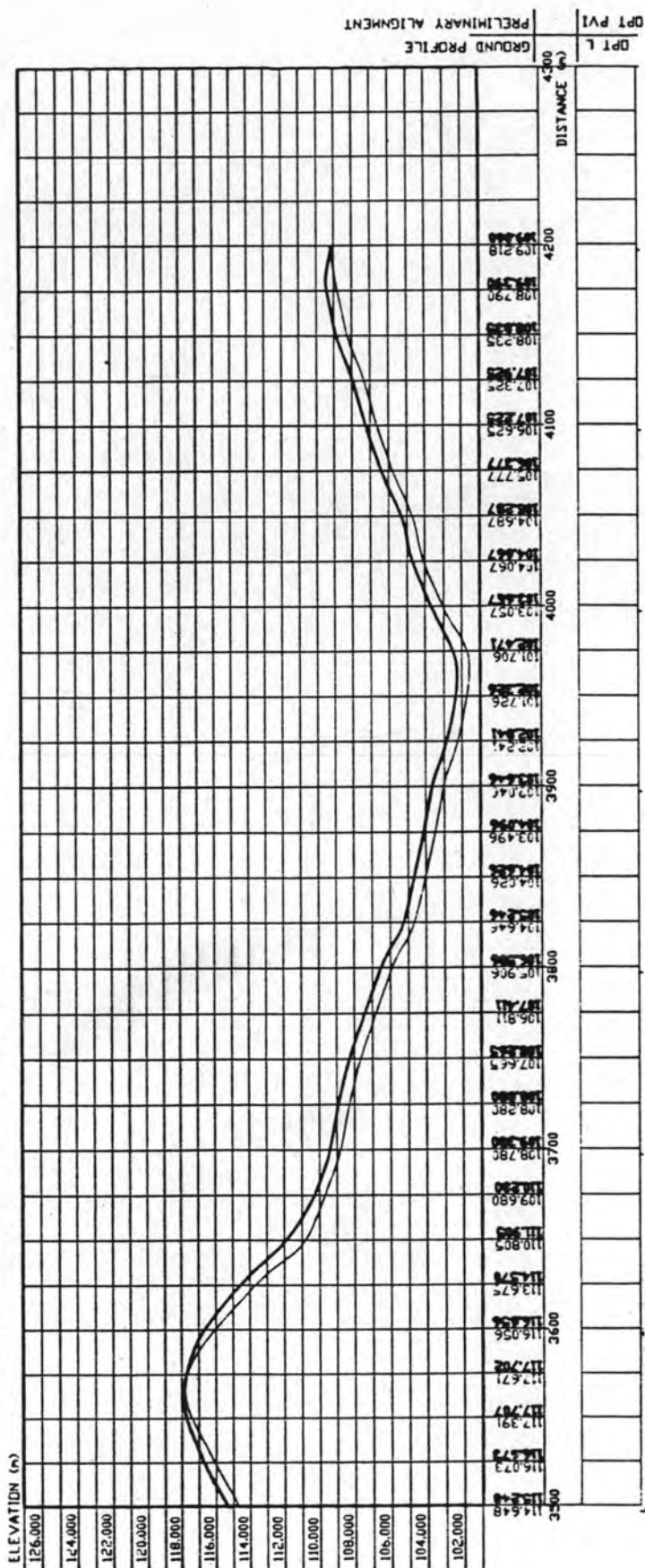


LEGEND  
 — PRELIMINARY ALIGNMENT  
 --- GROUND PROFILE

รูปที่ 6.2 (ต่อ)



DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — PRELIMINARY ALIGNMENT  
 --- GROUND PROFILE

รูปที่ 6.2 (ต่อ)

### 6.3 การทดสอบหาองค์ประกอบทางเรขาคณิตเริ่มต้น

ขั้นตอนต่อจากการหาแนวทางตั้งเบื้องต้น คือ การหาองค์ประกอบทางเรขาคณิตของถนนแบบดั้งเดิม โดยหาตำแหน่งของจุดตัดแนวตั้ง และ ใส่ค่าความยาวโค้งให้กับโค้งตั้งสามารถแบ่งเป็นขั้นตอนได้ดังนี้

#### 6.3.1 การหาจุดเปลี่ยนโค้งเริ่มต้นจากแนวทางตั้งเบื้องต้น

จุดเปลี่ยนโค้งเริ่มต้นหาได้จากแนวทางตั้งเบื้องต้น โดยใช้ค่าแตกต่างระหว่างแนวทางตั้งเบื้องต้น และ แนวทางตั้งเบื้องต้นที่คูณกับค่าน้ำหนัก เป็นเครื่องตัดสินใจหาตำแหน่งของโค้ง โดยตำแหน่งของจุดเปลี่ยนโค้งจะอยู่บริเวณสถานที่ที่มีการเปลี่ยนแปลงค่าแตกต่างจากบวกเป็นลบ หรือ ในทางกลับกัน แต่ทั้งนี้จะต้องพิจารณาตัวแปรที่ใช้ในการตัดสินใจ และ ความยาวโค้งสั้นที่สุด เพื่อกำหนดไม่ให้มีโค้งมากเกินไป ตัวแปรที่ใช้ในการตัดสินใจนี้จะต้องกำหนดโดยผู้ออกแบบ

ผลของการหาจุดเปลี่ยนโค้งเริ่มต้น แสดงในตารางที่ 6.3

#### 6.3.2 การหาเส้นลาดชัน และ จุดตัดแนวตั้ง

เมื่อได้จุดเปลี่ยนโค้งเริ่มต้นแล้ว จะต้องพิจารณาลดจุดเปลี่ยนโค้งบางจุดที่เกิดจากการเปลี่ยนแปลงในช่วงบริเวณ (local undulation) ซึ่งจะพิจารณาจากความยาวโค้ง และ ความยาวทางลาดชันที่จะประกอบในทุกๆ ช่วงของจุดเปลี่ยนโค้ง เมื่อได้จุดเปลี่ยนโค้งใหม่แล้ว นำมาหาเส้นลาดชันจากค่าความชันของช่วงสถานีในบริเวณใกล้เคียงกับจุดเปลี่ยนโค้ง และ หาจุดตัดแนวตั้ง ค่าของ  $L_1$  และ  $L_2$  ที่ได้จะไม่มีผลต่อแนวเส้นทางจริง

ผลของการหาเส้นลาดชัน และ จุดตัดแนวตั้ง แสดงในตารางที่ 6.4

## FINDING GEOMETRIC CONFIGURATION

NUMBER OF STATION = 169

NO.	GRADE	WEIGHT	GRADE	DIFFERENCE	NO.	GRADE	WEIGHT	GRADE	DIFFERENCE
1	100.1900	100.1900	0.0000		41	108.0820	108.2539	-0.1719	
2	100.1900	100.1414	0.0486		42	108.2070	108.3686	-0.1616	
3	100.0200	100.0588	-0.0388		43	108.8380	108.4065	0.4315	
4	100.0380	99.9531	0.0849		44	108.6317	107.9608	0.6709	
5	99.8230	99.7926	0.0304		45	107.3853	106.8943	0.4910	
6	99.5880	99.6213	-0.0333		46	105.0990	105.4459	-0.3469	
7	99.3930	99.4735	-0.0805		47	103.5932	104.0266	-0.4334	
8	99.3580	99.3757	-0.0177		48	103.1275	102.8964	0.2311	
9	99.3680	99.3135	0.0545		49	101.6217	101.9924	-0.3707	
10	99.1980	99.3274	-0.1294		50	101.1560	101.3741	-0.2181	
11	99.2130	99.4807	-0.2677		51	100.9060	100.9437	-0.0377	
12	99.8330	99.8302	0.0028		52	100.7160	100.6568	0.0592	
13	100.2580	100.2452	0.0128		53	100.4100	100.2242	0.1858	
14	100.8330	100.6646	0.1684		54	99.9750	99.5434	0.4316	
15	100.8880	101.0474	-0.1594		55	98.5000	98.6500	-0.1500	
16	101.3580	101.4196	-0.0616		56	97.4300	97.7994	-0.3694	
17	102.1230	101.7252	0.3978		57	97.1300	97.1555	-0.0255	
18	101.8480	101.8546	-0.0066		58	96.6700	96.7355	-0.0655	
19	101.8580	101.8719	-0.0139		59	96.3100	96.4700	-0.1600	
20	101.8280	101.8595	-0.0315		60	96.3000	96.3089	-0.0089	
21	101.7980	101.9530	-0.1550		61	96.2300	96.2189	0.0111	
22	102.0920	102.2155	-0.1235		62	96.1300	96.1811	-0.0511	
23	102.4850	102.6853	-0.2003		63	96.1100	96.2091	-0.0991	
24	103.2700	103.4152	-0.1452		64	96.2600	96.4041	-0.1441	
25	104.1910	104.3263	-0.1353		65	96.5420	96.9386	-0.3966	
26	105.4830	105.3820	0.1010		66	97.4235	98.0679	-0.6444	
27	106.3730	106.5396	-0.2166		67	99.3450	99.8072	-0.4622	
28	107.5910	108.0102	-0.4192		68	102.3065	101.9590	0.3475	
29	109.8490	109.5312	0.3178		69	104.2280	104.0314	0.1966	
30	111.3920	110.7347	0.6573		70	106.1420	105.7371	0.4049	
31	111.8950	111.3588	0.5362		71	107.3570	106.8976	0.4594	
32	111.3580	111.3673	-0.0093		72	107.7320	107.6239	0.1081	
33	111.1950	111.0267	0.1683		73	108.0320	108.1365	-0.1045	
34	110.6600	110.4361	0.2239		74	108.4990	108.7094	-0.2104	
35	109.7250	109.7399	-0.0149		75	109.3140	109.5571	-0.2431	
36	108.7470	109.0629	-0.3159		76	110.4640	110.8340	-0.3700	
37	108.4750	108.6123	-0.1373		77	112.1140	112.6512	-0.5372	
38	108.2650	108.3768	-0.1118		78	114.7590	115.0273	-0.2683	
39	108.3370	108.2831	0.0539		79	117.7590	117.7984	-0.0394	
40	108.2250	108.2205	0.0045		80	120.7590	120.7590	0.0000	

ก การเปรียบเทียบแนวทางตั้งเบื้องต้นกับแนวเส้นทางที่ผูกกับค่าน้ำหนัก

ตารางที่ 6.3 การหาจุดเปลี่ยนโค้ง

NO.	GRADE	WEIGHT	GRADE	DIFFERENCE	NO.	GRADE	WEIGHT	GRADE	DIFFERENCE
81	123.7590	123.7590		0.0000	126	110.7410	110.9710		-0.2300
82	126.7590	126.7590		0.0000	127	109.2210	109.6132		-0.3922
83	129.7590	129.7589		0.0001	128	108.4460	108.6093		-0.1633
84	132.7590	132.7589		0.0001	129	107.8160	107.9138		-0.0978
85	135.7590	135.7312		0.0278	130	107.3310	107.4337		-0.1028
86	138.7590	138.5323		0.2267	131	107.0010	107.1182		-0.1172
87	141.5089	140.9033		0.6056	132	106.8310	106.9643		-0.1333
88	143.2189	142.5255		0.6934	133	106.9210	107.0654		-0.1444
89	143.8889	143.1956		0.6933	134	107.0110	107.4619		-0.4509
90	143.5190	142.8882		0.6309	135	108.1410	108.2281		-0.0871
91	142.1090	141.8970		0.2120	136	109.1690	109.2284		-0.0594
92	140.2220	140.6425		-0.4205	137	110.3490	110.3789		-0.0299
93	139.3750	139.5081		-0.1331	138	111.5580	111.5550		0.0030
94	138.6300	138.6102		0.0198	139	112.7680	112.7614		0.0066
95	137.6350	137.9655		-0.3305	140	113.9180	114.0019		-0.0839
96	137.3600	137.6622		-0.3022	141	115.2480	115.2668		-0.0188
97	137.4300	137.7514		-0.3214	142	116.6730	116.3943		0.2787
98	138.1200	138.1787		-0.0587	143	117.7073	117.0861		0.6212
99	138.8780	138.7570		0.1210	144	117.7017	117.0083		0.6934
100	139.2730	139.3987		-0.1257	145	116.6560	116.0138		0.6422
101	139.9630	140.0752		-0.1122	146	114.5703	114.3127		0.2576
102	140.9680	140.6705		0.2975	147	111.9052	112.3835		-0.4783
103	141.4280	141.0359		0.3922	148	110.2800	110.7623		-0.4823
104	141.0760	141.0335		0.0425	149	109.3800	109.6255		-0.2455
105	140.9880	140.7373		0.2507	150	108.8800	108.8467		0.0333
106	140.2740	140.1662		0.1078	151	108.2650	108.1403		0.1247
107	139.5440	139.4022		0.1418	152	107.4110	107.3223		0.0887
108	138.5340	138.4375		0.0965	153	106.5060	106.4136		0.0924
109	137.3840	137.2854		0.0986	154	105.2460	105.5010		-0.2550
110	136.2060	135.8051		0.4009	155	104.6260	104.7460		-0.1200
111	134.3930	133.8438		0.5492	156	104.0960	104.1021		-0.0061
112	131.5400	131.3591		0.1809	157	103.6460	103.5293		0.1167
113	128.5400	128.5236		0.0164	158	102.8410	103.0038		-0.1628
114	125.5400	125.6555		-0.1155	159	102.3260	102.7673		-0.4413
115	122.5400	123.0944		-0.5544	160	102.4715	102.9876		-0.5161
116	120.5800	121.1799		-0.5999	161	103.6570	103.6512		0.0058
117	119.4500	119.8930		-0.4430	162	104.6670	104.5264		0.1406
118	119.3600	119.0884		0.2716	163	105.2870	105.4256		-0.1386
119	118.2670	118.3880		-0.1210	164	106.3770	106.3052		0.0718
120	117.7020	117.7362		-0.0342	165	107.2250	107.1556		0.0694
121	117.1170	117.0202		0.0968	166	107.9250	107.9624		-0.0374
122	116.3920	116.2400		0.1520	167	108.8350	108.6022		0.2328
123	115.3760	115.2541		0.1219	168	109.3900	109.1371		0.2529
124	114.2960	114.0116		0.2844	169	109.0600	109.0600		0.0000
125	112.6660	112.5188		0.1472					

DECISION PARAMETER = 0

ก การเปรียบเทียบแนวทางตั้งเบื้องต้นกับแนวเส้นทางที่ผูกกับค่าน้ำหนัก (ต่อ)

ตารางที่ 6.3 (ต่อ)



## FINDING INFLECTION POINT

NO. OF POINT FOUND = 54

FIRST INF NO.	STATION	FIRST INF NO.	STATION
1	1	28	72
2	2	29	79
3	3	30	91
4	5	31	93
5	8	32	94
6	9	33	98
7	11	34	99
8	14	35	101
9	16	36	113
10	17	37	117
11	25	38	118
12	26	39	120
13	28	40	125
14	31	41	137
15	32	42	139
16	34	43	141
17	38	44	146
18	40	45	149
19	42	46	153
20	45	47	156
21	47	48	157
22	48	49	160
23	51	50	162
24	54	51	163
25	60	52	165
26	61	53	166
27	67	54	169

๒ จุดเปลี่ยนโค้งเริ่มต้น

ตารางที่ 6.3 (ต่อ)

## ADJUSTING INFLECTION PTS.

NO. OF POINT FOUND : 39

INF NO.	STATION
1	1.00
2	5.00
3	9.00
4	11.00
5	14.00
6	17.00
7	26.00
8	28.00
9	32.00
10	34.00
11	38.00
12	40.00
13	42.00
14	45.00
15	48.00
16	51.00
17	54.00
18	61.00
19	67.00
20	72.00
21	79.00
22	91.00
23	94.00
24	99.00
25	101.00
26	113.00
27	118.00
28	120.00
29	125.00
30	137.00
31	139.00
32	141.00
33	146.00
34	149.00
35	153.00
36	157.00
37	160.00
38	163.00
39	169.00

ก ผลของการลดจุดเปลี่ยนโค้งเริ่มต้น

ตารางที่ 6.4 การหาจุดตัดแนวตั้งเริ่มต้น

## PRELIMINARY GEOMETRIC CONFIGURATION

## FIND STATION AND ELEVATION OF PVI

NO OF PVI = 35

PVI NO.	L1	L2	DIST	ELEV	GRADE
1	0.0	0.0	0.0000	100.190	
2	59.2	40.8	0.0592	100.190	0.000
3	23.3	76.7	0.1233	99.614	-0.900
4	49.7	0.3	0.2497	99.209	-0.320
5	326.3	48.7	0.5763	103.357	1.270
6	52.9	-2.9	0.6779	107.790	4.364
7	61.9	38.1	0.7369	111.892	6.952
8	50.1	-0.1	0.8251	110.656	-1.400
9	79.5	20.5	0.9045	108.321	-2.940
10	87.8	12.2	1.0128	108.023	-0.276
11	52.2	22.8	1.0772	108.996	1.512
12	41.7	33.3	1.1417	104.442	-7.065
13	51.0	24.0	1.2260	101.117	-3.943
14	65.8	9.2	1.3158	100.327	-0.880
15	90.5	84.5	1.4155	96.517	-3.820
16	114.1	35.9	1.6141	95.842	-0.340
17	79.6	45.4	1.7296	107.119	9.766
18	103.0	72.0	1.8780	109.123	1.350
19	237.3	62.7	2.1873	146.240	12.000
20	27.9	47.1	2.2779	140.269	-6.594
21	45.5	79.5	2.3705	137.045	-3.480
22	56.3	-6.3	2.5063	140.176	2.306
23	159.7	140.3	2.6597	145.377	3.390
24	64.6	60.4	2.8646	120.789	-12.000
25	121.2	53.8	3.0462	116.493	-2.366
26	140.1	159.9	3.2401	102.707	-7.110
27	83.5	16.5	3.4835	114.337	4.778
28	74.6	50.4	3.5746	119.359	5.510
29	46.1	28.9	3.6711	110.189	-9.502
30	95.2	4.8	3.7952	106.716	-2.800
31	19.2	80.8	3.8192	105.673	-4.330
32	61.3	13.7	3.9613	102.107	-2.510
33	-33.1	108.1	3.9419	101.592	2.662
34	121.4	28.6	4.1714	109.438	3.420
35	0.0	0.0	4.2000	109.060	-1.320

ข ผลของจุดตัดแนวตั้งและความชัน หลังจากการปรับก็จุดตัดแนวตั้งจากความชัน

ตารางที่ 6.4 (ต่อ)

### 6.3.3 การปรับแก้จุดตัดแนวตั้ง

เนื่องจากจุดตัดแนวตั้งที่ได้นั้น เป็นไปตามความเป็นลูกคลื่นของพื้นดิน ดังนั้นบางครั้งในช่วงเส้นทางที่มีช่วงโค้งยาวมาก ๆ จะทำให้ต้องใส่โค้งยาวมาก ช่วงของเส้นทางดังกล่าวทราบจาก ระยะระหว่างระดับของจุดตัดแนวตั้งกับแนวเส้นทางมีค่ามากสามารถใช้แนวทางตั้งเบื้องต้นเพื่อเปรียบเทียบกับระยะดังกล่าวไม่ให้เกินค่าที่กำหนด หากพบว่าในช่วงของเส้นทางใดที่มีโค้งยาวมาก (ซึ่งพิจารณาจากระยะระหว่างระดับจุดตัดแนวตั้ง กับ แนวทางตั้งเบื้องต้น) ก็จะทำให้จุดตัดแนวตั้งใหม่สองจุดขึ้นมาแทน

จากตารางที่ 6.4 เมื่อใช้ค่าระยะระหว่างระดับจุดตัดแนวตั้งกับแนวทางตั้งเบื้องต้น เท่ากับ 1.5 เมตร พบว่ามีจุดตัดแนวตั้งทั้งหมด 5 แห่ง ที่มีค่าระยะเกินกว่าข้อกำหนด จึงแทนด้วยจุดตัดแนวตั้งใหม่ 11 จุด ดังนี้

จุดตัดแนวตั้งเดิม	จุดตัดแนวตั้งใหม่
1+878	1+843
	1+902
	2+144
2+187	2+177
	2+221
2+660	2+574
	2+735
3+240	3+171
	3+319
3+575	3+547
	3+593

จุดตัดแนวตั้งที่สถานี 1+878 เมื่อแทนที่ด้วยจุดตัดแนวตั้งใหม่สองจุด พบว่าจุดตัดแนวตั้งหนึ่งมีค่าระยะระหว่างระดับจุดตัดแนวตั้ง กับ แนวทางตั้งเบื้องต้นเกินค่าที่กำหนด จึงแทนที่ด้วยจุดตัดแนวตั้งใหม่สองจุด จึงได้จุดตัดแนวตั้งใหม่แทนจุดเดิมทั้งหมด 3 จุด ผลของจุดตัดแนวตั้งทั้งหมดที่ได้ปรากฏในตารางที่ 6.5



## PASS PVI ADJUSTMENT

NO OF PVI = 41

PVI NO.	L1	L2	DIST	ELEV	GRADE
1	0.0	0.0	0.0000	100.190	
2	59.2	40.8	0.0592	100.190	0.000
3	23.3	76.7	0.1233	99.614	-0.900
4	49.7	0.3	0.2497	99.209	-0.320
5	326.3	48.7	0.5763	103.357	1.270
6	52.9	-2.9	0.6779	107.790	4.364
7	61.9	38.1	0.7369	111.892	6.952
8	50.1	-0.1	0.8251	110.656	-1.400
9	79.5	20.5	0.9045	108.321	-2.940
10	87.8	12.2	1.0128	108.023	-0.276
11	52.2	22.8	1.0772	108.996	1.512
12	41.7	33.3	1.1417	104.442	-7.065
13	51.0	24.0	1.2260	101.117	-3.943
14	65.8	9.2	1.3158	100.327	-0.880
15	90.5	84.5	1.4155	96.517	-3.820
16	114.1	35.9	1.6141	95.842	-0.340
17	79.6	45.4	1.7296	107.119	9.766
18	68.4	31.6	1.8434	108.656	1.350
19	27.2	47.8	1.9022	112.022	5.730
20	193.6	6.4	2.1436	140.986	12.000
21	27.7	22.3	2.1777	143.755	8.117
22	21.1	28.9	2.2211	144.015	0.600
23	27.9	47.1	2.2779	140.269	-6.594
24	45.5	79.5	2.3705	137.045	-3.480
25	56.3	-6.3	2.5063	140.176	2.306
26	73.5	76.5	2.5735	142.456	3.390
27	85.4	64.6	2.7354	136.292	-3.808
28	64.6	60.4	2.8646	120.789	-12.000
29	121.2	53.8	3.0462	116.493	-2.366
30	71.1	78.9	3.1711	107.610	-7.110
31	68.8	81.2	3.3188	106.470	-0.772
32	83.5	16.5	3.4835	114.337	4.778
33	47.3	27.7	3.5473	117.852	5.510
34	18.1	31.9	3.5931	117.604	-0.542
35	46.1	28.9	3.6711	110.189	-9.502
36	95.2	4.8	3.7952	106.716	-2.800
37	19.2	80.8	3.8192	105.673	-4.330
38	61.3	13.7	3.9613	102.107	-2.510
39	-33.1	108.1	3.9419	101.592	2.662
40	121.4	28.6	4.1714	109.438	3.420
41	0.0	0.0	4.2000	109.060	-1.320

ตารางที่ 6.5 จุดตัดแนวตั้งที่ได้จากการปรับแก้ระยะระหว่าง  
แนวเส้นทางกับระดับของจุดตัดแนวตั้ง

เมื่อทำการตรวจสอบและแก้ไข ค่าความชัน และ ค่าระยะระหว่างจุดตัด แนวตั้งแล้ว จะได้ผลลัพธ์ของจุดตัดแนวตั้ง แสดงในตารางที่ 6.6

#### 6.3.4 การหาความยาวโค้งที่แนะนำโดย AASHTO

เมื่อหาจุดตัดแนวตั้งได้เรียบร้อยแล้ว จะได้ค่าความชันของเส้นลาดชัน และ ค่าแตกต่างสัมบูรณ์ของความชัน ที่จุดตัดแนวตั้งต่างๆ นำไปหาความยาวโค้งสั้นที่สุดจาก ข้อเสนอแนะของ AASHTO โดยใช้ค่าความเร็วที่ใช้ออกแบบที่กำหนด ผลลัพธ์ที่ได้ปรากฏใน ตารางที่ 6.7

#### 6.4 การทดสอบหาองค์ประกอบทางเรขาคณิตที่เหมาะสม

เมื่อได้องค์ประกอบทางเรขาคณิตเริ่มต้นแล้ว จะนำมาใช้เป็นค่าเริ่มต้นของการค้นหา องค์ประกอบทางเรขาคณิต (จุดตัดแนวตั้ง และ ความยาวโค้ง) ที่ทำให้ค่าใช้จ่ายของเส้นทาง น้อยที่สุด เราสามารถกำหนดวิธีค้นหาได้สองวิธี คือ การหาความยาวโค้งที่เหมาะสมเพียง อย่างเดียว และ การหาจุดตัดแนวตั้งและความยาวโค้งที่เหมาะสม ค่าใช้จ่ายที่นำมา พิจารณาในงานวิจัยนี้ คือ ค่าใช้จ่ายของงานดินโดยคิดจากปริมาณดินตัดและดินถม

##### 6.4.1 การหาความยาวโค้งที่เหมาะสม

การหาความยาวโค้งที่เหมาะสมเป็นการค้นหาความยาวโค้งด้านซ้าย และ ด้านขวา ที่ปรับปรุงค่าฟังก์ชันวัตถุประสงค์ให้ลดลงมากที่สุด ฟังก์ชันวัตถุประสงค์ คือ ค่าใช้จ่ายของงานดินน้อยที่สุด ค่าใช้จ่ายของงานดินหามาจากพื้นที่รูปตัดสี่เหลี่ยมคางหมู ซึ่งเป็นแบบจำลองรูปตัดคั่นทางที่มีพื้นดินตามขวางราบของทุกสถานี วิธีค้นหาใช้วิธีค้นหาโดยตรง (Search method) ข้อจำกัดของการค้นหา คือ ความยาวโค้งที่บรรจุระหว่างจุดตัด แนวตั้ง ความยาวโค้งสั้นที่สุดและยาวที่สุด และ จุดควบคุมระดับ โปรแกรมกำหนดรอบ การคำนวณสูงสุดเท่ากับ 2000 รอบ

ค่าความยาวโค้งที่เหมาะสมปรากฏในตารางที่ 6.8 แนวเส้นทางที่ได้ แสดงในตารางที่ 6.9 ถึง 6.11 และ รูปที่ 6.3

## FINAL CALCULATION

NO OF PVI = 39

PVI NO.	L1	L2	DIST	ELEV	GRADE
1	0.0	0.0	0.000	100.190	
2	25.0	25.0	0.0592	100.190	0.000
3	25.0	25.0	0.1233	99.614	-0.900
4	25.0	25.0	0.2497	99.209	-0.320
5	25.0	25.0	0.5763	103.357	1.270
6	25.0	25.0	0.6779	107.790	4.364
7	25.0	25.0	0.7369	111.892	6.952
8	25.0	25.0	0.8251	110.656	-1.400
9	25.0	25.0	0.9045	108.321	-2.940
10	25.0	25.0	1.0128	108.023	-0.276
11	25.0	25.0	1.0772	108.996	1.512
12	25.0	25.0	1.1417	104.442	-7.065
13	25.0	25.0	1.2260	101.117	-3.943
14	25.0	25.0	1.3158	100.327	-0.880
15	25.0	25.0	1.4155	96.517	-3.820
16	50.0	50.0	1.6141	95.842	-0.340
17	25.0	25.0	1.7296	107.119	9.766
18	25.0	25.0	1.8434	108.656	1.350
19	25.0	25.0	1.9022	112.022	5.730
20	25.0	25.0	2.1436	140.986	12.000
21	25.0	25.0	2.1936	143.755	5.537
22	25.0	25.0	2.2436	144.015	0.521
23	25.0	25.0	2.2936	140.269	-7.493
24	25.0	25.0	2.3705	137.045	-4.188
25	25.0	25.0	2.5063	140.176	2.306
26	25.0	25.0	2.5735	142.456	3.390
27	25.0	25.0	2.7354	136.292	-3.808
28	50.0	50.0	2.8646	120.789	-12.000
29	25.0	25.0	3.0462	116.493	-2.366
30	25.0	25.0	3.1711	107.610	-7.110
31	25.0	25.0	3.3188	106.470	-0.772
32	25.0	25.0	3.4835	114.337	4.778
33	25.0	25.0	3.5473	117.852	5.510
34	25.0	25.0	3.5973	117.604	-0.497
35	25.0	25.0	3.6711	110.189	-10.040
36	25.0	25.0	3.7952	106.716	-2.800
37	25.0	25.0	3.9613	102.107	-2.774
38	25.0	25.0	4.1714	109.438	3.490
39	0.0	0.0	4.2000	109.060	-1.320

DO YOU WANT TO CHANGE ANY PVI (Y or N) &lt;N&gt; ?

N

DO YOU WANT TO CHANGE ANY CURVE LENGTHS (Y or N) &lt;N&gt;?

N

ตารางที่ 6.6 ผลของการหาจุดตัดแนวโค้ง

## CURVE LENGTH DATA

NO. PVI	CURVE LENGTH L (AASHTO)	MIN L	RECOMMEND MIN L1, L2 ( $\sim L/2$ )	RECOMMEND MAX L ( $\sim 4*L$ )
2	2.5	14.1	25.0	100.0
3	3.3	14.1	25.0	100.0
4	9.0	14.1	25.0	100.0
5	17.3	14.1	25.0	100.0
6	14.7	14.1	25.0	100.0
7	23.5	14.1	25.0	100.0
8	4.3	14.1	25.0	100.0
9	14.9	14.1	25.0	100.0
10	10.1	14.1	25.0	100.0
11	24.0	14.1	25.0	100.0
12	17.1	14.1	25.0	100.0
13	17.3	14.1	25.0	100.0
14	8.2	14.1	25.0	100.0
15	19.5	14.1	25.0	100.0
16	56.6	14.1	50.0	200.0
17	23.5	14.1	25.0	100.0
18	24.4	14.1	25.0	100.0
19	35.2	14.1	25.0	100.0
20	18.1	14.1	25.0	100.0
21	19.7	14.1	25.0	100.0
22	11.3	14.1	25.0	100.0
23	7.3	14.1	25.0	100.0
24	36.6	14.1	25.0	100.0
25	5.8	14.1	25.0	100.0
26	20.2	14.1	25.0	100.0
27	22.8	14.1	25.0	100.0
28	53.7	14.1	50.0	200.0
29	13.3	14.1	25.0	100.0
30	35.6	14.1	25.0	100.0
31	31.2	14.1	25.0	100.0
32	4.6	14.1	25.0	100.0
33	17.1	14.1	25.0	100.0
34	26.8	14.1	25.0	100.0
35	40.6	14.1	25.0	100.0
36	0.1	14.1	25.0	100.0
37	35.3	14.1	25.0	100.0
38	13.5	14.1	25.0	100.0

ตารางที่ 6.7 ผลจากการหาความยาวโค้ง

## FINAL CALCULATION

PVI NO.	L1	L2	DIST	ELEV	GRADE
1	0.0	0.0	0.0000	100.190	
2	45.0	39.0	0.0590	100.190	0.000
3	25.0	25.0	0.1230	99.614	-0.900
4	25.0	75.0	0.2500	99.209	-0.319
5	25.0	25.0	0.5760	103.357	1.272
6	25.0	25.0	0.6780	107.790	4.346
7	25.0	25.0	0.7370	111.892	6.953
8	25.0	55.0	0.8250	110.656	-1.405
9	25.0	25.0	0.9050	108.321	-2.919
10	25.0	25.0	1.0130	108.023	-0.276
11	25.0	25.0	1.0770	108.996	1.520
12	25.0	25.0	1.1420	104.442	-7.006
13	25.0	25.0	1.2260	101.117	-3.958
14	25.0	25.0	1.3160	100.327	-0.878
15	25.0	35.0	1.4160	96.517	-3.810
16	50.0	50.0	1.6140	95.842	-0.341
17	35.0	25.0	1.7300	107.119	9.722
18	45.0	25.0	1.8430	108.656	1.360
19	25.0	25.0	1.9020	112.022	5.705
20	25.0	25.0	2.1440	140.986	11.969
21	25.0	25.0	2.1940	143.755	5.538
22	25.0	25.0	2.2440	143.015	-1.480
23	25.0	25.0	2.2940	140.269	-5.492
24	25.0	25.0	2.3710	137.045	-4.187
25	25.0	43.0	2.5060	140.176	2.319
26	25.0	75.0	2.5740	142.456	3.353
27	65.0	25.0	2.7350	136.292	-3.829
28	50.0	50.0	2.8650	120.789	-11.925
29	55.0	45.0	3.0460	116.493	-2.373
30	55.0	35.0	3.1710	107.610	-7.106
31	75.0	25.0	3.3190	106.470	-0.770
32	25.0	38.0	3.4840	114.337	4.768
33	25.0	25.0	3.5470	117.852	5.579
34	25.0	49.0	3.5970	117.604	-0.496
35	23.0	25.0	3.6710	110.189	-10.020
36	75.0	25.0	3.7950	106.716	-2.801
37	25.0	25.0	3.9610	102.107	-2.777
38	25.0	25.0	4.1710	109.438	3.491
39	0.0	0.0	4.2000	109.060	-1.303

ตารางที่ 6.8 ผลจากการหาแนวทางโค้งที่มีความยาวโค้งเหมาะสม



## SELECTED POINT OF VERTICAL INTERSECTION

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

NUMBER OF PVI = 39

PVI NO.	X- COOR	Y-COOR
1	0.000	100.190
2	0.059	100.190
3	0.123	99.614
4	0.250	99.209
5	0.576	103.357
6	0.678	107.790
7	0.737	111.892
8	0.825	110.656
9	0.905	108.321
10	1.013	108.023
11	1.077	108.996
12	1.142	104.442
13	1.226	101.117
14	1.316	100.327
15	1.416	96.517
16	1.614	95.842
17	1.730	107.119
18	1.843	108.656
19	1.902	112.022
20	2.144	140.986
21	2.194	143.755
22	2.244	143.015
23	2.294	140.269
24	2.371	137.045
25	2.506	140.176
26	2.574	142.456
27	2.735	136.292
28	2.865	120.789
29	3.046	116.493
30	3.171	107.610
31	3.319	106.470
32	3.484	114.337
33	3.547	117.852
34	3.597	117.604
35	3.671	110.189
36	3.795	106.716
37	3.961	102.107
38	4.171	109.438
39	4.200	109.060

ตารางที่ 6.9 จุดตัดแนวตั้งของแนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่เหมาะสม

## SELECTED PVC AND PVT

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

NUMBER OF PVI (EXCLUDING BEGIN AND END PT) = 37

PVI NO.	PVC		PVT	
	X	Y	X	Y
2	0.014	100.190	0.098	99.839
3	0.098	99.839	0.148	99.534
4	0.225	99.289	0.325	100.163
5	0.551	103.039	0.601	104.444
6	0.653	106.703	0.703	109.528
7	0.712	110.154	0.762	111.541
8	0.800	111.007	0.880	109.051
9	0.880	109.051	0.930	108.252
10	0.988	108.092	1.038	108.403
11	1.052	108.616	1.102	107.244
12	1.117	106.194	1.167	103.452
13	1.201	102.107	1.251	100.898
14	1.291	100.546	1.341	99.374
15	1.391	97.469	1.451	96.398
16	1.564	96.012	1.664	100.703
17	1.695	103.716	1.755	107.459
18	1.798	108.044	1.868	110.082
19	1.877	110.596	1.927	115.014
20	2.119	137.994	2.169	142.370
21	2.169	142.370	2.219	143.385
22	2.219	143.385	2.269	141.642
23	2.269	141.642	2.319	139.222
24	2.346	138.092	2.396	137.625
25	2.481	139.596	2.549	141.618
26	2.549	141.618	2.649	139.585
27	2.670	138.781	2.760	133.311
28	2.815	126.752	2.915	119.602
29	2.991	117.798	3.091	113.295
30	3.116	111.519	3.206	107.340
31	3.244	107.048	3.344	107.662
32	3.459	113.145	3.522	116.457
33	3.522	116.457	3.572	117.728
34	3.572	117.728	3.646	112.694
35	3.646	112.694	3.696	109.489
36	3.760	108.817	3.820	106.022
37	3.936	102.801	3.986	102.980
38	4.146	108.565	4.196	109.112

ตารางที่ 6.10 จุดเริ่มโค้งและจุดสิ้นสุดโค้งของแนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่เหมาะสม

## SELECTED VERTICAL ALIGNMENT

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

BEGIN AT STA. = 0.000 KM

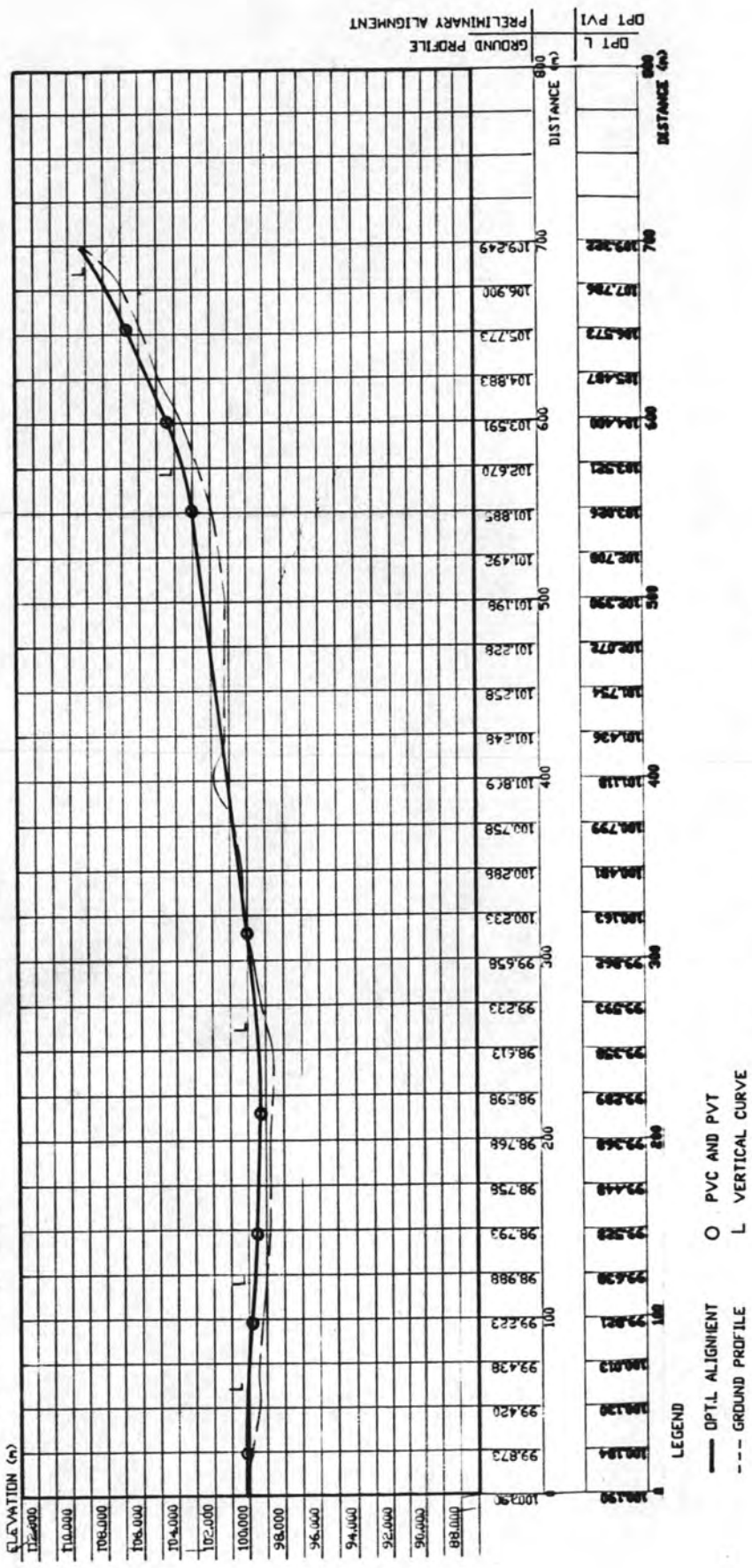
NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG	NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG
1	0.000	100.190	5	41	1.000	108.085	1
2	0.025	100.184	1	42	1.025	108.236	2
3	0.050	100.130	1	43	1.050	108.586	0
4	0.075	100.013	2	44	1.075	108.515	1
5	0.100	99.821	1	45	1.100	107.381	2
6	0.125	99.638	2	46	1.125	105.653	1
7	0.150	99.528	0	47	1.150	104.213	2
8	0.175	99.448	0	48	1.175	103.136	0
9	0.200	99.368	0	49	1.200	102.146	0
10	0.225	99.289	1	50	1.225	101.334	1
11	0.250	99.358	2	51	1.250	100.907	2
12	0.275	99.593	2	52	1.275	100.687	0
13	0.300	99.862	2	53	1.300	100.444	1
14	0.325	100.163	0	54	1.325	99.909	2
15	0.350	100.481	0	55	1.350	99.032	0
16	0.375	100.799	0	56	1.375	98.079	0
17	0.400	101.118	0	57	1.400	97.159	1
18	0.425	101.436	0	58	1.425	96.626	2
19	0.450	101.754	0	59	1.450	96.401	2
20	0.475	102.072	0	60	1.475	96.316	0
21	0.500	102.390	0	61	1.500	96.231	0
22	0.525	102.708	0	62	1.525	96.145	0
23	0.550	103.026	0	63	1.550	96.060	0
24	0.575	103.521	1	64	1.575	96.036	1
25	0.600	104.400	2	65	1.600	96.542	1
26	0.625	105.487	0	66	1.625	97.677	2
27	0.650	106.573	0	67	1.650	99.440	2
28	0.675	107.786	1	68	1.675	101.772	0
29	0.700	109.322	2	69	1.700	104.190	1
30	0.725	110.916	1	70	1.725	106.185	1
31	0.750	111.589	2	71	1.750	107.367	2
32	0.775	111.358	0	72	1.775	107.731	0
33	0.800	111.007	1	73	1.800	108.072	1
34	0.825	110.526	2	74	1.825	108.537	1
35	0.850	109.888	2	75	1.850	109.236	2
36	0.875	109.196	2	76	1.875	110.482	0
37	0.900	108.573	1	77	1.900	112.239	1
38	0.925	108.272	2	78	1.925	114.777	2
39	0.950	108.197	0	79	1.950	117.767	0
40	0.975	108.128	0	80	1.975	120.759	0

ตารางที่ 6.11 ระดับการก่อสร้างของแนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่เหมาะสม

NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG	NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG
81	2.000	123.751	0	126	3.125	110.897	1
82	2.025	126.743	0	127	3.150	109.361	1
83	2.050	129.736	0	128	3.175	108.111	2
84	2.075	132.728	0	129	3.200	107.407	2
85	2.100	135.720	0	130	3.225	107.194	0
86	2.125	138.689	1	131	3.250	107.005	1
87	2.150	141.086	2	132	3.275	106.898	1
88	2.175	142.677	1	133	3.300	106.906	1
89	2.200	143.413	2	134	3.325	107.056	2
90	2.225	143.282	1	135	3.350	107.948	0
91	2.250	142.541	2	136	3.375	109.140	0
92	2.275	141.317	1	137	3.400	110.332	0
93	2.300	140.065	2	138	3.425	111.524	0
94	2.325	138.971	0	139	3.450	112.716	0
95	2.350	137.935	1	140	3.475	113.933	1
96	2.375	137.425	2	141	3.500	115.250	2
97	2.400	137.718	0	142	3.525	116.619	1
98	2.425	138.297	0	143	3.550	117.543	2
99	2.450	138.877	0	144	3.575	117.702	1
100	2.475	139.457	0	145	3.600	116.609	2
101	2.500	140.084	1	146	3.625	114.654	2
102	2.525	140.838	2	147	3.650	112.305	1
103	2.550	141.650	1	148	3.675	110.395	2
104	2.575	141.762	2	149	3.700	109.377	0
105	2.600	141.173	2	150	3.725	108.677	1
106	2.625	140.434	2	151	3.750	107.977	1
107	2.650	139.546	0	152	3.775	107.277	1
108	2.675	138.585	1	153	3.800	106.579	2
109	2.700	137.476	1	154	3.825	105.883	0
110	2.725	136.151	1	155	3.850	105.189	0
111	2.750	134.386	2	156	3.875	104.495	0
112	2.775	131.522	0	157	3.900	103.801	0
113	2.800	128.540	0	158	3.925	103.107	0
114	2.825	125.607	1	159	3.950	102.535	1
115	2.850	123.163	1	160	3.975	102.672	2
116	2.875	121.316	2	161	4.000	103.468	0
117	2.900	120.066	2	162	4.025	104.341	0
118	2.925	119.365	0	163	4.050	105.214	0
119	2.950	118.772	0	164	4.075	106.087	0
120	2.975	118.178	0	165	4.100	106.959	0
121	3.000	117.569	1	166	4.125	107.832	0
122	3.025	116.768	1	167	4.150	108.697	1
123	3.050	115.723	2	168	4.175	109.174	2
124	3.075	114.358	2	169	4.200	109.060	15
125	3.100	112.656	0				

ตารางที่ 6.11 (ต่อ)

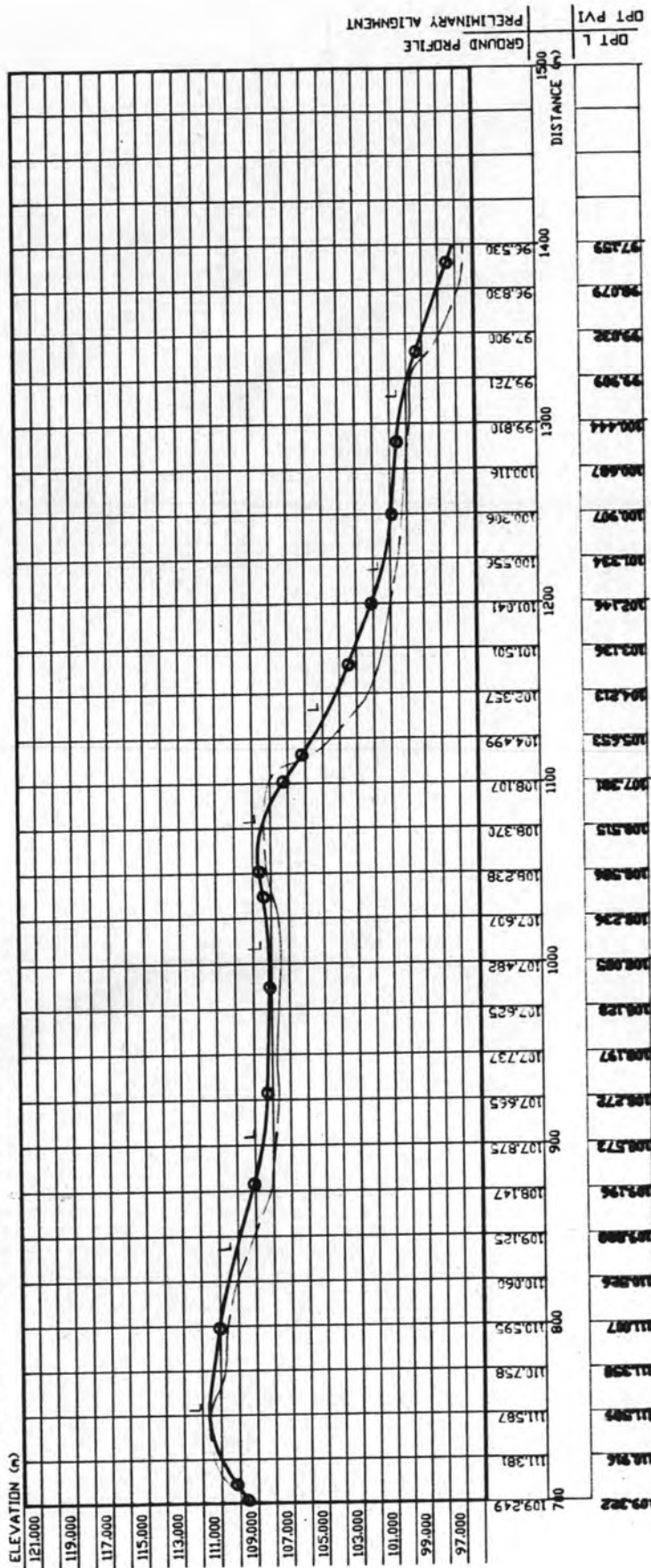
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



รูปที่ 6.3 แนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่เหมาะสม



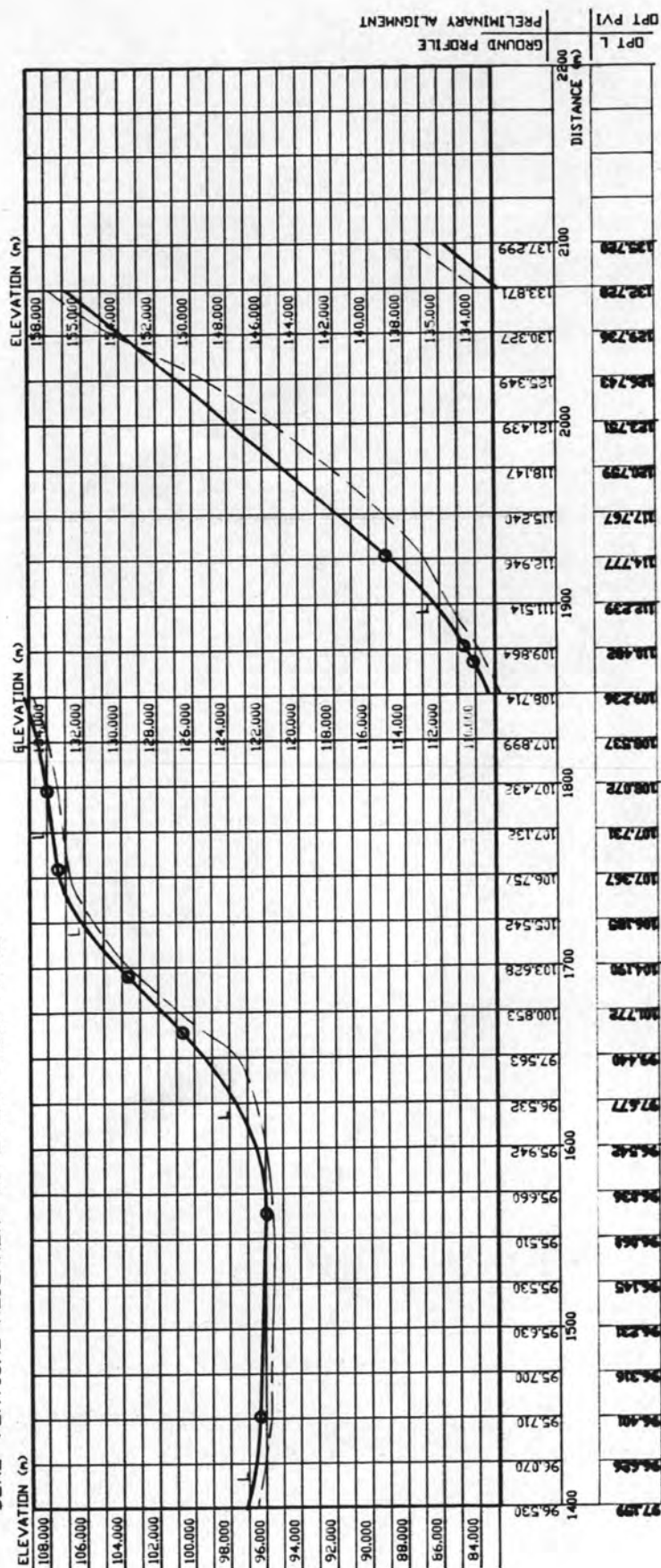
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 O PVC AND PVT  
 L VERTICAL CURVE  
 — DPT.L ALIGNMENT  
 - - - GROUND PROFILE

รูปที่ 6.3 (ต่อ)

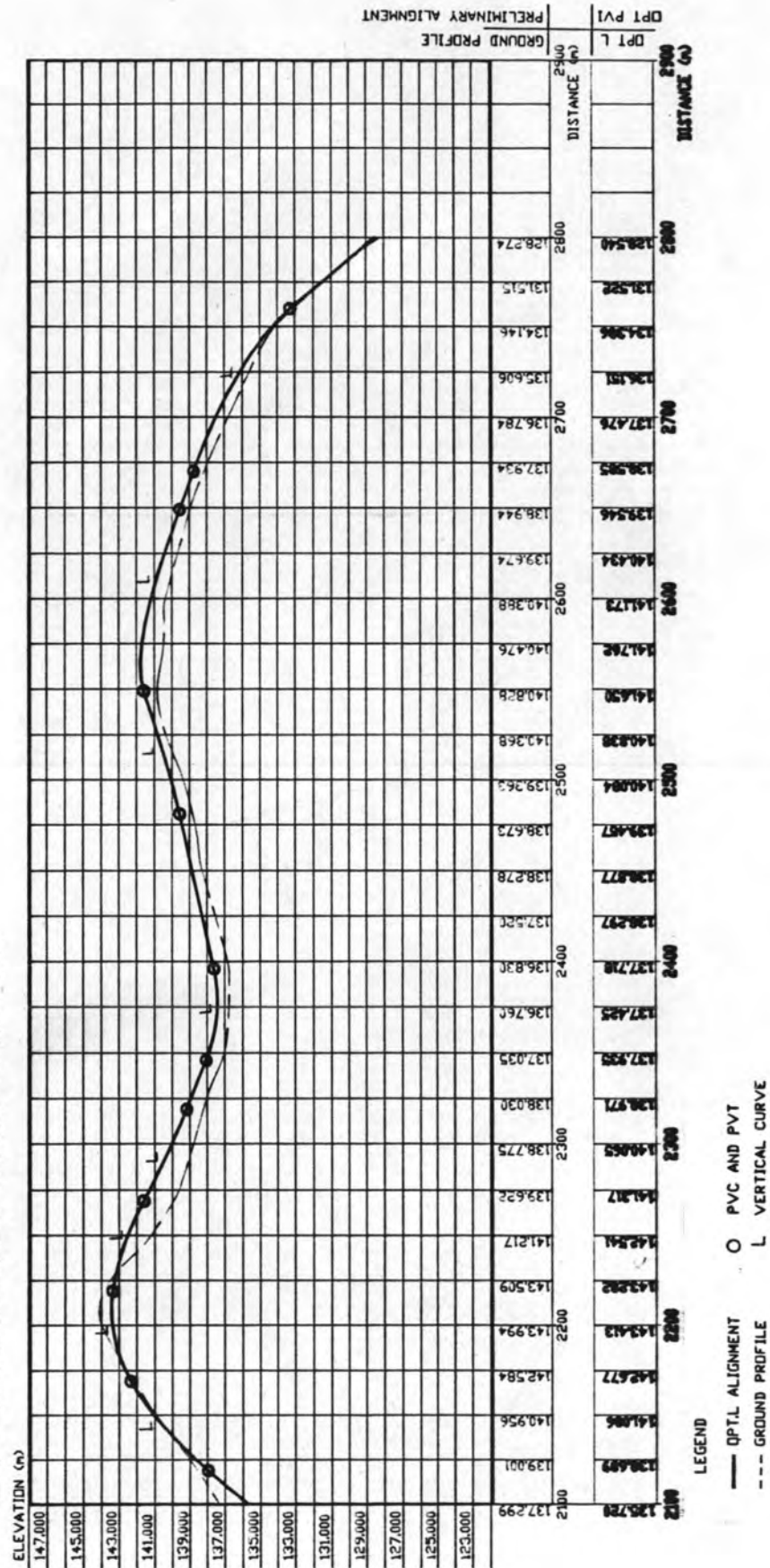
DEM'D VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — OPT.L ALIGNMENT    O PVC AND PVT  
 - - - GROUND PROFILE    L VERTICAL CURVE

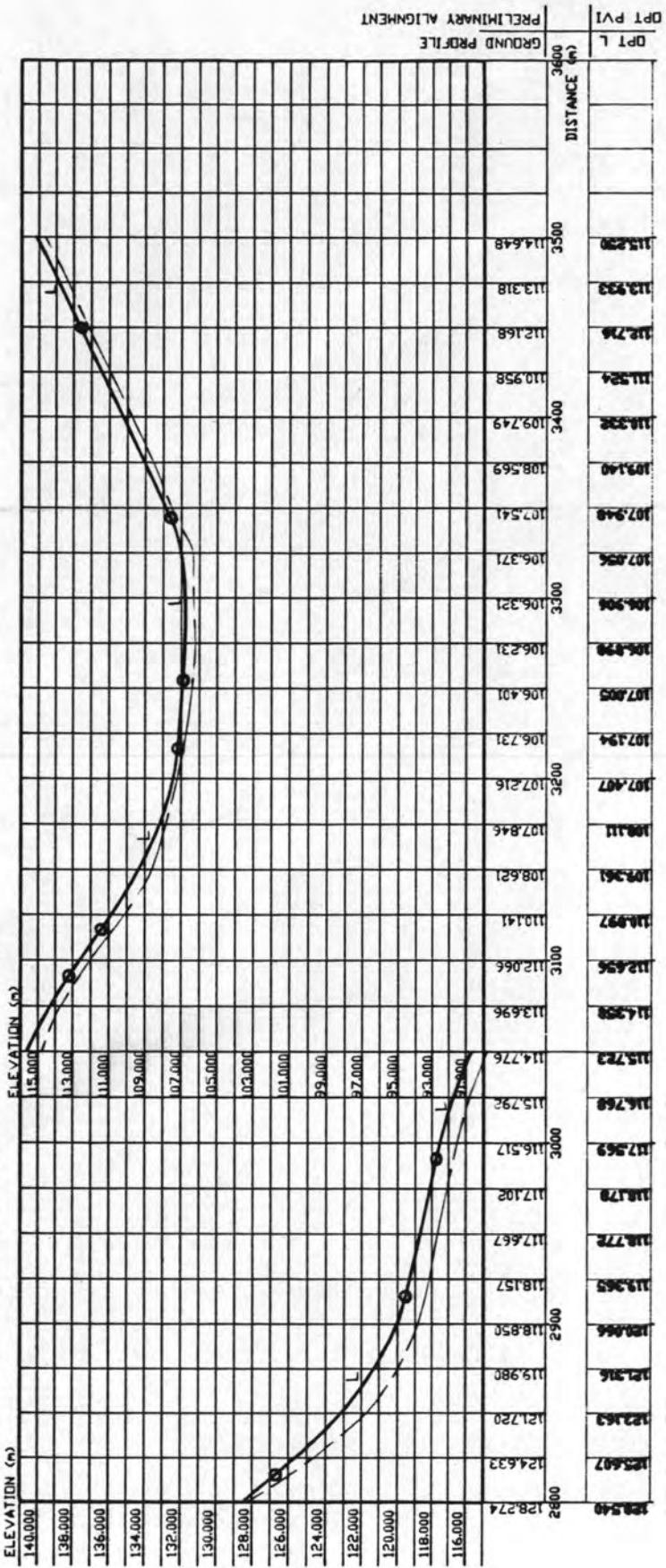
รูปที่ 6.3 (ต่อ)

DEMD VERTICAL ALIGNMENT KM0+000-4+200 PHUKET



รูปที่ 6.3 (ต่อ)

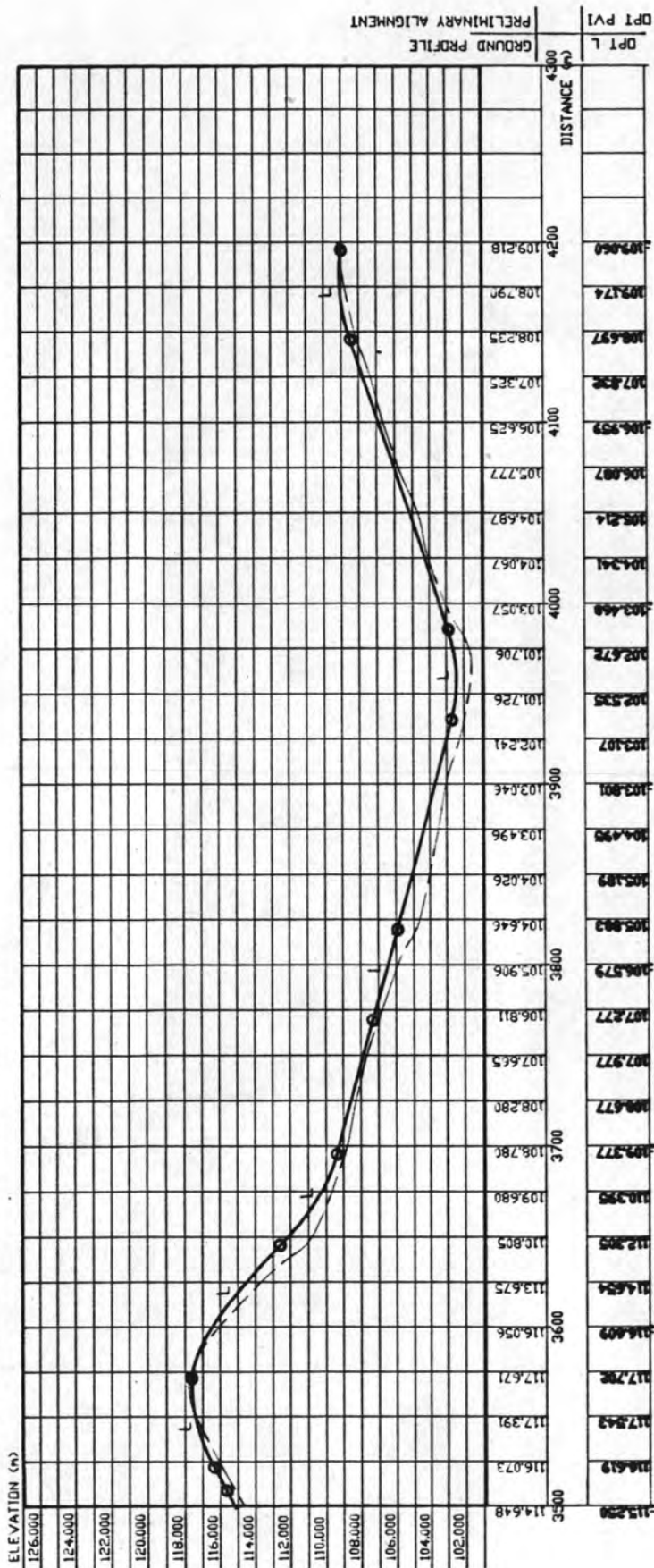
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — OPT.L ALIGNMENT    O PVC AND PVT  
 - - - GROUND PROFILE    L VERTICAL CURVE

รูปที่ 6.3 (ต่อ)

DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — OPT.L ALIGNMENT    O PVC AND PVT  
 - - - GROUND PROFILE    L VERTICAL CURVE

รูปที่ 6.3 (ต่อ)



#### 6.4.2 การหาจุดตัดแนวตั้งและความยาวโค้งที่เหมาะสม

การหาค่าประกอบทางเรขาคณิตที่เหมาะสมแบบนี้ เป็นการค้นหาจุดตัดแนวตั้ง และ ความยาวโค้ง ที่ทำให้ให้ค่าฟังก์ชันวัตถุประสงค์ลดลงมากที่สุด ฟังก์ชันวัตถุประสงค์ และ วิธีการค้นหา เช่นเดียวกับกับการหาความยาวโค้งโค้งที่เหมาะสม แต่ตัวแปรในการตัดสินใจ คือ ตำแหน่งของจุดตัดแนวตั้ง และ ความยาวโค้ง

วิธีการค้นหาใช้วิธีการประมาณค่าความยาวโค้งที่เหมาะสมเสียก่อน จากนั้นนำค่าความยาวโค้งที่ได้ ไปใช้ในการค้นหาตำแหน่งของจุดตัดแนวตั้ง โดยกำหนดให้ความยาวโค้งคงที่ หลังจากนั้นจึงกลับไปหาความยาวโค้งใหม่ ข้อจำกัดของการค้นหาจุดตัดแนวตั้ง คือ ความชัน จุดควบคุมระดับ และ ระยะระหว่างจุดตัดแนวตั้งที่สามารถบรรจุโค้งได้

ผลของการทดสอบแสดงในตารางที่ 6.12 และ แนวเส้นทางปรากฏในตารางที่ 6.13 ถึง 6.15 และ รูปที่ 6.4

#### 6.5 การคำนวณปริมาณงานดิน

เมื่อได้แนวเส้นทางแล้ว จะนำมาคำนวณหาปริมาณงานดินจากรูปตัดคันทาง วิธีการคำนวณแสดงในภาคผนวก ค โดยสมมติให้รูปตัดของเนินดินเดิมราบ รูปตัดคันทางจะมีร่องน้ำลึก 0.60 เมตร ความชันด้านข้างของคันทางแปรเปลี่ยนตามความสูงของดินตัดหรือดินถมตามข้อกำหนด

การคำนวณปริมาณงานดินเปรียบเทียบกันระหว่าง แนวทางตั้งเบื้องต้น แนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่เหมาะสม แนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวทางตั้งและความยาวโค้งที่เหมาะสม และ แนวเส้นทางจากการออกแบบของวิศวกร ผลปรากฏในภาคผนวก ง

## FINAL CALCULATION

PVI NO.	L1	L2	DIST	ELEV	GRADE
1	0.0	0.0	0.0000	100.190	
2	35.0	39.0	0.0534	100.365	0.328
3	25.0	25.0	0.1230	99.315	-1.509
4	35.0	65.0	0.2350	99.509	0.173
5	25.0	25.0	0.5810	103.375	1.118
6	25.0	34.0	0.6780	108.090	4.860
7	25.0	25.0	0.7370	112.192	6.953
8	25.0	55.0	0.8237	110.755	-1.656
9	25.0	25.0	0.9037	108.040	-3.395
10	25.0	25.0	1.0054	108.223	0.181
11	25.0	25.0	1.0873	109.296	1.310
12	25.0	25.0	1.1373	104.142	-10.307
13	25.0	25.0	1.2110	100.817	-4.511
14	25.0	25.0	1.3178	100.377	-0.412
15	25.0	35.0	1.4010	96.516	-4.641
16	50.0	50.0	1.6290	95.781	-0.323
17	35.0	25.0	1.7264	107.012	11.529
18	40.0	34.0	1.8430	108.456	1.239
19	25.0	25.0	1.9020	112.322	6.552
20	25.0	25.0	2.1440	141.286	11.969
21	25.0	25.0	2.1940	144.055	5.538
22	25.0	25.0	2.2440	142.926	-2.258
23	25.0	25.0	2.2940	139.969	-5.914
24	25.0	25.0	2.3597	136.761	-4.886
25	25.0	43.0	2.5036	140.017	2.262
26	25.0	75.0	2.5716	142.157	3.147
27	55.0	25.0	2.7350	136.117	-3.697
28	50.0	50.0	2.8661	120.489	-11.917
29	55.0	45.0	3.0384	116.294	-2.435
30	55.0	45.0	3.1747	107.751	-6.267
31	65.0	25.0	3.3195	106.432	-0.911
32	25.0	25.0	3.4840	114.637	4.986
33	25.0	25.0	3.5420	118.052	5.889
34	25.0	49.0	3.5920	117.904	-0.297
35	25.0	25.0	3.6660	110.108	-10.535
36	25.0	25.0	3.7910	106.727	-2.704
37	25.0	25.0	3.9528	101.807	-3.041
38	25.0	25.0	4.1710	109.738	3.634
39	0.0	0.0	4.2000	109.060	-2.337

ตารางที่ 6.12 ผลจากการหาแนวทางตั้งที่มีจุดตัดแนวตั้ง  
และ ความยาวโค้งเหมาะสม

## SELECTED POINT OF VERTICAL INTERSECTION

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

NUMBER OF PVI = 39

PVI NO.	X- COOR	Y-COOR
1	0.000	100.190
2	0.053	100.365
3	0.123	99.315
4	0.235	99.509
5	0.581	103.375
6	0.678	108.090
7	0.737	112.192
8	0.824	110.755
9	0.904	108.040
10	1.005	108.223
11	1.087	109.296
12	1.137	104.142
13	1.211	100.817
14	1.318	100.377
15	1.401	96.516
16	1.629	95.781
17	1.726	107.012
18	1.843	108.456
19	1.902	112.322
20	2.144	141.286
21	2.194	144.055
22	2.244	142.926
23	2.294	139.969
24	2.360	136.761
25	2.504	140.017
26	2.572	142.157
27	2.735	136.117
28	2.866	120.489
29	3.038	116.294
30	3.175	107.751
31	3.319	106.432
32	3.484	114.637
33	3.542	118.052
34	3.592	117.904
35	3.666	110.108
36	3.791	106.727
37	3.953	101.807
38	4.171	109.738
39	4.200	109.060

ตารางที่ 6.13 จุดตัดแนวตั้งของแนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวตั้ง  
และ ความยาวโค้งเหมาะสม

## SELECTED PVC AND PVT

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

NUMBER OF PVI (EXCLUDING BEGIN AND END PT) = 37

PVI NO.	PVC		PVT	
	X	Y	X	Y
2	0.018	100.250	0.092	99.776
3	0.098	99.692	0.148	99.358
4	0.200	99.448	0.300	100.235
5	0.556	103.096	0.606	104.590
6	0.653	106.875	0.712	110.454
7	0.712	110.454	0.762	111.778
8	0.799	111.169	0.879	108.888
9	0.879	108.888	0.929	108.085
10	0.980	108.178	1.030	108.551
11	1.062	108.968	1.112	106.719
12	1.112	106.719	1.162	103.014
13	1.186	101.945	1.236	100.714
14	1.293	100.480	1.343	99.217
15	1.376	97.676	1.436	96.403
16	1.579	95.942	1.679	101.545
17	1.691	102.976	1.751	107.321
18	1.803	107.961	1.877	110.684
19	1.877	110.684	1.927	115.314
20	2.119	138.294	2.169	142.670
21	2.169	142.670	2.219	143.490
22	2.219	143.491	2.269	141.448
23	2.269	141.448	2.319	138.747
24	2.335	137.982	2.385	137.326
25	2.479	139.451	2.547	141.370
26	2.547	141.370	2.647	139.384
27	2.680	138.150	2.760	133.137
28	2.816	126.448	2.916	119.272
29	2.983	117.633	3.083	113.474
30	3.120	111.197	3.220	107.341
31	3.254	107.025	3.344	107.679
32	3.459	113.390	3.509	116.109
33	3.517	116.580	3.567	117.978
34	3.567	117.978	3.641	112.742
35	3.641	112.742	3.691	109.432
36	3.766	107.403	3.816	105.967
37	3.928	102.567	3.978	102.716
38	4.146	108.829	4.196	109.153

ตารางที่ 6.14 จุดเริ่มโค้งและจุดสิ้นสุดโค้งของแนวเส้นทางที่มี  
จุดตัดแนวตั้งและความยาวโค้งเหมาะสม

## SELECTED VERTICAL ALIGNMENT

PROJECT NAME: DEMO OPTIMAL VERTICAL ALIGNMENT PHUKET KM 0+000-4+200

BEGIN AT STA. = 0.000 KM.

NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG	NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG
1	0.000	100.190	5	41	1.000	108.257	1
2	0.025	100.266	1	42	1.025	108.483	2
3	0.050	100.216	1	43	1.050	108.807	0
4	0.075	100.005	2	44	1.075	108.947	1
5	0.100	99.662	1	45	1.100	107.811	2
6	0.125	99.407	2	46	1.125	105.503	1
7	0.150	99.362	0	47	1.150	103.657	2
8	0.175	99.405	0	48	1.175	102.441	0
9	0.200	99.448	0	49	1.200	101.394	1
10	0.225	99.546	1	50	1.225	100.809	2
11	0.250	99.740	2	51	1.250	100.656	0
12	0.275	99.972	2	52	1.275	100.553	0
13	0.300	100.235	2	53	1.300	100.428	1
14	0.325	100.515	0	54	1.325	99.909	2
15	0.350	100.794	0	55	1.350	98.883	0
16	0.375	101.073	0	56	1.375	97.723	0
17	0.400	101.353	0	57	1.400	96.853	1
18	0.425	101.632	0	58	1.425	96.470	2
19	0.450	101.912	0	59	1.450	96.358	0
20	0.475	102.191	0	60	1.475	96.278	0
21	0.500	102.470	0	61	1.500	96.197	0
22	0.525	102.750	0	62	1.525	96.116	0
23	0.550	103.029	0	63	1.550	96.036	0
24	0.575	103.444	1	64	1.575	95.955	0
25	0.600	104.313	2	65	1.600	96.136	1
26	0.625	105.514	0	66	1.625	97.048	1
27	0.650	106.729	0	67	1.650	98.701	2
28	0.675	108.061	1	68	1.675	101.094	2
29	0.700	109.638	2	69	1.700	103.922	1
30	0.725	111.212	1	70	1.725	106.158	1
31	0.750	111.853	2	71	1.750	107.302	2
32	0.775	111.562	0	72	1.775	107.614	0
33	0.800	111.148	1	73	1.800	107.924	0
34	0.825	110.570	2	74	1.825	108.381	1
35	0.850	109.823	2	75	1.850	109.223	2
36	0.875	109.014	2	76	1.875	110.555	2
37	0.900	108.328	1	77	1.900	112.477	1
38	0.925	108.083	2	78	1.925	115.077	2
39	0.950	108.123	0	79	1.950	118.067	0
40	0.975	108.168	0	80	1.975	121.059	0

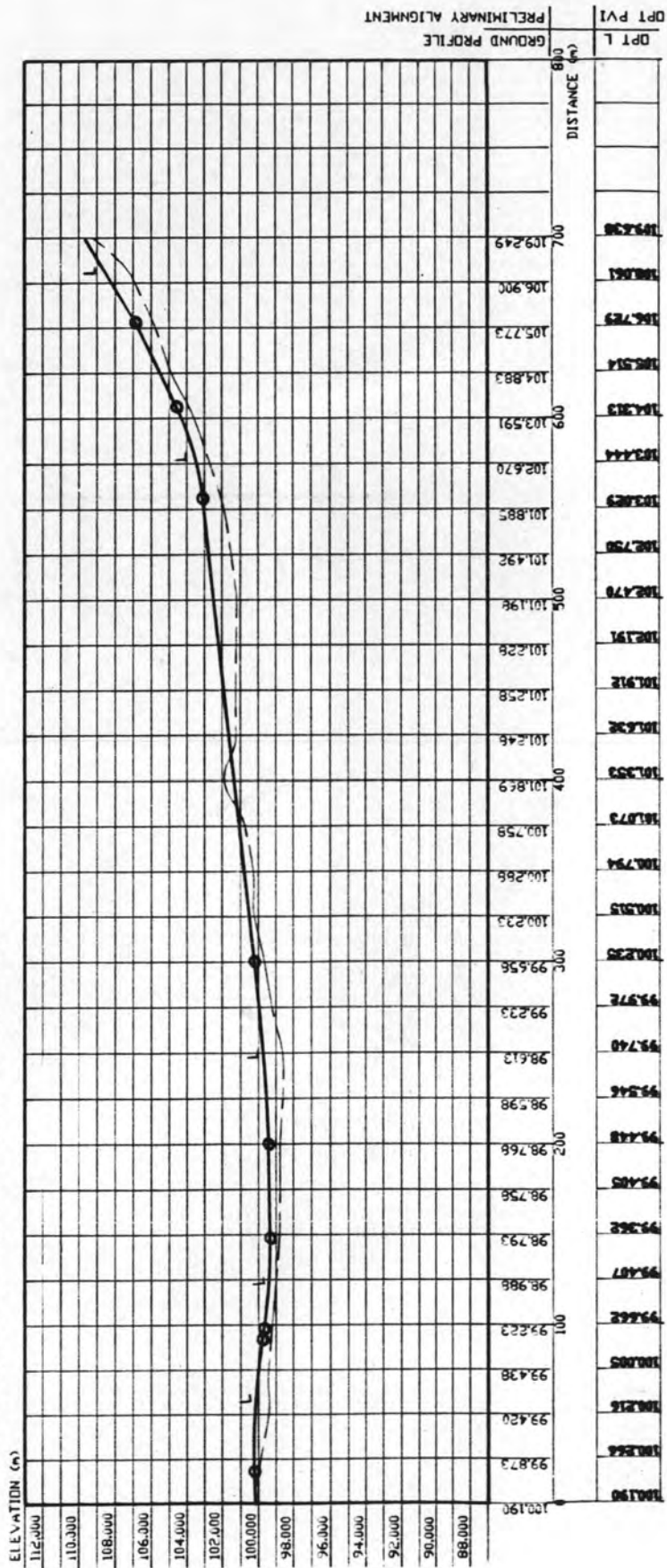
ตารางที่ 6.15 ระดับการก่อสร้างของแนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวตั้ง  
และ ความยาวโค้งที่เหมาะสม



NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG	NO.	STATION	ELEVATION	IFLAG
81	2.000	124.051	0	126	3.125	110.874	1
82	2.025	127.043	0	127	3.150	109.502	1
83	2.050	130.035	0	128	3.175	108.404	2
84	2.075	133.028	0	129	3.200	107.648	2
85	2.100	136.020	0	130	3.225	107.293	0
86	2.125	138.989	1	131	3.250	107.065	0
87	2.150	141.386	2	132	3.275	106.891	1
88	2.175	142.975	1	133	3.300	106.871	1
89	2.200	143.638	2	134	3.325	107.031	2
90	2.225	143.342	1	135	3.350	107.955	0
91	2.250	142.439	2	136	3.375	109.202	0
92	2.275	141.096	1	137	3.400	110.448	0
93	2.300	139.713	2	138	3.425	111.695	0
94	2.325	138.454	0	139	3.450	112.941	0
95	2.350	137.401	1	140	3.475	114.211	1
96	2.375	137.174	2	141	3.500	115.586	2
97	2.400	137.673	0	142	3.525	117.012	1
98	2.425	138.239	0	143	3.550	117.850	2
99	2.450	138.804	0	144	3.575	117.868	1
100	2.475	139.370	0	145	3.600	116.468	2
101	2.500	139.986	1	146	3.625	114.337	2
102	2.525	140.708	2	147	3.650	111.857	1
103	2.550	141.465	1	148	3.675	110.065	2
104	2.575	141.446	2	149	3.700	109.138	0
105	2.600	140.859	2	150	3.725	108.512	0
106	2.625	140.130	2	151	3.750	107.836	0
107	2.650	139.259	0	152	3.775	107.157	1
108	2.675	138.335	0	153	3.800	106.445	2
109	2.700	137.317	1	154	3.825	105.673	0
110	2.725	136.013	1	155	3.850	104.933	0
111	2.750	134.216	2	156	3.875	104.173	0
112	2.775	131.350	0	157	3.900	103.413	0
113	2.800	128.370	0	158	3.925	102.652	0
114	2.825	125.428	1	159	3.950	102.221	1
115	2.850	122.956	1	160	3.975	102.620	2
116	2.875	121.075	2	161	4.000	103.523	0
117	2.900	119.788	2	162	4.025	104.432	0
118	2.925	119.056	0	163	4.050	105.340	0
119	2.950	118.447	0	164	4.075	106.249	0
120	2.975	117.838	0	165	4.100	107.157	0
121	3.000	117.186	1	166	4.125	108.066	0
122	3.025	116.350	1	167	4.150	108.965	1
123	3.050	115.307	2	168	4.175	109.381	2
124	3.075	113.985	2	169	4.200	109.060	15
125	3.100	112.435	0				

ตารางที่ 6.15 (ต่อ)

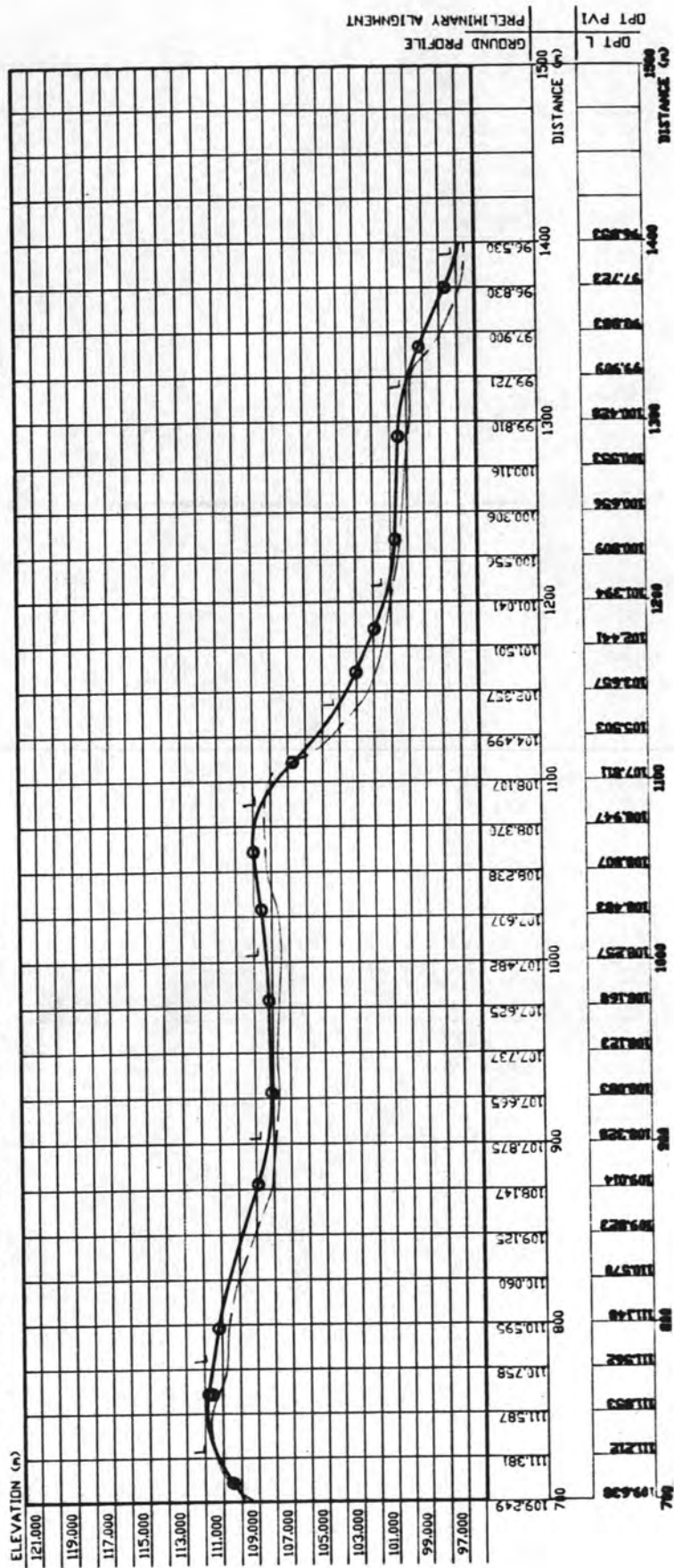
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — DPT, PVI ALIGNMENT    O    PVC AND PVT  
 - - - GROUND PROFILE    L    VERTICAL CURVE

รูปที่ 6.4 แนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวตั้งและความยาวโค้งที่เหมาะสม

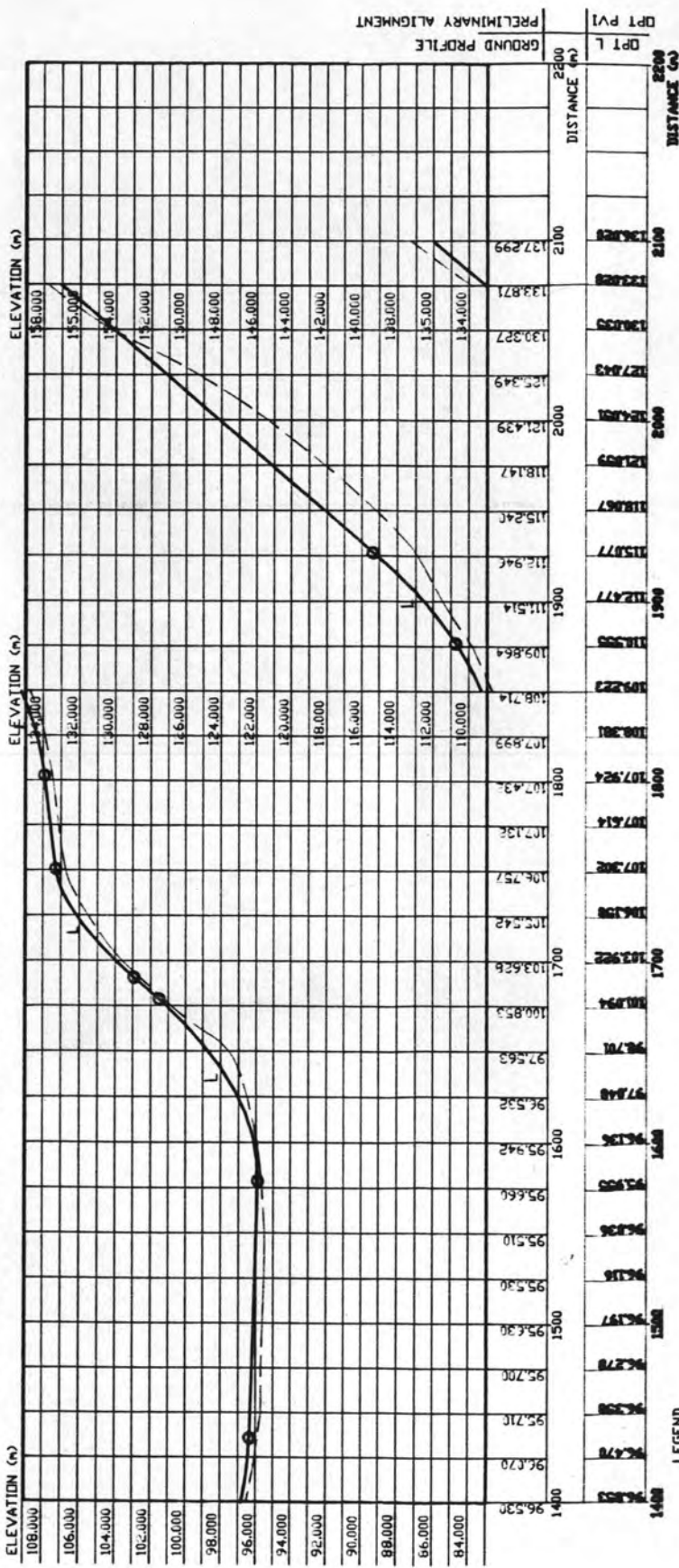
DEM'D VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — DPT,PVI ALIGNMENT O PVC AND PVT L VERTICAL CURVE  
 - - - GROUND PROFILE

รูปที่ 6.4 (ต่อ)

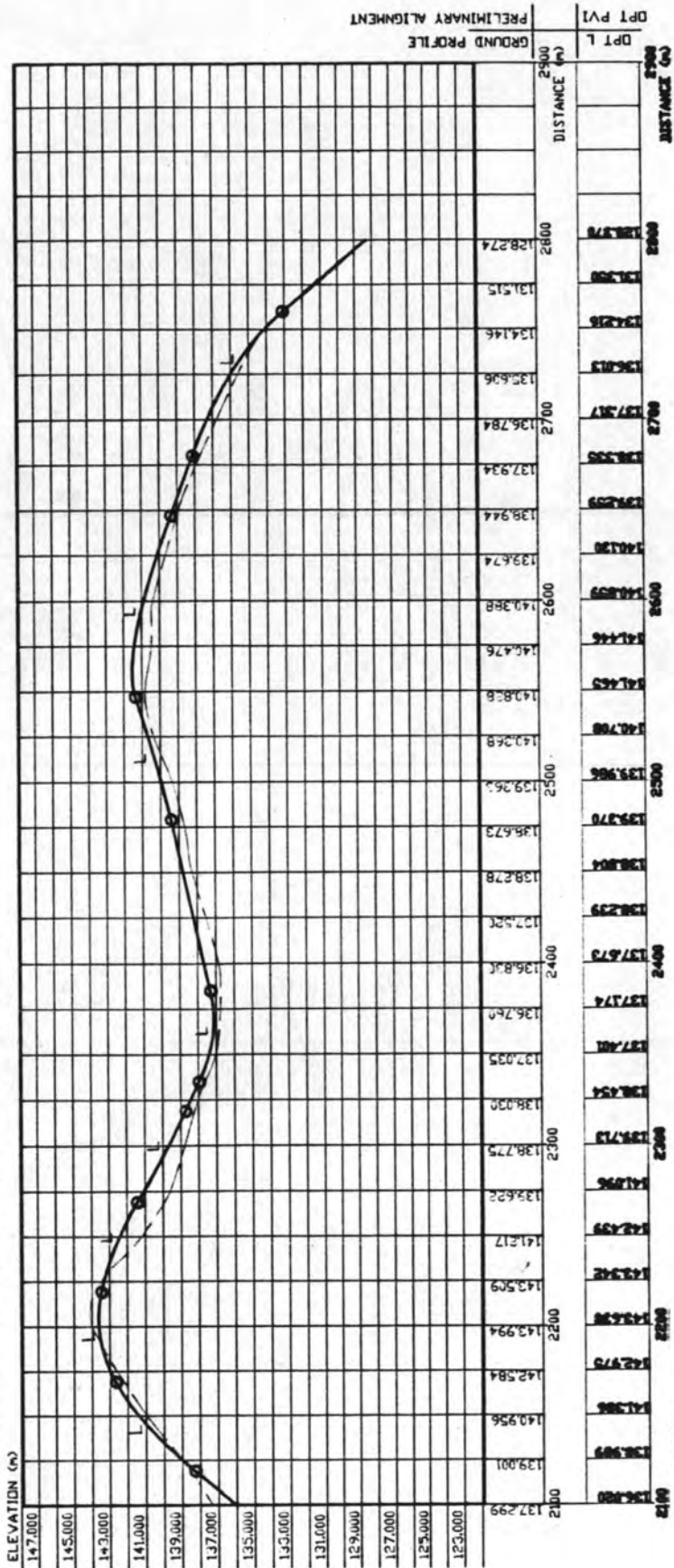
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-+200 PHUKET



LEGEND  
 — DPT,PVI ALIGNMENT    O    PVC AND PVT  
 - - - GROUND PROFILE    L    VERTICAL CURVE

รูป 6.4 (ต่อ)

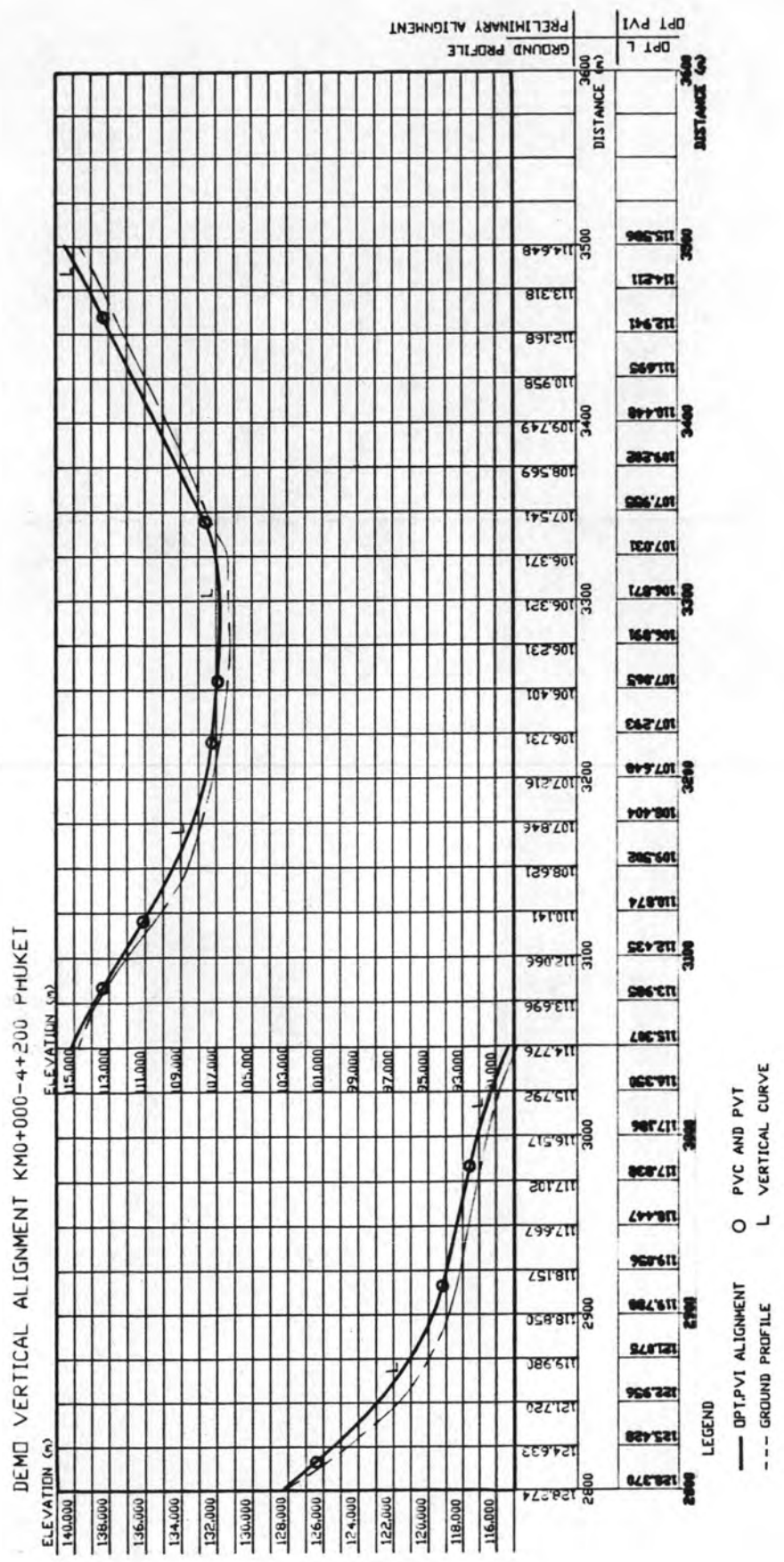
DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM0+000-4+200 PHUKET



LEGEND  
 — DPT.PVI ALIGNMENT O PVC AND PVT  
 - - - GROUND PROFILE L VERTICAL CURVE

รูปที่ 6.4 (ต่อ)

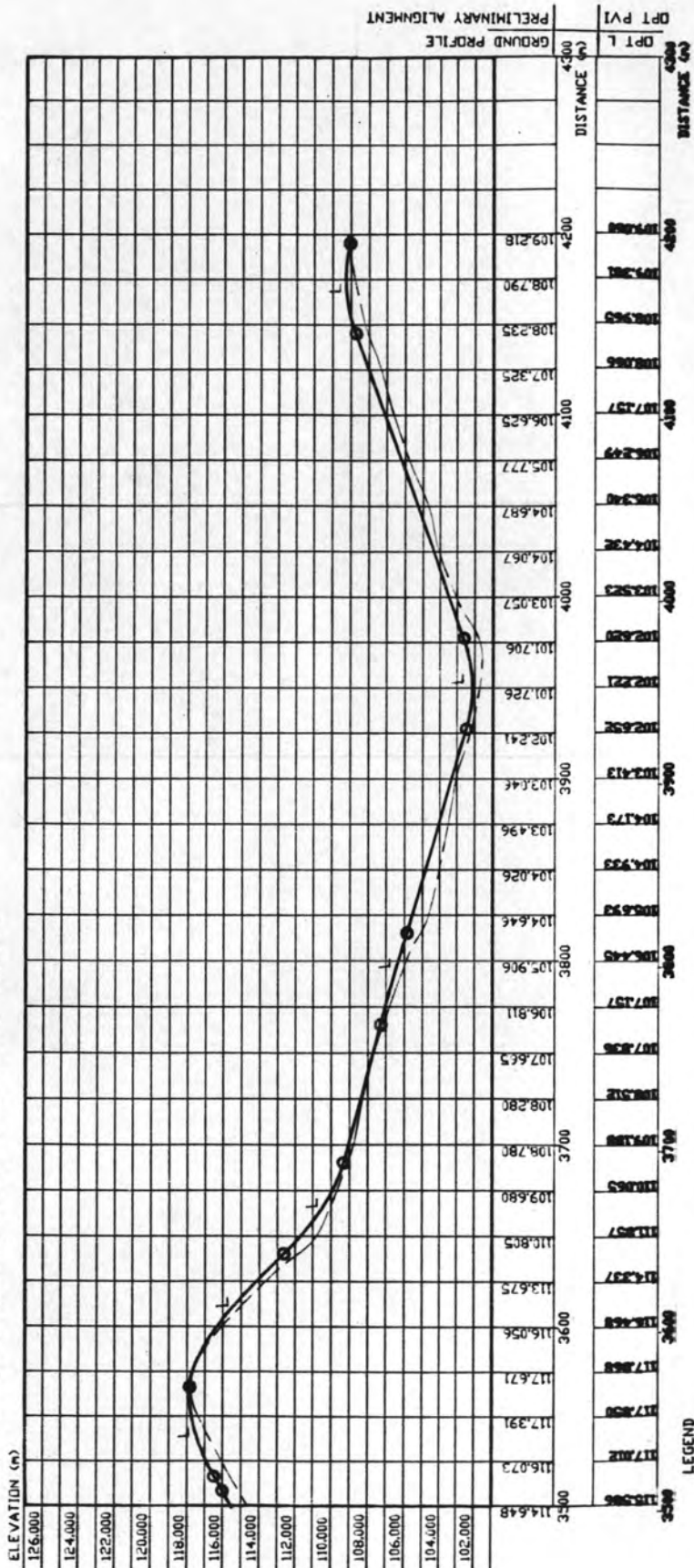




รูปที่ 6.4 (ต่อ)



DEMO VERTICAL ALIGNMENT KM 0+000-4+200 PHUKET



— DPT,PVI ALIGNMENT    O PVC AND PVT  
 --- GROUND PROFILE    L VERTICAL CURVE

รูปที่ 6.4 (ต่อ)

## 6.6 อภิปรายผลการทดสอบ

การเปรียบเทียบผลการทดสอบที่ได้ โดยหาผลรวมของผลต่างของแนวเส้นทางกับพื้นที่ดินเดิม ผลรวมของการหาพื้นที่จากแบบจำลอง และ ผลการคำนวณปริมาณดิน แสดงในตารางที่ 6.16 และ 6.17

ผลของการทดสอบโปรแกรมกับเส้นทางสาย อ่าวขน-เขาขาด จังหวัด ภูเก็ต ตั้งแต่ กิโลเมตรที่ 0+000 ถึง กิโลเมตรที่ 4+200 พบว่า ค่าผลรวมของความสูงของดินตัดและดินถมของ แนวทางตั้งเบื้องต้น แนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งเหมาะสม แนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวตั้งและความยาวโค้งที่เหมาะสม และ แนวเส้นทางจากการออกแบบของวิศวกรได้เท่ากับ 0.000 8.087 1.150 และ -98.149 ส่วนค่าผลรวมของพื้นที่ของดินตัดและดินถม ซึ่งสะท้อนปริมาณงานดินจากแบบจำลองรูปตัดคันทางที่มีพื้นที่ดินตามขวางราบ มีค่าเท่ากับ 235.363 470.341 404.327 และ 821.750 ตามลำดับ

ค่าของปริมาณดินจากแนวทางตั้งเบื้องต้นที่ได้ สอดคล้องกับสมมติฐานที่ว่าปริมาณงานดินของแนวทางตั้งเบื้องต้นเป็นค่าประมาณของแนวเส้นทางที่มีปริมาณดินน้อยที่สุด ถึงแม้ว่าผลรวมของปริมาณงานดินของแนวทางตั้งเบื้องต้นน้อยที่สุดก็ไม่สามารถนำแนวเส้นทางไปใช้ได้ทันที จะต้องหาองค์ประกอบทางเรขาคณิตมาบรรจุเพื่อนำไปใช้ในการก่อสร้าง ส่วนปริมาณงานดินของแนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่เหมาะสม และ แนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวตั้งและความยาวโค้งที่เหมาะสม ลดลงอย่างมากจากปริมาณงานดินจากการออกแบบโดยวิศวกร เทียบเป็นเปอร์เซ็นต์ได้เท่ากับ 35.95 และ 43.04 เปอร์เซ็นต์ ตามลำดับ

อย่างไรก็ตามผลของการเปรียบเทียบระหว่างแนวเส้นทางที่ได้จากการออกแบบโดยโปรแกรม กับ แนวเส้นทางที่ออกแบบโดยวิศวกร ยังไม่สามารถสะท้อนถึงค่าใช้จ่ายรวมของเส้นทางได้ เนื่องจากเราไม่ได้นำปัจจัยอื่นนอกเหนือจากค่าใช้จ่ายของงานดินมาพิจารณาในการก่อสร้าง และ บำรุงทาง อาจมีปัจจัยที่เกี่ยวข้องที่ทำให้ค่าใช้จ่ายรวมสูงขึ้นได้ เช่น การรักษาเสถียรภาพด้านข้างของดิน การระบายน้ำ เป็นต้น ดังนั้นก่อนที่จะนำแนวเส้นทางที่ได้จากโปรแกรมไปใช้ จะต้องพิจารณาสภาพของพื้นที่ให้ถี่ถ้วน หากพบปัญหาในบริเวณใด ก็สามารถนำมาแก้ไขโดยการเปลี่ยนแปลงข้อกำหนดที่ป้อนให้กับโปรแกรม และ สิ่งประมวลผลอีกครั้ง ดังนั้นค่าใช้จ่ายที่คำนวณจากแนวเส้นทางที่ได้จากการทดสอบในครั้งนี้จึงเป็นเพียงค่าประมาณในกรณีที่พื้นที่มีสภาพปกติ

ตารางที่ 6.16 สรุปผลการคำนวณค่าฟังก์ชันวัตถุประสงค์

	ผลรวมของค่าความสูง ดินตัดและดินถม	ผลรวมของค่าพื้นที่ หน้าตัดจากแบบจำลอง
แนวทางตั้งเบื้องต้น	0.000	235.363
แนวเส้นทางที่มีความยาวโค้งที่ เหมาะสม	8.087	470.341
แนวเส้นทางที่มีจุดตัดแนวตั้งและ ความยาวโค้งที่เหมาะสม	1.150	404.327
แนวเส้นทางที่ออกแบบโดยวิศวกร	-98.149	821.750

ตารางที่ 6.17 สรุปผลการคำนวณปริมาณดิน

	ปริมาณดินตัด (ลบ.ม.)	ปริมาณดินถม (ลบ.ม.)	ปริมาณดินตัดบวก ปริมาณดินถม (% <sup>1</sup> ) (ลบ.ม.)
แนวทางตั้งเบื้องต้น	3524.102	5054.502	8578.604
แนวเส้นทางที่มีความยาว โค้งที่เหมาะสม	6156.935	8271.156	14428.091 (-43.04)
แนวเส้นทางที่มีจุดตัด แนวตั้งและความยาว โค้งที่เหมาะสม	6189.703	6641.266	12830.969 (-35.95)
แนวเส้นทางที่ออกแบบ โดยวิศวกร	22342.305	183.238	22525.543 (100.00)

<sup>1</sup> หมายถึง เปอร์เซ็นต์ของปริมาณดินเมื่อเทียบกับการออกแบบโดยวิศวกร