装軌車両の旋回時における制動履帯下の 接地圧力分布の動的挙動

中 田 昌 義*·伊 藤 信 孝

Dynamic Behavior of the contact pressure of the braked track for the tracked vehicle under turning motion

Masayoshi NAKATA and Nobutaka Ito

目 次

第1章 緒 言	(105)
第2章 理論的考察	(106)
2-1 旋回時における履帯の沈下	(106)
2-2 履帯の横すべりと沈下	(106)
2-3 履帯側面による地盤の破壊状態	(108)
2-3-1 極限平衡理論解析	(108)
2-3-2 数值実験	(109)
2-3-3 結果および検討	(109)
2-4 車両旋回時における履帯の接地面積	(111)
2-5 履帯の沈下および接地圧の変化	(113)
2-5-1 接地圧と土の圧縮	(113)
2-5-2 旋回時における履帯各部の	
接地圧と沈下の関係	(113)
2-6 Newton-Raphson 法における解の収束性	(116)
第3章 実験目的	(116)
第4章 実験装置	(117)
4-1 実験装置の概要	(117)
4-2 履帯駆動部	(117)
4-3 模型履帯部	(117)
4-3-1 模型履帯部の構造	(117)
4-3-2 履帯接地面とシューの形状	(118)
4-3-3 圧力検出器	(118)
4-3-3-1 圧力検出器の構造	(119)
4-3-3-2 圧力検出器の性能	(119)
4-4 供試土槽および土壌	(120)
第5章 実 驗	(120)
5-1 測定項目	(120)
5-2 パラメータ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	(121)
5-3 実験手順	(121)
第6章 データの処理	(121)
6-1 データの処理	(121)

昭和60年6月29日 受理

* 久保田鉄工KK

	6-1-2	l	履	帯旋	回	角…	• • • •	••••	•••	••••		••••	••••	••••	••••	·(12	2)
	6-1-2	2	履	帯沈	F	量…	• • • •	•••	••••	• • • • •		••••	••••	,	••••	·(12	2)
	6-1-3	3	接	地	圧		• • • •	••••		• • • • •	• • • •	••••	••••	••••	••••	·(12	2)
	6-1-4	4	旋[回モ		メン	/	•••	••••	• • • •	• • • •		••••	••••		·(12	2)
	6-1-	5	旋[可開	始	時間	Į	•••			••••	• • • •	••••		••••	·(12	3)
笰	7章	ζıν.	尾駁	結	長お	るよ	びぇ	皆夠	ţ.	• • • •	••••		••••	••••	••••	·(12	3)
	7-1	履	帯	旋回	角	の時	뭼	遅	ħ.	• • • •	••••	••••	••••		• • • •	·(12	:3)
	7-2	旋	۵I	時に	お	ける	接	地)	E3	} 布	i	••••	••••	••••	••••	·(12	:3)
	7-3	旋	01	時に	お	ける	5 履	帯	のリ	動的	沈	$\overline{\Gamma}$	••••	••••		·(12	:6)
	7-4	履	帯	中央	部	の技	地	E	変化	とと	沈	下の	D				
		実	験	直お	よ	び理	11論	値	のI	北較			••••	••••	••••	·(12	:7)
	7-4-1	l	k č	Ŀ n	Ø	決気	<u></u>	•••		••••	• • • •	••••	••••			·(12	.8)
	7-4-2	2	理	論値	と	実測	刂値	Ø.	比	皎…	• • • •	• • • •	••••	••••		·(12	.9)
	7-5	履	帯(の形	状	比お	ぷよ	び	废土	也パ	Ŗ	;	レと				
		旋	回.	ŧ –	۶	ント		•••		••••	• • • •	••••			••••	·(13	1)
第	8章	糸	書	1	ŝ		••••	•••		••••	• • • •	• • • •	••••	• • • • •	••••	·(13	(4)
第	9章	打	笥	122	更	• • • • •	• • • •	•••	•••	• • • •	• • • •		••••	••••	••••	·(13	4)
忿	考文	锹															
付	• {	録															

第1章緒 言

装軌車両は車輪型車両に比較し, 履帯の接地面積が大 きいためその接地圧が低く, 軟弱地盤上での走行性, お よびけん引性能に優れている反面, その構造上旋回時に 履帯を強制的にすべらせるため (skid させる為), その すべりによって生じるすべり抵抗モーメントと車両の自 重およびすべり沈下に起因する排土抵抗モーメントが旋 回時の性能を低下させる。

これら2つのモーメントによって生じる旋回モーメン トについては、履帯の横すべり以外に縦すべりを考慮し た林¹¹,北野²¹ らの研究や,沈下による排土抵抗を考慮 した杉山ら³¹ の研究等,数多くの研究がみられる。これ らの研究では、その殆どがすべり抵抗モーメントを考え る際に履帯の接地圧分布は、旋回前、旋回時とも同一と 仮定している場合が多い。しかしながら、コンクリート 路面や硬い地盤上での旋回においては、履帯の横すべり や沈下による路面の破壊および攪はん等は起こりにくく、 それ故旋回前および旋回時の履帯下の接地圧分布の状態 にはあまり変化がないと考えられるが、水田等の軟弱地 盤上では、その旋回により履帯直下、および履帯周辺の 路面の破壊や攪はんが観察されるのは周知であり、その 為旋回前と旋回時の履帯下の接地圧力分布の状態は当然 異なると考えられる。

これに関して、杉山らは旋回時の制動履帯下の接地圧 は、旋回後には中央に集中することを報告"している。 従って、旋回前と旋回時において接地圧分布が同一とい う仮定は、その車両が比較的硬い地盤上で旋回する場合 にはほぼ妥当と考えられるが、軟弱地盤上では不合理で あるとすべきであろう。

一方前出の北野らは旋回前の接地圧分布が谷型から山 型に変化するに伴い, 旋回抵抗が減少することを報告⁵⁰ しており,また伊藤ら⁶⁰も旋回時に履帯接地長を減少さ せる方法,換言すれば接地圧分布を中央部に集中させる ことによって,旋回抵抗がかなり減少できるという同じ 結果を得ていることから,接地圧分布の変化が旋回抵抗 に大きく影響しており,旋回時の接地圧力分布の動的な 挙動を観察することは装軌車両の旋回抵抗の軽減(また は旋回性能の向上)をはかる上で重要であると考えられ る。

本研究では旋回時における履帯下の接地圧分布の動的 挙動,および履帯の動的沈下と旋回モーメントの変化を 履帯の形状および静止時の履帯の接地状態と履帯にかか る自重をパラメータにとり,実験的にそれらの動的な挙 動を観察し,また明らかにし旋回時における履帯の接地 圧の変化,および動的な沈下現象について理論的考察を 試み,理論値と実験値の比較から,理論の妥当性を検討 した。

第2章 理論的考察

装軌車両の旋回時における履帯の接地圧分布の変化お よび沈下について考えるために,最初に旋回時の履帯の 沈下現象および土の破壊状態について考察を行い,順次 履帯中心部下の接地圧の変化と履帯の沈下について理論 的考察を行う。 2-1 旋回時における履帯の沈下

装軌車両の旋回によって生じる履帯の沈下を,その原 因によって分類してみると

 車両の鉛直荷重(自重)により履帯に作用する力 (接地圧力)と地盤の地耐力(支持力)との差に応じて 起きる沈下-いわゆる静的沈下

2) 車両の旋回に必要な推力を地盤から得るために駆. 動履帯がスプロケットからの駆動トルクにより縦方向に 引き抜かれる際にその方向に生じる縦すべり沈下(以後 この沈下を縦すべり沈下と呼ぶ)

3) 車両の旋回時に、履帯が回転して生じる横すべり 沈下³⁾(以後横すべり沈下と呼ぶ)

の3 種類に大別され,上記1)の静的沈下 Zs に対して2), 3) は履帯のすべりによる動的な沈下という点では同じ種 類の沈下 Zj とも考えられる。(Fig. 2-1-1 参照)





1)の静的沈下と2)の縦すべり沈下は車両の直進時にお いても現れる現象で、これらについては履帯が有するグ ローサと、地盤の変形および破壊特性を考えることによ り Bekker, Guskov, Soltynski らによって理論的説明や 数式化がなされ、車両の走行性能との関連が指摘され、 研究されているが、3)の横すべり沈下に関しては、あま り実験的、理論的両面において考察がなされていないよ うである。しかしながら軟弱地盤走行時の装軌車両の履 帯の沈下が旋回時に特に著しく、またその沈下による履 帯側方に作用する排土抵抗の増加等、車両の旋回を妨げ る要因を考えるとき、履帯の横すべり沈下を解明するこ とは重要と考えられる。

2-2 履帯の横すべり沈下に関して

Bekker⁸⁾ は、履帯下の地盤に作用する履帯からの垂 直力とせん断力による地盤のすべり破壊を2次元的に考 え、次式を導いている。即わちグローサを有する一枚の 履板(シュー)の沈下量 Z_j (cm) はその履板のすべり量 j (cm), 履帯の接地圧 p (kgf/cm²), せん断抵抗応力 τ (kgf/cm²), および粘着係数 μ (= τ/p) と Terzaghi の極 限支持力 qeri (kgf/cm²) を用いて

$$\frac{Z_{j}}{j} = \frac{p - q_{cri}}{\tau} = \frac{1 - q_{cri}/p}{\mu} \qquad \cdots (2-2-1)$$

と表わされ, また実験的には

$$Z_j = U \cdot j \qquad \cdots (2 - 2 - 2)$$

ここで U: 履帯の接地圧,地盤の力学的特性,および履 帯の形状によって決まる定数と表示している。従ってこ れらの結果より,履帯の縦すべり沈下は各履帯のすべり 量に比例することがわかる。しかしながら横すべりする 沈下の場合は縦すべり沈下のように,すべての履帯が同 一方向にすべるのではなく,履帯底面の各部は履帯の回 転中心からの距離によって地盤に対するすべり方向とす べり量が異なる (Fig. 2-2-1)。



園帯のすべり

従ってグローサを有する履帯の横すべり沈下に関して は、縦すべり沈下のような2次元的解析では不十分で3 次元的に地盤の破壊を考慮して解析する必要があるが, 実際にはその解析が非常に複雑となり、困難であるとさ れている10)。一方グローサを有しない底面がフラットな 履帯の横すべりに関しては、履帯下面の各部のすべり方 向とすべり量はグローサを有するものと同一であるが、 グローサを有しないためその下面における地盤のすべり, せん断破壊が生じにくいことが指摘されている¹¹⁾。その ためグローサを有するものに比較して、そうでないもの は履帯下面によって地盤が破壊されることが少なく、そ れほど横すべり沈下が発生しないと思われるが、底面が フラットな履帯においてもかなりの横すべり沈下が発生 し、それが履帯の接地長と接地幅の比に関係することが 実験により確認され報告¹²⁾ されている。また Sayed は 地盤に対して水平に置かれた底面がフラットなプレート

が地盤に対てし水平・垂直の両方向に同時に外力を受け る場合の沈下について次のように説明している。即わち その沈下量はプレートから地盤に作用する水平方向の力 には影響されず,垂直力(または接地圧力)のみによる と考え,実験からその沈下量と接地圧力の関係を次式で 示している¹³⁾。

$$p = \left(\frac{k_{c\delta}}{B} + k\phi_{\delta}\right) z^{n}\delta \qquad \cdots (2-2-3)$$

 ここで p: プレートに作用する接地圧力
 k_{c0}, k₆₀, n₀: 垂直力と水平力の合力によって決 まる土の定数

Z: 垂直沈下量

上式は Bekker が履帯の静的沈下の説明に用いた式を修 正したものである。このことから底面がフラットな履帯 の沈下は垂直力または接地圧力に関係し水平方向の力に はあまり関係しないと言える。

これらのことから一般に履帯の横すべり沈下には(1) 履帯底面の形状(グローサ等)による履帯下面のすべり 破壊に伴う沈下と(2)履帯の接地長,接地幅による接地 面形状と,その接地面に作用する履帯から地盤への垂直 力(圧縮力)に関係する沈下の2つから成ると推論され る。

そこでグローサを有しないフラットな履帯を有する装 軌車両の横すべり沈下に関して,若干の理論的考察を一 枚の履板について考え,以下の考察では次の仮定を設定 する。

- (a) 履帯は剛性であり、かつ底面はフラットである。履帯は変形せず、沈下の際には一様にかつ水平に沈下する。
- (b) 履帯の旋回中心はその履帯の接地長および接地幅の 中心上に存在する。
- (c) 履帯から地盤に作用する力は地盤の鉛直方向に作用 する履帯荷重とその旋回中心に関して履帯を旋回さ せようとするモーメント力の2力のみで、その旋回 中心は地盤に対して水平方向には移動しない。
- (d) 地盤は粘着力のない乾燥砂とし、その地盤の圧密現象や破壊、移動による土の慣性力は考慮しない。

また上記仮定の(b),(c)より以後の考察は信地旋回時に グローサを有しない制動履帯の旋回による沈下現象を扱 うことと同義である。

2-3 履帯側面による地盤の破壊状態

底面がフラットな履帯が旋回する際には履帯下の地盤 の破壊が生じにくく、その沈下に及ぼす影響が少ないこ とは2-2で述べた通りである。一般に軟弱地盤上では、 履帯は静止時においてその自重により静的に沈下してい るため車両が旋回する際には履帯側面が周辺の土を破壊 し、その破壊面に沿って破壊された土が排土される。こ の仮定に立つと、地盤の破壊状態が沈下状態に大きく影 響すると考えられる。ここでは履帯側面による地盤の破 壊状態を解析するために土圧論で用いられている地盤の 酸壊が履帯底面に与える影響について考察する。

一般に地盤の破壊に関する解析には

- (1) 地盤の破壊面を直線と仮定する Coulomb 系の考え 方
- (2) 地盤の破壊面を地盤に作用する応力の状態から求める Rankine 系の考え方

があるが、地盤の破壊状態を解析するには、後者の考え 方が実際の現象によく一致し優れているとされている。 従ってここでの解析ではKarafiath¹⁵) らが車輪下の地盤 の状態等を調べるために用いた Rankine 系の考え方を 応用した Sokolovski の理論を用い、その破壊状態に関 して2次元的解析を試みた。

2-3-1 極限平衡理論解析

地盤が Mohr-Coulomb の法則に従って破壊すると仮 定すると、その時の地盤内の応力状態、即わち極限応力 状態は2次元極座標表示で次式となる。(ただし 座標は Fig. 2-3-1-1(A) に示す通りである。)



Fig. 2-3-1-1 Stress tensor and principal stresses relative to polar coordinates. 極座標表示した応力テンソルと主応力

 $\sigma_r, \sigma_\theta = \sigma [1 \pm \sin \phi \cos 24] + \sigma_c \\ \tau_{r\theta} = \sigma_c \sin \phi \sin 24$ (2-3-1)

σ_r, σ₀: 地盤内 (r, θ) における垂直応力 (kgf/cm²)

τ_ro: 地盤内 (r, θ) における煎断応力 (kgf/cm²)

σ₁, σ₂: 主応力 (σ₁>σ₂) (kgf/cm²)

C: 地盤の粘着力 (kgf/cm²)

φ: 地盤の内部摩擦角 (rad.)

 σ_c : $C \cot \phi (\text{kgf/cm}^2)$

ψ: 最大主応力と r 軸のなす角 (rad.)

 σ : 換算応力 $(\sigma_1 + \sigma_2)/2 + \sigma_c$ (kgf/cm²)

また応力の釣り合い方程式は次式となる。

$$\frac{\partial \sigma_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial \theta} + \frac{\sigma_r - \sigma_{\theta}}{r} = \gamma \cos \theta$$
$$\frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{\theta}}{\partial \theta} + \frac{2\tau_{r\theta}}{r} = -\gamma \sin \theta$$

γ: 地盤の単位体積重量 (kgf/cm³)

従って(2-3-1),(2-3-2)を同時に満たす応力解が地盤内 に存在すればその地盤は破壊する。またこの解が存在す る解曲線は(2-3-2)式の特性曲線とよばれ,その破壊面 は特性曲線と一致することが知られており¹⁷⁾,塑性力 学²⁰⁾, 土質力学の立場では"すべり線"と呼ばれている。 本項の目的はこのすべり線を(2-3-1),(2-3-2)式から求 めることである。

そこで地盤の粘着力 C=0の場合におけるすべり線の 方程式を求めるため、Sokolovski¹⁶⁾、川村²¹⁾ に習って、 換算応力 σ が原点からの距離 r に比例し、主応力角 ψ は θ のみに関係すると仮定すると、 σ 、 ψ は次式のよう に表される。

$$\sigma = \gamma \cdot r \cdot \chi(\theta), \quad \psi = \psi(\theta) \qquad \cdots (2-3-3)$$

χ(θ) は応力関数 従って(2-3-1), (2-3-2), (2-3-3)式より 次式が 得られ る。

$$\frac{d\chi}{d\theta} = \frac{-\sin(2\psi+\theta) + \chi \sin 2\psi}{\cos 2\psi + \sin \phi} \frac{d\psi}{d\theta} + 1$$
$$= \frac{\cos \theta - \sin \phi \cos(2\psi+\theta) - \chi \cos^2 \phi}{2\chi \sin \phi (\cos 2\psi - \sin \phi)} \right\} \dots (2-3-4)$$

またすべり線は動径 $r \ge \psi \pm \mu$ の角をなすが履帯側面に より破壊された地盤の移動を考えると $\psi + \mu$ であればよ いから、すべり線の 方程式は次の 微分方程式となる。 ($\mu = \pi/4 - \phi/2$) (Fig. 2-3-1-1 (B) 参照)

$$r \frac{d\theta}{dr} = \tan\left(\psi + \mu\right)$$

この微分方程式を解くと次式となる。

$$r(\theta) = C \exp \int_0^\theta \cot(\psi + \mu) d\theta \qquad \cdots (2-3-5)$$

ただし Cは履帯の初期沈下量

しかしながら 得られたすべり線の方程式(2-3-5) は式 中に偏角 θ によって変化する連立微分方程式(2-3-4)の 解の1つである $\psi(\theta)$ を有しているのでこのすべり線の 方程式の曲線を求めるには(2-3-4) 式を解く必要がある。 (2-3-4) 式を 解くための 境界条件は Fig. 2-3-1-2 (A) に 示すようになる。



. (A)



Fig. 2-3-1-2 Boundary condition for critical state of the ground. 限界状態地盤の境界条件

A) 履帯側面の摩擦角を δ (rad.) として, 履帯側面と 地盤の間の境界条件は $\theta_{4}=0$ で

 $\tau_{r0} = \sigma_0 \cdot \tan \delta$

より

$$\psi(\theta_A) = \frac{1}{2} \{ \pi - \delta - \sin^{-1}(\sin \delta / \sin \phi) \} \quad \cdots (2 - 3 - 6)$$

B) また $(\pi/4+\phi/2) \le \theta \le \pi/2$ ではいわゆる Rankine zone となり、 $\theta_B = \pi/4 + \phi/2$ で $\chi(\theta)$ と $\psi(\theta)$ は連続でなければならないから

$$\chi(\theta_B) = \cos \theta_B / (1 - \sin \phi) \\ \psi(\theta_B) = \pi / 4 - \phi / 2$$
 ...(2-3-7)

従って(2-3-4) 式を解くことは、境界条件 (2-3-6), (2-3-7)を満たすχ(θ_λ)を求める連立 微分方程式の 境界 値問題となる。

そこで(2-3-4)式の解を求めるために,応力関数 χ(θ₄)

未知を数として Runge-Kutter-Gill 法によって試行錯誤 的に $\chi(\theta_A)$ を求め(2-3-4)式を解き $\psi(\theta)$ を求め $\psi(\theta)$ を (2-3-5)に代入して(2-3-5)式の積分を台形公式を用いて すべり線を求めることにした(付録1にこの計算に用い たプログラム SOIL 1を示す)。

2-3-2 数值実験

地盤の内部摩擦角 ϕ および履帯側面と地盤との摩擦 角 δ と地盤のすべり面(破壊面)の関係を調べるため, 履帯の初期沈下量を 1 cm として内部摩擦角 ϕ と摩擦 角 δ をパラメータとして Tab. 2–3–1 に示す 8 通りの組 合わせで数値実験を行った。

2-3-3 結果および検討

Tab. 3-1. Experimental parameters to observe the slip line. (initial sinkage of the track: C=1 cm) すべり線観察のための実験パラメータ (履帯初 期沈下量: C=1 cm)

TEST NO	Internal friction angle ϕ (DEG)	Friction angle $\sigma(DEG)$
1	30	30
2	\wedge	20
3	\wedge	10
4	Λ	0
5	15	15
6	Λ	10
7	\wedge	5
8	Á	0

 \wedge : Same as shown above.

各数値実験の結果を Fig. 2-3-3-1, 2-3-3-2 にしめす。 これらの結果から次のことがわかる。

すべり線の形は一定の内部摩擦角 φ に対して摩擦角δの値によって変化し、摩擦角δがある値を超えるとそのすべり線は履帯の初期沈下量よりも深い位置に発生する。(Fig. 2-3-3-2(D)参照)

2) 摩擦角 δ が一定で内部摩擦角 ϕ が異なる場合に は、発生するすべり線の曲線長は ϕ が大なる程大きく なる。またすべり線が履帯の初期沈下量よりも深い位置 で発生する場合でも ϕ がより大きい値を取る方がよく 深い位置にすべり線が発生する。逆に ϕ が小さければ、 あまり深い位置にすべり線は発生せず、従って履帯の初 期沈下量と同程度と考えて良い。(Fig. 2-3-3-1 (D) 参照)

1), 2)の事柄から,履帯の旋回に伴い履帯側面が地盤 を破壊することによって,履帯下面の地盤の状態の変化 は次のように説明される。今 Fig. 2-3-3-3 (a) に示す履 帯の初期沈下量 C,履帯幅 B,回転中心から R だけ離れ



履帯側面の作用下のすべり線

た履帯および地盤の垂直断面を考える(ただし初期沈下 における地盤のすべり線の影響はないものとする)。

次にその状態における履帯が角速度 ω (rad./sec)で旋回を行うとするとその瞬間に履帯側面は地盤を破壊しようとし,履帯側面から地盤に力が作用しすべり線が生ずる(Fig. 2-3-3-3 (b))。そしてdt秒後にはその断面の履帯は $R\omega dt$ だけ新しい地盤を有していることになる。

そのため地盤は静止時には幅 B だけ一様に深さ H まで 履帯から垂直に圧縮されていたものが dt 秒後にはその 底面の新しい部分 $R\omega$ dt はその時 はじめて 履帯から 圧 縮されるため $B-R\omega$ dt と $R\omega$ dt の部分では, 圧縮の 状態が異なり静止時と比較して底面における接地圧や沈 下の状態が異なると考えられる。また土の内部摩擦角が 大きく,かつ履帯の摩擦角がそれに等しいか,または近



SLIP-LINE OCCURRING



(b)



Fig. 2-3-3-3 Ground conditionunder the track. 履帯下の地盤の状態

い値を取る場合すべり線が履帯初期沈下量よりも深い位置に発生するため 履帯と地盤が 接する部分がBから $B - R\omega dt$ に減少することになり、その状態の変化は特に顕著になると思われる。

以上の検討により,車両旋回時には履帯の地盤の破壊 により,履帯下の一部が新しく地盤を圧縮するため,接 地圧が異なり履帯の沈下が生ずると考えられるから履帯 底面が旋回に伴い履帯側面が地盤を破壊した後の部分を どれだけ有するかが,接地圧の変化や沈下を考える上で 重要となる。

次項では車両旋回時の履帯下の接地圧の変化や, 横す べり沈下の解析を行うために,最初に車両旋回時におけ る履帯下の履帯側面の影響を受けない接地面積について 考え,順次沈下,接地圧についての解析を進める。

2-4 車両旋回時における履帯の接地面積

水平地盤上に置かれた接地長 2L,接地幅 2B を有する 履帯が,接地長および接地幅の中心 0 を中心として角度 θ だけ旋回した時, 履帯底面が側面により破壊,排土さ れた後の新しい地盤に接触している部分は Fig. 2-4-1 に 示す斜線部となる。この斜線部を除いた履帯接地面積, 即わち旋回角 θ の間に履帯底面が側面により破壊され ずに残っている地盤の面積は, θ の値および 履帯形状 (ここでは接地長 2L と接地幅 2B) によっても変化する と考えられる。

履帯底面がその側面の影響を受けずに静止時と同じ地 盤を有する面積を A(θ) とし,接地長 2L,接地幅 2B を



Fig. 2-4-1 Contact area of the track influenced by the track's side.

履帯側面の影響を受ける履帯接地領域



Fig. 2-4-2 Geometrical analysis of the track under turning motion 旋回運動下の履帯の幾何学的解析



Fig. 2-4-3 Geometrical analysis of the track under turning motion 旋回運動下の履帯の幾何学的解析



Fig. 2-4-4 Geometrical analysis of the track under turning motion 旋回運動下の履帯の幾何学的解析

用いて, 旋回角を $\theta = 0 \sim 180^{\circ}$ の範囲において任意の旋 回角 θ での面積 $A(\theta)$ は, Fig. 2-4-2, 3, 4 の幾何学的関係により次のように表される。

i)
$$0 \le \theta \le \sin^{-1} (B/L)$$

$$A(\theta) = 2 \left[\frac{B^2 \theta}{2} + \frac{B^2 \cos \theta \sin \theta}{2} + \{B \cos \theta + B \cos \theta - (L - B \sin \theta) \tan \theta\} \cdot (L - B \sin \theta) \cdot \frac{1}{2} + \frac{L^2 \theta}{2} - \frac{L^2 \cos \theta \sin \theta}{2} + (B + L \sin \theta) \cdot (L \cos \theta - \frac{L}{\cos \theta} + B \tan \theta) \cdot \frac{1}{2} + B \cdot (\frac{L}{\cos \theta} - B \tan \theta) \right]$$

$$= \theta \cdot (B^2 + L^2) + \cos \theta \sin \theta (B^2 - L^2) + \{2B \cos \theta - (L - B \sin \theta) \tan \theta\} \cdot (L - B \sin \theta) + (B + L \sin \theta) \cdot (L \cos \theta - \frac{L - B \sin \theta}{\cos \theta}) + 2B \cdot (\frac{L - B \sin \theta}{\cos \theta}) - (2 - 4 - 1)$$
ii) $\sin^{-1} (B/L) < \theta \le 2 \sin^{-1} (B/L)$

$$A(\theta) = 2 \cdot (\frac{B^2 \theta}{2} + \frac{B}{2} \sqrt{L^2 - B^2} + \frac{B}{2} \sqrt{L^2 - B^2} + \frac{L^2 \alpha}{2}) - (\because \alpha = -\theta + 2 \tan^{-1} \frac{B}{\sqrt{L^2 - B^2}})$$

$$= B^2 \theta + 2B \sqrt{L^2 - B^2} + L^2 \left(-\theta + 2 \tan^{-1} \frac{B}{\sqrt{L^2 - B^2}} \right)$$

iii)
$$2\sin^{-1}(B/L) < \theta \le \pi$$

$$A(\theta) = 2 \left\{ \frac{B^2\theta}{2} + \frac{B^2}{\sin \theta} \cdot (\cos \theta + 1) \right\}$$

$$= B^2\theta + \frac{2B^2}{\sin \theta} \cdot (\cos \theta + 1) \qquad \cdots (2-4-3)$$

面積 $A(\theta)$ と静止時の履帯接地面積4BLとの一般的 な関係をみるために、 $A(\theta)$ を4BLで除した無次元数 $A(\theta)/4BL$ を導入する。(以下この無次元数を比接地面 積と定義し $SA(\theta)$ で表わす)

すると式(2-4-1), (2-4-2), (2-4-3)は次式となる。 SA(0)=A(0)/4BL

$$= \frac{\theta}{4} \cdot \left(\frac{B}{L} + \frac{L}{B}\right) + \frac{1}{4} \left(\frac{B}{L} - \frac{L}{B}\right) \sin \theta \cos \theta$$
$$+ \frac{1}{4} \left\{\frac{2B}{L} \cos \theta - \left(1 - \frac{B}{L} \sin \theta\right) \cdot \tan \theta\right\} \left(\frac{L}{B} - \sin \theta\right)$$
$$+ \frac{1}{4} \left(1 + \frac{L}{B} \sin \theta\right) \left(\cos \theta - \frac{1 - \frac{B}{L} \sin \theta}{\cos \theta}\right)$$
$$+ \frac{1}{2} \cdot \left(\frac{1 - \frac{B}{L} \sin \theta}{\cos \theta}\right) \qquad \cdots (2 - 4 - 1')$$

$$SA(\theta) = A(\theta)/4BL = \frac{\theta B}{4L} + \frac{1}{2}\sqrt{1 - \left(\frac{B}{L}\right)^2} + \frac{1}{4} \cdot \frac{L}{B}\left(-\theta + 2\tan^{-1}\frac{1}{\sqrt{\left(\frac{L}{B}\right)^2 - 1}}\right) \qquad \cdots (2 - 4 - 27)$$

 $SA(\theta) = A(\theta)/4BL = \frac{1}{4} \frac{B\theta}{L} + \frac{1}{2} \cdot \frac{B}{L} \cdot \frac{1}{\sin \theta} (\cos \theta + 1)$ $\cdots (2-4-3')$

上式によって 表わされた比接地面積 $SA(\theta)$ は,接地 長/接地幅,つまり L/B (履帯形状を表わす 無次元数) をパラメータとして表わされる。(以後 この無次元数を 形状比とよび K で表わす。即わち K=L/B)結局比接 地面積 $SA(\theta)$ は次のように表わされる。

 $0 \leq \theta \leq \sin^{-1} \left(1/K \right)$

$$SA(\theta) = \frac{\theta}{4} \left(\frac{1}{K} + K\right) - \frac{1}{4} \left(\frac{1}{K} - K\right) \sin \theta \cos \theta$$
$$+ \frac{1}{4} \cdot \left\{\frac{2\cos\theta}{K} - \left(1 - \frac{\sin\theta}{K}\right) \tan\theta\right\} \cdot (K - \sin\theta)$$
$$+ \frac{1}{4} \left(1 + K\sin\theta\right) \left(\cos\theta - \frac{K - \sin\theta}{K\cos\theta}\right)$$
$$+ \frac{1}{2} \cdot \frac{K - \sin\theta}{K\cos\theta} \qquad \cdots (2 - 4 - 1")$$

 $\sin^{-1}(1/K) < \theta \leq 2 \sin^{-1}(1/K)$

$$SA(\theta) = \frac{\theta}{4K} + \frac{1}{2K} \sqrt{K^2 - 1} + \frac{K}{4} \cdot \left(-\theta + 2\tan^{-1}\frac{1}{\sqrt{K^2 - 1}}\right) \quad \dots (2-4-2'')$$

 $2\sin^{-1}(1/K) < \theta \leq \pi$

$$SA(\theta) = \frac{\theta}{4K} + \frac{\cos \theta + 1}{2K \sin \theta} \qquad \cdots (2 - 4 - 3'')$$



Fig. 2-4-5 Relationship between specific contact area and turning angle. 比接地面積と旋回角の関係

上式(2-4-1''), (2-4-2''), (2-4-3'')を用いて旋回角 0≦ $\theta \le 180^{\circ}$ における形状比 K=1, 2, 3, 4, 5を有する履帯の比接地面積 $SA(\theta)$ を求め旋回角 θ (deg.) との関係を表わすと Fig. 2-4-5 のようになる。

Fig. 2-4-5 より形状比 K が増大すると, 比接地面積 SA(0) も増大し, 形状比 K が一定である時は旋回角 0 が増大すると比接地面積 SA(0) は減少する。 しかし こ の場合旋回角 90° を超えるあたりから比接地面積 SA(0) はほぼ一定の値となる。(なお 付録 II にこの計算に 用い たプログラム CAT を示す)

2-5 履帯の沈下および接地圧の変化

既述したように、旋回時の履帯下の地盤の状態は履帯 側面の影響を受けて変化すると考えられ、また側面の影 響を受けない履帯接地面積は旋回角が増大するにつれて 減少することがわかった。これらの事をもとに旋回時に おける履帯の沈下および履帯下の接地圧分布の変化につ いて杉山ら⁴¹ は次のように述べている。履帯が旋回する 際,履帯中央部下の地盤は履帯側面の影響を受けない地 盤を有するため、そのまま圧縮されるが履帯端部では、 履帯側面で破壊排土された後の新しい地盤が履帯により 圧縮されるため、履帯下の地盤と履帯との力の釣合いが 変化して、履帯が沈下し、また履帯下の接地圧分布が静 止時のものとは異なってくると思われる。

2-5-1 接地圧と土の圧縮

旋回時における履帯下面の地盤の圧縮状態は各部にお いて異なると考えられるので,まず地盤の圧縮特性を考 える必要がある。地盤の圧縮特性に関する一般的な理論 的関係は,現在までに完成されていないので²²⁾,ここで は現在一般的に用いられているプレート貫入試験から得 られる 圧力 P(kgf/cm²) と 沈下量または 圧縮量 Z(cm) の関係を次式を用いて表わすことにする。

$$P = kZ^n \qquad \cdots (2-5-1)$$

Bekker によれば n はその地盤の圧縮沈下の 力学的特性 を示す無次元数であり, k はプレートの形状比等と 地盤 の力学的性質に関係する係数とされているが, 砂等のよ うに地盤の粘着力が少ないかまたは存在しない場合には, k はプレートの形状には影響されないといわれている²³)。 本研究では対象の地盤を砂のような粘着力のない地盤と しているので, k は履帯の形状に 関係しない地盤の性質 を 表わす定数とみなすことにする。 従って 以後の 考察 ではその地盤は垂直圧力 P(kgf/cm²) に 対して 必ず式 (2-5-1)を満たす沈下量 Z(cm) が存在すると仮定し,ま た 2-3で述べた履帯側面によって 発生するすべり線は履 帯初期沈下量よりも深い位置に発生しない場合を考える。

2-5-2 旋回時における 履帯各部の接地圧と 沈下の関係

接地幅 2B(cm), 接地長 2L(cm), 接地面積 4LB(cm²) を有する履帯に荷重 W(kgf)が作用する時

1) 履帯静止の場合

の2通りについて履帯角部の接地圧と沈下の関係につい て考察する。

1) 履带静止時

履帯下面における地盤の状態は一様と考えられ, 履帯 は剛性であるので履帯下面の各部は一様に圧縮されるか ら, 履帯各部に作用する接地圧 P(kgf/cm²) は各部で一 定と考えられる。(注1)従ってその時の履帯沈下量 Z(cm) は(2-5-1)式より

$P = kZ^{n}$ $Z = (P/k)^{1/n}$

 $Z = (W/Ak)^{1/n}$

ここで A=4BL: 履帯の接地面積

(注1:一般には土の牲質と剛体との関係によって静止 状態にある剛体が地盤に及ぼす圧力は必ずしも均等に分 布しない。しかし土質力学の基礎 (foundation)の問題 においては簡単のためにその剛体に作用する荷重は均等 に地盤に伝播すると 仮定している²⁴⁾ので本研究でもこ の仮定に従うことにする。

2) 履带旋回時

旋回時に 履帯 下面 の 地盤 の 状態は, 履帯 旋回角 θ (rad.) によって, 刻々変化するため 履帯旋回角 θ の単 位変化量あたりの履帯各部の接地圧と沈下量の関係につ いて考える。

ここで ω: 履帯の旋回角速度 (rad/sec)

θ: 履帯の旋回角 (rad)

- A(θ): 旋回角 θ における履帯側面に影響され ない履帯下面の接地面積 (cm²)
- P(θ): 接地面積 A(θ) を有する部分に作用する 接地圧 (kgf/cm²)

 $Z(\theta)$: 旋回角 θ における履帯の沈下量 (cm)

(a) t=0 つまり θ=0 で履帯は静止状態にあり, 前項

より

$$W = P(0) \cdot A(0)$$

 $P(0) = kZ^n(0)$

ı

上の2式より

(2-5-1) 式より

$$\mathcal{V} = kZ^n(0) \cdot \mathcal{A}(0) \qquad \cdots (2-5-2)$$

(b) *t*= Δ*t* つまり θ=ωθ*t* では A(θ) を有する部分に
 作用する接地圧 P(θ) は,

$$P(\theta) = k Z^n(\theta)$$

または

$$P(\omega \Delta t) = kZ^{n}(\omega \Delta t) \qquad \cdots (2-5-3)$$

つまり、 $A(\theta)$ の部分に作用する履帯分担荷重 $W_{ost}(kgf)$ は

$$W_{\omega \Delta t} = P(\omega \cdot \Delta t) \cdot A(\omega \cdot \Delta t)$$

 $=kZ^{n}(\omega \cdot \varDelta t)A(\omega \cdot \varDelta t) \qquad \cdots (2-5-4)$

また Δt 秒後に履帯が 初めて地盤を圧縮する部分の面積 \overline{A}_{s,d_t} (cm²) は

$$\bar{A}_{\omega \cdot dt} = A(0) - A(\omega \cdot \Delta t) \qquad \cdots (2-5-5)$$

 Δt 秒後の沈下量の増分, または \bar{A}_{out} が圧縮される量 $\Delta \bar{Z}_{out}$ (cm) は

$$\Delta \bar{Z}_{\omega \cdot dt} = Z(\omega \cdot \Delta t) - Z(0) \qquad \cdots (2-5-6)$$

よって *4t* 秒後にはじめて 地盤を圧縮する部分に作用す る 履帯 分担 荷重 *W_{ordt}* は(2-5-1), (2-5-2), (2-5-6) 式より

$$\begin{split} \bar{W}_{\omega,d_t} &= k \left(\Delta \bar{Z}_{\omega,d_t} \right)^n \cdot \bar{A}_{\omega,d_t} \\ &= k \left\{ Z(\omega, \Delta t) - Z(0) \right\} \cdot \left\{ A(0) - A(\omega, \Delta t) \right\} \quad \dots (2-5-7) \end{split}$$

従って履帯全体に作用する荷重 W と(2-5-4), (2-5-7) には垂直方向の力のつりあいにより,次の関係が得られ る。

$$\begin{split} & W - W_{\omega \cdot d_{t}} = \overline{W}_{\omega \cdot d_{t}} \\ & W - kZ^{n}(\omega \cdot \Delta t) \cdot A(\omega \cdot \Delta t) = k \{Z(\omega \cdot \Delta t) - Z(0)\}^{n} \cdot \\ & \{A(0) - A(\omega \cdot \Delta t)\} \\ & \text{ L式 } \{c (2-5-2) \ \text{ 式 } c \ \text{ 代 } \lambda \ \text{ J} \ \text{ Z} \ b \\ & kZ^{n}(0) \cdot A(0) - kZ^{n}(\omega \cdot \Delta t) \cdot A(\omega \cdot \Delta t) = k \{Z(\omega \cdot \Delta t) - Z(0)\}^{n} \cdot \{A(0) - A(\omega \cdot \Delta t)\} \end{split}$$

$$Z^{n}(0) \cdot A(0) - Z^{n}(\omega \cdot \Delta t) \cdot A(\omega \cdot \Delta t) = \{Z(\omega \cdot \Delta t) - Z(0)\}^{n} \cdot \{A(0) - A(\omega \cdot \Delta t)\} \qquad \cdots (2-5-8)$$

結局 (2-5-8) 式は未知数 $Z(\omega \cdot 4t)$ を含む非線形方程式と なるが, (2-5-8) を何らかの方法で解けば, 4t 秒後, 即 わち旋回角 $\theta = \omega \cdot 4t$ における履帯の沈下量 $Z(\omega \cdot 4t)$ が 求められ, また (2-5-1) 式を用いれば履帯の旋回中心部 の接地圧 $P(\omega \cdot 4t)$ が求まる。

(c) t=24t 砂後, つまり $\theta=\omega\cdot 24t$ (rad.) だけ 履帯 が旋回した場合, $A(\omega\cdot 24t)$ を有する部分に 作用する接 地圧 $P(\omega\cdot 24t)$ は,

 $P(\omega \cdot 2\varDelta t) = kZ^n(\omega \cdot 2\varDelta t) \qquad \cdots (2-5-9)$

A(w・241)の部分に作用する履帯分担荷重 Ww241は

$$W_{\omega \cdot 2 \varDelta t} = P(\omega \cdot 2 \varDelta t) \cdot A(\omega \cdot 2 \varDelta t)$$

 $=kZ^{n}(\omega \cdot 2\varDelta t) \cdot A(\omega \cdot 2\varDelta t) \qquad \cdots (2-5-10)$

24t 秒後に履帯が初めて地盤を圧縮する部分 A. ...2, は

$$\bar{A}_{\omega \cdot 2J_t} = A(0) - A(\omega \cdot \Delta t) \qquad \cdots (2 - 5 - 11)$$

24t 秒後に $\overline{A}_{\omega,24t}$ が圧縮される量 $4Z_{\omega,24t}$ は

$$\Delta Z_{\omega,2dt} = Z(\omega \cdot 2\Delta t) - Z(\omega \cdot \Delta t) \qquad \cdots (2-5-12)$$

また A_1 秒後に初めて圧縮されていた部分が $2A_1$ 秒後に 履帯に圧縮される面積 $\bar{A}_{a,2A_1}$ は

$$\bar{A}_{\omega\cdot 2dt} = A(\omega \cdot dt) - A(\omega \cdot 2dt) \qquad \cdots (2-5-13)$$

面積 A...24 を有する部分が圧縮される量 4 Z...24 は

$$\Delta \bar{Z}_{\omega,2} \Delta_1 = Z(\omega \cdot 2\Delta t) - Z(0) \qquad \cdots (2-5-14)$$

よって、2*41* 秒後に履帯が側面の影響を受けた部分に作 用する履帯分担荷重、 *W*_{e+24}, は、(2-5-1), (2-5-11), (2-5-12), (2-5-13), (2-5-14)より

従って履帯に作用する荷重 W と(2-5-10), (2-5-15) には, 垂直方向の釣合いにより, 次の関係が得られる。

$$W - W_{\omega \cdot 24} = \bar{W}_{\omega \cdot 24}$$

 $W - kZ^{*}(\omega \cdot 2\Delta t) \cdot A(\omega \cdot 2\Delta t) = k \{Z(\omega \cdot 2\Delta t)\}$

$$-Z(\omega \cdot \Delta t)\}^{n} \cdot \{A(0) - A(\omega \cdot \Delta t)\} + k \{Z(\omega \cdot 2\Delta t)\}$$

$$-Z(0)\}^{n} \cdot \{A(\omega \cdot \varDelta t) - A(\omega \cdot 2\varDelta t)\}$$

上式に(2-5-2)式を代入すると

$$Z^{n}(0)A(0) - Z^{n}(\omega \cdot 2\Delta t) \cdot A(\omega \cdot 2\Delta t) = \{Z(\omega \cdot 2\Delta t)\}$$

 $-Z(\omega\cdot\Delta t)\}^{n}\cdot\{A(0)-A(\omega\cdot\Delta t)\}+\{Z(\omega\cdot\Delta t)\}$

 $-Z(0)\}^{n} \cdot \{A(\omega \cdot \Delta t) - A(\omega \cdot 2\Delta t)\} \qquad \cdots (2-5-16)$

(2-5-16) 式は(2-5-8) 式と同様に 未知数 $Z(\omega \cdot 24t)$ を含む非線形方程式となるから、この式より $\theta = \omega \cdot 24t$ での 履帯の沈下量 $Z(\omega \cdot 24t)$ が決まり、 また(2-5-1) 式を用いて中心部の接地圧 $P(\omega \cdot 24t)$ が求まる。

(d) $t=m\cdot dt$ 秒後,つまり $\theta=\omega\cdot mdt$ における沈下 量 $Z(\theta)$ と中央部の接地圧 $P(\theta)$ は上記の手続きを繰り 返すことによって次のように表わされる。

$$Z^{n}(0) \cdot A(0) - Z^{n}(\omega \cdot m\Delta t) \cdot A(\omega \cdot m\Delta t) = \{Z(\omega \cdot m\Delta t) - Z(\omega \cdot (m-1)\Delta t)\}^{n} \cdot \{A(0) - A(\omega \cdot \Delta t)\} + \{Z(\omega \cdot m\Delta t) - Z(\omega \cdot (m-2)\Delta t)\}^{n} \cdot \{A(\omega \cdot \Delta t) - A(\omega \cdot 2\Delta t)\} + \{Z(\omega \cdot m\Delta t) - Z(\omega \cdot (m-3)\Delta t)\}n \cdot \{A(\omega \cdot 2\Delta t) - A(\omega \cdot 3\Delta t)\} + \dots + \{Z(\omega \cdot m\Delta t) - Z(\omega \cdot 0\Delta t)\}^{n} \cdot \{A(\omega \cdot (m-1)\Delta t) - A(\omega \cdot m\Delta t)\}$$

$$(2-5-17) 武を整理すると$$

 $Z^{n}(0) \cdot A(0) - Z^{n}(\omega \cdot m \varDelta t) \cdot A(\omega \cdot m \varDelta t)$

$$= \sum_{i=1}^{m} \{Z(\omega \cdot m \varDelta t) - Z(\omega \cdot (m-i) \varDelta t)\}^{n} \cdot \{A(\omega \cdot (i-1) \varDelta t)\}$$

$$-A(\omega \cdot i \Delta t)$$
 $\cdots (2-5-18)$

として 表わされ, (2-5-18)から 得られた Z(ω・m dt) を (2-5-1) 式に代入すれば

$$P(\omega \cdot m \Delta t) = k \cdot Z^n(\omega \cdot m \Delta t) \qquad \cdots (2-5-19)$$

となる。

また (2-5-18) 式は時間を離散的に考えて, 任意の時刻 m Δt に対応する離散的な旋回角 $\theta = \omega \cdot m \Delta t$ での沈下量 $Z(\omega \cdot m \Delta t)$ に関する 方程式であるが, 時間の きざみ Δt を限りなく小さくして (2-5-18) 式を角度 θ に関して 連 続的な表示を行うと次式となる。

$$Z^{n}(0) \cdot A(0) - Z^{n}(\theta) \cdot A(\theta) = \int_{0}^{\theta} \left[Z(\theta) - Z(\theta - \tau) \right]^{n} \cdot f(\tau) dt$$
$$\cdots (2 - 5 - 20)$$

 $\zeta \zeta \overline{C} f(\tau) = -dA(\theta)/d\theta, \quad 0 \le \theta \le \pi$

結局(2-5-1)式を満たす地盤で旋回角 θ における履帯の 沈下量 Z(θ) を求めるには, Z(θ) を含む(2-5-20)式の積 分方程式を解くことに帰着する。

しかしながら (2-5-20) の 積分 方程式 はいわゆる Volterra, Fredhorm の第1種, 第2種の 積分方程式²⁵⁾ のような線形方程式ではないので, 直接(2-5-20)を解く ことは困難である。それ故ここでは(2-5-18)式に戻り, この方程式を各時間 dt 秒ごとに $Z(\omega \cdot mdt)$ に関して, Newton-Raphson 法を用いて解き, 各旋回角 $\theta = \omega \cdot mdt$ における沈下量 $Z(\omega \cdot mdt)$ および履帯中心部の 接地圧 $P(\omega \cdot mdt)$ を求めることにした。(なおこの理論 式の計算結果は7-4-2で述べる)

2-6 Newton-Raphson 法における解の収束性

Newton-Raphson 法は非線形方程式

$$g(t) = 0 \qquad \cdots (2 - 6 - 1)$$

に関して

$$t_{n+1} = t_n - \frac{g(t_n)}{g'(t_n)} \qquad \cdots (2-6-2)$$

を満たす t_{n+1} を求め, t_{n+1} がある値に収束するまで反 復を行い 方程式(2-6-1)の 近似解 t_n を求める方法であ る²⁶⁾。この方法において近似解の単調収束のための g(t)の条件は、考慮する t の全範囲において次の条件を満た せばよい²⁷⁾。

g'(t) < 0, g(t): 凸関数g'(t) > 0, g(t): 凹関数t_n は単調増加的に収束g'(t) > 0, g(t): 凸関数g'(t) < 0, g(t): 凸関数t_n は単調減少的に収束

そこで方程式(2-5-18)を(2-6-1)の形に変形し、その方 程式が単調に収束するか、否かを調べてみる。(2-5-18) 式より

$$0 = -Z^{n}(0) \cdot A(0) + Z^{n}(\omega \cdot m \Delta t) \cdot A(\omega \cdot m \Delta t)$$

+
$$\sum_{t=1}^{\infty} \{Z(\omega \cdot m \Delta t) - Z(\omega \cdot (m-i)\Delta t\}^n \cdot [A(\omega(i-1)\Delta t) - A(\omega \cdot i\Delta t)] \cdots (2-6-3)$$

上式の左辺を $Z(\omega \cdot m\Delta t)$ に関する関数 $g(Z(\omega \cdot m\Delta t))$ とおくと

$$g(Z(\omega \cdot m \Delta t)) = -Z^{n}(0) \cdot A(0) + Z^{n}(\omega \cdot m \Delta t) \cdot A(\omega \cdot m \Delta t)$$

+
$$\sum_{t=1}^{m} \{Z(\omega \cdot m \Delta t) - Z(\omega \cdot (m-i) \Delta t)\}^{n} \cdot [A(\omega \cdot (i-1) \Delta t) - A(\omega \cdot i \Delta t)]$$
 ... (2-6-4)

$$\frac{d[g(Z(\omega \cdot m \Delta t))]}{dz(\omega \cdot m \Delta t)} = n \cdot Z^{n-1}(\omega \cdot m \Delta t) \cdot A(\omega \cdot m \Delta t)$$

$$+n \sum_{i=1}^{l} \{Z(\omega \cdot m \Delta t) - Z(\omega \cdot (m-i) \Delta t)\}^{n-1} \cdot [A(\omega \cdot (i-1) \Delta t) - A(\omega \cdot i \Delta t)] \qquad \cdots (2-6-$$

ここで $0 < \omega \cdot m \Delta t \leq \pi$ の範囲で

n > 0

 $Z(\omega \cdot m \Delta t) > 0$

 $A(\omega \cdot m \Delta t) > 0$

また沈下量は旋回角が増加すればそれに伴い増加するの で、

$$Z(\omega \cdot m \varDelta t) - Z(\omega \cdot (m-i) \varDelta t) \ge 0$$

A(θ) は **2-4** 項より単調減少するので

$$A(\omega \cdot (i-1)\Delta t) - A(\omega \cdot i\Delta t) > 0$$

従って(2-6-5)式は $0 < \theta \le \pi$, または $0 < \omega \cdot m \Delta t \le \pi$ において

$$\frac{d[g(Z(\omega \cdot m \Delta t))]}{dZ(\omega \cdot m \Delta t)} > 0 \qquad \cdots (2-6-6)$$

となる。次に(2-6-5)をさらに Z(w·m4t) で微分すると

$$\frac{d^2 [g(Z(\omega \cdot m \varDelta t))]}{dZ^2(\omega \cdot m \varDelta t)} = n \cdot (n-1) \cdot [Z^{n-2}(\omega \cdot m \varDelta t) \cdot A(\omega \cdot m \varDelta t)]$$

$$+ \sum_{i=1}^{m} \{Z(\omega \cdot m \Delta t) - Z(\omega \cdot (m-i) \Delta t\}^{n-2} \cdot$$

$$\{A(\omega \cdot (i-1) \varDelta t - A(\omega \cdot i \varDelta t)\}] \qquad \cdots (2-6-7)$$

となる。よって

$$\frac{d^2[g(Z(\omega \cdot m \varDelta t))]}{dZ^2(\omega \cdot m \varDelta t)} < 0 \qquad \cdots (2-6-8)$$

n>1 で

$$\frac{d^2 [g(Z(\omega \cdot m \varDelta t))]}{dZ^2(\omega \cdot m \varDelta t)} > 0 \qquad \cdots (2-6-9)$$

(ここで n=1 の時は(2-5-18)式が線形方程式となるので 除いた)

結局, 履帯旋回角 θ が 0<θ<π の範囲では方程式(2-5-18)の近似解は

i) 0<n<1 で単調減少的に収束する。

ii) n>1 で単調増加的に収束する。

よって方程式(2-5-18)を Newton-Raphson 法で 解く際 には適当な初期値を選べば必ず収束する。

第3章 実験目的

-5) 装軌車両の走行性能(旋回性能を含む)に関する研究

の多くは、実験的手法から大別すると

 (1) 実機あるいはその一部を改造したものを用いる実 験^{28),29),30)}。

(2) 模型車両あるいは履帯もしくは履板の模型を用い る実験^{31,32)}。

に分類される。

(1)の手法の多くはその車両に関するマクロ的な研究で あり、(2)の手法では車両の走行部と土との相互関係を扱 うミクロ的な研究が多い。

本研究では、第1章でも述べたように、装軌車両の信 地旋回時における制動履帯下の接地圧力分布の変化や、 履帯沈下について理論的、実験的考察を行った。(1)によ る手法では各測定値を求める際多くの困難が予測される ため、履帯の模型を用いる(2)の手法により同一接地面積 で接地幅、接地長の異なる履帯について旋回時の履帯下 の接地圧分布、履帯沈下量、旋回モーメント等を測定し た。

第4章 実験装置

4-1 実験装置の概要

旋回実験に用いた実験装置の概要を Fig. 4-1 に,また



実験装置

全景を Photo. 4-1 に示す。この実験装置はメインフレー ムに固定された油圧モータ,カップリング,駆動軸から なる履帯駆動部と,履帯,圧力検出器,およびそれらを 固定する履帯フレームから成る模型履帯部で構成されて いる。また模型履帯は中央部に2本の軸を有し,駆動軸 に装着の2本の鉄パイプに填め込まれているため,駆動 方向に自由度があり,履帯の旋回に伴う沈下が測定可能 である。



Photo. 4-1 Whole view of experimental apparatus. 実験装置の概観

4-2 履帯駆動部

履帯旋回用の 油圧駆動モータの 仕様を Tab. 4-2 に示 す。油圧モータからの駆動トルクはゴムカップリングを 介して直径 30 mm の駆動軸に伝達されている。 ただし この駆動軸のトルク検出のため軸歪みを大きく取るよう に一部径を 25 mm に加工してある。 この駆動軸の加工 部分を Photo. 4-2 に示す。

Table. 4-2.	Specifications	of	the	hydraulic	motor
u	sed.				
1	+試油圧モータの	の仕:	様		

 名	称	汕圧モータ
形	迀	ギヤモータ
吐 出	虛	195 cc/rev.
出力トノ	レク	16 kgfm
出	カ	2.55kw (at 100 r.p.m.)
回転	数	40-280 r p m.

4-3 模型履帯部

4-3-1 模型履帯部の構造

模型履帯はFig. 4-1 に示したように7つの履板(以下



Photo. 4-2 Torsional moment measuring device for turning the track.

履帯旋回時のねじりモーメント測定装置

シューという), 圧力検出器(後述) とそれらを固定す るための履帯フレームからなっており,シューと圧力検 出器は履帯フレームから脱着可能となっている。またこ の履板は軍事用車両等にみられる軟式の懸架方式の履帯 ではなく,コンバイン,建設車両にみられる硬式の模型 履帯とみなすことができる。

4-3-2 履帯接地面とシューの形状

前述のように模型履帯の接地部は同一の7枚のシュー からなっており、シューは3種類を準備した。3種類の シューともに同一材料で製作してあり、履帯の接地幅、 接地長の比が旋回に与える影響を見るために各シューを 装着した時の履帯接地面積は245 cm² ないし246 cm² とほぼ同一の接地面積であり形状比(接地長/接地幅) のみが2.7,3.2,4.3と異なっている(Fig.4-3-1)。



g. 4-5-1 Shape of the tested track me 供試履帯モデルの形状

なお3種類のシューともグローサ等の突起を底面に有 していないフラットなシューである (Photo. 4-3-1)。



Photo. 4-3-1 Two kinds of tracks used for the test. 供試した 2 種類の履帯

4-3-3 圧力検出器

この実験では旋回時の履帯下に作用する接地圧力分布 の変化を知るために、7枚の各シューに作用する地盤か らの垂直反力を同時に測定することにより、履帯下の動 的な接地圧分布の状態を観ることにした。そのためにま ず以下の条件を満たす各シューに作用する地盤の垂直反 力を求める検出器(以下圧力検出器という)が必要であ る。

- 条件
- (1) 履帯旋回時にはシュー底面と地盤との摩擦力等を 出力しないこと。
- (2) 履帯の沈下に伴って生じるシュー側方部に作用する地盤からの受働土圧等によるシュー側面への力を出力しないこと。
- (3) 一枚のシュー底面全体に作用する地盤垂直反力が 検出でき、またその地盤垂直反力の着力点の位置 に拘わらず垂直反力が同一であればその出力が変 化しないこと。

一般に従来から履帯に作用する地盤の垂直反力(接地 圧)の検出方法にはシューに8角形分力計³⁴)を装着し たものや、小型土圧計を履帯に埋め込んだ研究³⁵)等が あるが、前者は製作が困難で構造が複雑となり、コンパ クトにならず高価であり、後者は圧力計自体に作用する 垂直反力が検出できないので条件(3)を満足しない。その ため本研究では、大柿がブルドーザの直進時において、 接地圧を測定するために用いた梁を利用して垂直反力を 検出する方式³⁶)を参考に条件(1),(2),(3)を満たすシュー 接地圧力検出器を製作した。



Fig. 4-3-3-1 (a) Structure of the pressure sensor. 圧力センサの構造



Fig. 4-3-3-1 (b) Principle of the pressure sensor. 圧力センサの原理

4-3-3-1 接地圧力検出器の構造

製作した圧力検出器は、片持ち梁に歪みゲージ2枚を 接着し、その梁の曲げ歪みを利用してシューに作用する 地盤垂直反力を検出する方式を取っている。圧力検出器 の構造、および履帯フレームとシューへの取付け方法、 前述の条件(1)~(3)を満たすための歪みゲージの結線法と 原理³⁷¹を Fig. 4-3-3-1 (a), (b) に示す。またシューと圧 力検出器および実験時、履帯フレームに取付けた写真を Photo. 4-3-3-1 (a), (b) に示す。

4-3-3-2 圧力検出器の性能

Fig. 4-3-3-2 に圧力検出器の試験結果の一例を示す。 試験は



Photo. 4-3-3-1 (a) Pressure sensor mounted on the shoe.

シューに取り付けた圧力センサ



Photo 4-3-3-1 (b) Detailed view of sensing device attached to the track assembly. 履帯に装着された検出器の詳細

- シューに作用する垂直力 V の着力点を変化させて その出力を調べる。
- (2) シュー側面に水平力 H を作用させその出力を 調べる。



Fig. 4-3-3-2 Characteristics of the pressure sensor. 圧力センサの特性

(3) シューに 地盤と 水平なねじりトルク T を作用させ
 その出力を調べる。

の3点について行った。この図より圧力検出器は,前述 の条件(1)~(3)を満たしていることがわかる。

4-4 供試土槽および土壌

実験のために用いた土槽は, 幅約 1.5 m, 深さ約 1 m の室内に設置された土槽である。供試土壌は乾燥砂であ り, その物理定数は Tab. 4-3-4 に示す通りである。(内 部摩擦角 ϕ , 粘着力 C は TN-4 型ベーン試験器により 求めた)

Tab. 4-3-4.	Physical	constant	of	the	soil	used.
	供試土壤?)物理定数	t			

内部摩擦角	16	(DEG.)
粘着力	0	(kgf/cm ²)
比 重	2.8	(gf/cm ³)

第5章 実 験

5-1 測定項目

本実験における次に示す4つの量をデータレコーダに 連続的に記録した。

(I) 履帯旋回角および旋回速度

履帯旋回角および旋回速度を求めるために、油圧駆働 モータと駆動軸間に介在するカップリングとポテンショ メータにタイミングベルトを取り付け、ラックアンドピ ニオン方式にしてポテンショメータからのアナログ出力 電位差を直接データレコーダに記録した。(Photo. 5-1)。

(П) 履带沈下量

履帯沈下量を求めるために, 履帯フレーム上にアクリ



Photo. 5-1 Mechanism for measuring the turning angle.

旋回角の測定機構

ル樹脂の円板を設置し,その円板にポテンショメータが 常時接触するようにし,アナログ出力電位差を直接デー タレコーダに記録した。

(Ⅲ) 接地圧

履帯を構成する7枚の各シューに作用する各接地圧力 を4-3-3-1で述べた圧力検出器を各シューに取り付け, その出力をストレインアンプで増幅した後,データレ コーダに記録した。

(IV) 旋回抵抗モーメント

旋回抵抗モーメントは、駆動軸に発生するねじりトル クによる軸歪みを求めることにより測定した。その歪み は軸に取り付けた4枚の歪みゲージの出力をストレイン アンプで増幅した後、データレコーダに記録した。なお 圧力検出器とストレインゲージからの出力はストレイン アンプ内で10 Hz のローパスフィルタにかけられてい

121

る。データレコーダの記録テープスピードは 4.8 cm/sec で記録した。

5-2 パラメータ

第1章の緒言で述べた事柄を考慮して次のパラメータ を取り上げ, Tab. 5-2 に示す組合せで実験を行った。

実 験 NO.	積荷重量 (kgf)	形状比	接地パターン (F or P)
1	22.0	2.7	F
2	1	3.2	↑
3	î	4.3	1
4	27.3	2.7	1
5	1	3.2	Ť
6	î	4.3	ſ
7	36.4	2.7	Î
8	Î	3.2	Ť
9	Ĵ	4.3	Ţ
10	27.3	î	Р
11	36.4	Î	1

Tab. 5-2. Experimental parameters. 実験のパラメータ

 \uparrow : same as shown above.

- (a) 履帯に作用する鉛直荷重 W(kgf)
- (b) 形状比 K (ただし接地面積は245または 246 cm²)
- (c) 接地パターン 形状比 K=4.3 の履帯についてのみ
 中央部 3 つの シューが 他の 両端の シューよりも 3
 mm 程度,突出した場合(以後 Pivot pattern と呼ぶ: P) とフラットな場合(以後 Flat pattern と呼ぶ: F)の 2 種類を用いた。(Photo. 5-2 に Pivot



Photo. 5-2 Track assembly for pivot turning. ピボット旋回用履帯装置

pattern の場合の履帯を示す)

5-3 実験手順

- 供試土壌を攪はんし、一定の密度になるように締め 固め、水平に整地する。

- 4) 履帯旋回後の土壌の状態を観察する。

第6章 データの処理

6-1 データの処理

5-1 で上げた 4 種類 10個の 測定量(アナログ量) は データレコーダの 1 から10までのチャンネルを用いて同 時に記録した(ただしデータレコーダのテープスピード は 4.8 cm/sec である)。記録された データは分解能12





ビットの A/D 変換器でディジタル変換(注)した後パー ソナルコンピュータで計算処理を行い、フロッピディス クに格納した。データ処理手続きを Fig. 6-1 に示す。 (注):接地 圧、旋回モーメントの 測定量は 10 Hz の ローパスフィルタを介してデータレコーダに記録したた め A/D 変換の際のサンプリング間隔は標本化定理より 大きい値でなくてはならない³⁸⁾。そこでサンプリング間 隔はすべてのチャンネルについて 100 Hz とした。

6-1-1 履帯旋回角

履帯旋回角の 検出用ポテンショメータの 出力電圧 V_{θ} (mV) と履帯旋回角 θ (deg.) の較正結果は次の通りである。

$$\theta = 0.34(V_{\theta} - V_{\theta 0})$$

- *V*₀: 旋回角 θ におけるポテンショメータの出力電圧 (mV)
- *V*₀₀: 静止時に おける ポテンショメータの 出力 電圧 (mV)

により旋回角 θ を求めた。なお各実験における旋回速度 は約 144°/sec であった。

6-1-2 履带沈下量

沈下量検出用のポテンショメータの出力電圧 (mV) と 沈下量 Z (cm) の較正結果は次式である。

 $Z = 48.2(V_s - V_{so})$

上式より出力電圧を沈下量に変換した。しかしながら算 出した沈下量データはポテンショメータと履帯に取り付 けたアクリル板との摩擦振動が原因と思われる高周波成 分が多く含まれるため、スパン3の移動平均法³⁹)で高 周波成分の除去を行い、その値をグラフ化した。

$$Z(t) = \frac{Z'(t - \Delta t) + Z'(t) + Z'(t + \Delta t)}{3}$$

$$Z(t_s) = Z'(t_s)$$

$$Z(t_e) = Z'(t_e)$$

$$\cdots (6-1-2-2)$$

ただし Z(t): 修正した沈下量 (cm)

- Z'(t): 出力電圧を直接沈下量に変換した沈下量 (cm)
 - t: 時間 (sec)
 - ts: 沈下開始時間 (sec)

t_e: サンプリング終了時間 (sec)

At: サンプリング間隔 (sec)

Fig. 6-1-2 にデータ処理前後の沈下量のデータを示す。 この図からわかるようにかなりの高周波成分が除去でき, 一般的な沈下の傾向が観察できた。また履帯の静的沈下 量は測定を行わなかったため,測定した沈下量は履帯静 止時からの沈下量を表わした。

6-1-3 接地圧力

7つのシューに取り付けた圧力検出器に作用する垂直 力 V(kgf) と歪み $\mu(\times 10^{-6} \text{ strain})$ の各較正結果から得 られる垂直反力 V(kgf) をシューの面積 $A(cm^2)$ で除し て,各シューに作用する接地圧 $P=V/A(kgf/cm^2)$ を求 めた。

6-1-4 旋回モーメント

駆動軸に作用するトルク $T(kgf \cdot m)$ とそれに取り付け た歪みゲージの歪み μ_t (×10⁻⁶ strain)の較正結果は次 の通りである。



RATIO OF TRACK SHAPE 3.2

Fig. 6-1-2 Track sinkage behavior. 履带沈下举動

 $T = 0.012 \mu_1 + 9.19 \times 10^{(-3)}$

上式より旋回モーメント T(kgf·m) を求めた。

6-1-5 旋回開始時間

履帯の旋回開始時間は、記録した旋回モーメントが立ち上がる瞬間の時間を 旋回開始時間とした。 なお A/D 変換した後、X-Y プロッタで 出力させた 各実験データを付録VIに示した。

第7章 実験結果および考察

7-1 履帯旋回角の時間遅れ

Fig. 7-1 に示したグラフは旋回モーメントと旋回角 (いずれもデータレコーダの出力) を縦軸に旋回時間を 横軸に示したものである。この図より履帯を旋回させる 軸トルクが作用してから履帯が実際に旋回を開始するま でには若干の時間遅れが存在することがわかる。この旋 回角の時間遅れは履帯自身の慣性モーメントと2-3で述 べた地盤の破壊の発生のための時間による影響と思われ る。時間遅れはすべての旋回実験においてみられ, 載荷 重量が 大なる程 増大する傾向が みられたが, おおよそ 0.1~0.5 (sec) の間であった。

7-2 旋回時における接地圧力分布

Fig. 7-2-1 (a)~(g) は各実験パラメタにおける 履帯の 旋回に伴う各シュー下面に作用する接地圧の変化の例を 示したものである。縦軸は各シューに作用する接地圧 (kgf/cm²), 横軸は旋回時間 (sec) と旋回角 (deg.) を表わ している。ここで旋回開始時(旋回時間が0秒の時)と 旋回角(0°)が一致していないのは,前項に述べた理由 からである。また各図とも右上に各シューの位置とそれ







旋回時間と接地圧力の関係





123



rig. 7-2-1 (c) Relationship between turning time and contact pressure. 旋回時間と接地圧力の関係







を表わす番号(1~7)が示してあり,各図の曲線の右 隅に示す番号と対応している。

Fig. 7-2-2 (a)~(e) は載荷重量が 27.3 kgf, 履帯の形状 比が 2.7, 3.2, 4.3 と Pivot pattern, および 載荷 重量 36.4 kgf, 履帯の 形状比4.3の静止時と 履帯旋回角 30° 毎 における各シューの接地圧をもとに, 履帯下の接地圧分 布の状態を表わしたものである。ただしこの図における 旋回角 0° は履帯が 旋回運動を 開始する瞬間の状態をい う。

Fig. 7-2-1 (a)~(g), Fig. 7-2-2 (a)~(e) によって以下の ことがわかる。

1) 履帯静止時の接地圧分布は接地部がフラットな場合、矩形の一様分布ではなく、履帯中央周辺部にやや接地圧が集中する台形型になった。履帯中央部の3つのシューが突出した Pivot の場合は中央部3つ以外の他のシューの接地圧は殆ど存在しなかった。ただし接地圧を有する中央部3つのシュー下の接地圧分布においても、中央部がやや大きな接地圧を有していた。



Fig. 7-2-1 (g) Relationship between turning time and contact pressure. 旋回時間と接地圧力の関係

2) 履帯を旋回させる旋回モーメントが履帯に作用してから履帯が実際に旋回を開始する間においても、各シューの接地圧が変化しており、この現象は時間遅れの間に作用する旋回モーメントによって、履帯の各シュー下の地盤の破壊の影響および履帯自体の慣性力が影響していると思われる。また各図において履帯が旋回を開始する前後において各シューの接地圧が若干減少する傾向がみられた。これは実験装置の履帯駆動部と模型履帯部との間を接続する鉄パイプと軸の間に摩擦力が生じ、履帯が旋回開始時に履帯載荷重の一部が摩擦力と打ち消し合うために各接地圧が減少するものと考えられる。従ってこの現象は実験装置による原因で発生したものであって、実際の場合には発生しないと考えられる。

3) 履帯が旋回を行うに従って,各形状とも各重量に おける履帯下の接地圧分布は中央に集中する傾向があり, 旋回角が約60°~90°あたりに 達すると ほぼ一定の接地





圧分布になる。

4) 履帯中央部(または旋回中心)下に位置する シュー No.4の接地圧は履帯の旋回とともに増加し、約 60°~90°でほぼ一定、または若干減少した。旋回時の 最大接地圧は静止時のその接地圧に比較してフラットな 履帯では、2~2.5倍、Pivot pattern では1.5倍程度と なった。Pivot pattern ではフラットな履帯よりも静止 時の接地圧が高いため、その接地圧の増加割合も少ない。 なお履帯中央部下の接地圧変化については後に詳述する。

5) フラットな履帯の場合, 履帯中心から離れるに従 い, 各シュー下の接地圧は旋回角の増加とともに減少す る傾向がみられた。特に両端のシュー No. 1,7の接地圧 は旋回角が約 30°以上では殆ど存在しなかった。

. 6) Pivot pattern の履帯の場合は 履帯中心の両隣り
 のシュー No. 3,5の接地圧は旋回角の増加に従い減少す



Fig. 7-2-2 (b) Relationship between turning angle and contact pressure behavior (ratio of track shape 3.2, weight 27.3 kgf) 旋回角と接地圧力挙動の関係(形状比 3.2, 荷重 27.3 kgf)

るが,履帯の両端およびその両隣のシュー No. 1, 2, 6, 7 の接地圧は若干増加する傾向があった。これは静止時に 地盤に殆ど接していなかったシュー No. 1, 2, 6, 7 が旋 回により履帯が沈下し接地したためと考えられる。

以上,履帯の旋回によって接地圧分布は履帯の形状比, 擦荷重量,接地パターンに拘わらず履帯中心部(旋回中 心部)に集中することが判明した。

7-3 旋回時における履帯の動的沈下

Fig. 7-3 (a), (b) に載荷重量 27.3 kgf, 36.4 kgf, 形状比 2.7, 3.2, 4.3 および ピボットパターンの履帯について 旋回角 (deg.) と沈下量 (cm)の関係を示した。これらの ことから次のことがわかる。

1) 各場合の履帯とも,旋回角の増加につれて沈下量 は増加するが,形状比が小さい履帯,およびピボットパ





ターンの履帯では旋回角が増すときその沈下量こう配は ゆるやかになる傾向がある。

2) 載荷重 27.3 kgf では (Fig. 7–3 (a) 参照) 履帯の沈 下量は旋回角 120° あたりまでは 各履帯とも 同様な沈下 現象を示すが,それ以上になると 形状比4.3の履帯沈下 が大となる。他の形状比の履帯およびピボットパターン の履帯ではあまりそれらの間の変化はみられない。載荷 重 36.4 kgf (Fig. 7–3 (b)) では,各形状比と ピボットパ ターンの履帯の旋回角における沈下量は異なっており, 形状比が大なる程沈下量が増大する。しかしピボットパ ターンの履帯はそれ自体の形状比が 4.3 にも拘わらず 沈 下量が小さく,旋回角 180° 時における沈下量は形状比 2.7の履帯とほぼ同じ値であった。

従って,これらの結果から履帯の旋回に伴う沈下は履 帯が同一面積でフラットであれば,形状比が小さい程,



換言すれば正方形に近い程その沈下量は少なくなり,ま た履帯に作用する載荷重量が大なる程,その傾向は顕著 になると考えられる。一方,形状比が大であっても履帯 中央部がいくらか突出したピボットパターンの履帯であ ればその沈下量はかなり減少させることが可能である。

7-4 履帯中央部の 接地圧変化と 沈下の実験値および 理論値の比較

7-2,7-3項によって履帯の旋回時には履帯中心部の接 地圧が増加し、履帯は沈下するが、その沈下は履帯の形 状比が小さい程、少ないことがわかった。そこでこの項 では以前2-5項で導いた履帯の旋回に伴う履帯沈下量お よび履帯中央部の接地圧変化を表わす(2-5-18)および (2-5-19)式を用いてそれらの値を算出し、各測定結果と の比較を行い、理論式およびその考え方や仮定の妥当性

0.4

/0.4





を検討した。(なお本研究で使用した土壌の内部摩擦角 は16°と小さいため2-3項で述べたすべり線は履帯の初 期沈下量と同程度,またはそれよりも浅い所に発生する と考えられるため、この理論式を適用した)

7-4-1 kとnの決定

理論式(2-5-18), (2-5-19)式を解くにあたって(2-5-1 で述べたように)供試砂地盤の圧縮特性を表わす次式

$$P = kZ^n \qquad \cdots (2-5-1)$$

の k と n の値を決定しなければならない。k, n を決定 するために Fig. 7-4-1-1, Photo 7-4 に示すような 3.4× 11, 3.5×10, 3.9×9 (cm²) の 3 種類の 長方形プレートと 面積 15 (cm²) の円板を 自動記録型の土壌貫入形 TN-4 型に取り付け, 沈下量 Z (cm) と接地圧 P (kgf/cm²) を 測定し, 両値を両対数グラフにプロットし, そのグラフ



旋回角と沈下の関係









Photo, 7-4 Various shaped plates tested. 種々の形状をした供試板



上の点を直線回帰することにより, k, n の値を求めた。 その結果,接地圧と沈下量Zは次式で表わされた(Fig. 7-4-2 参照)。

 $\log P = 0.94 + 1.49 \log Z$ (r=0.90)

ただし log は常用対数, r は相関係数を示す。 р

$$=0.11Z^{1.49}$$
 ...(7-4-1)

従って, k, n は

k=0.11, n=1.49

とした。

7-4-2 理論値と実測値との比較

7-4-1で求めた k,n を用いて, まず (2-5-18) 式を Newton-Raphson 法を用いて旋回角 1°(deg.) きざみで 180° までの沈下量 Z(cm) を求め,次に得られた各沈下 量Zを(2-5-19)式に代入することによって、0°~180° までの1°毎の履帯中央部の接地圧を求めた(ただし図 の沈下量は履帯静止時の静的沈下量を差し引いた値で示 してある)。

Fig. 7-4-2-1~Fig. 7-4-2-4 に 実験に用いた フラット な 3 種類の 履帯に ついて 履帯載荷重量 27.3 kgf, 36 kgf の場合の各旋回角(deg.) における 履帯中央部下の 接地 圧, 沈下量の理論値をグラフにして示す。(なお, 計算



Fig. 7-4-2-1 Theoretical curves for contact pressure. 接地圧力に対する理論曲線



Fig. 7-4-2-2 Theoretical curves for contact pressure. 接地圧力に対する理論曲線



Fig. 7-4-2-3 Theoretical curves for contact pressure. 接地圧力に対する理論曲線

に用いたプログラム SINK1, および ATU, DAT を付録 III, IVに示す)。

得られた各理論値のグラフは、沈下量および接地圧の



-'g. /-4-2-4 Theoretical curves for contact pressure. 接地圧力に対する理論曲線

変化はともに立ち上がりこう配がゆるく旋回角の増加に 伴いこう配が増加し、その後次第にこう配が減少する傾 向がある。これは一種の非線形方程式の解である logistic 曲線またはS字曲線⁴⁰⁾ と呼ばれる曲線に類似したも のである。これらの図から、各条件における履帯の沈下 量、およびその中央部の接地圧は旋回角の増加とともに こう配は変化するが、その値は全体として増加する。ま た履帯の載荷重量が一定であれば、形状比の値が大なる 程その増加は大きいことがわかる。

Fig. 7-4-3 (a), (b) に沈下量に関する実測値と理論値を, Fig. 7-4-3 (c), (d) に履帯中央部の接地圧に関する実測値 と理論値を同時に表わしたものを数例示す。これらより 沈下量に関しては,理論値は実測値よりも20~30%大き な値を取るが,全体的傾向としては類似した形となって いる。履帯中央部の接地圧については,実測値は旋回角 60°~90°までは増加しているが,その後は一定または 若干減少するのに対し,理論値では増加し続けており, 形状比が大なる程理論値が大きくなる傾向を示した。ま た全体の変化の様子は形状比2.7,荷重 27.3 kgf の場合 を除き,形状比が大なる程類似の範囲も狭くなっている が,その範囲内では比較的良好で類似な変化がみられた。 以上の結果より次のことが考えられる。







沈下に対する測定値と理論値の比較

(a) 履帯の沈下量については,理論値が実測値のそれ に比較的類似した傾向を有していることから,理論的考 察は基本的に妥当と考える。ただ理論値と定量的な若干 の差異は,砂地盤の圧縮沈下指数nによる誤差と仮定に おける履帯の静的接地圧分布が一様と仮定したことに起 因するものと思われる。 (b) 履帯中央部の接地圧については、その理論値と実 測値の傾向がその沈下量のそれに比較してあまり類似し ていない。これは理論値を(2-5-19)式により求めている ため定数 k, および(a)で述べた 沈下量の誤差の 影響を受 けるためと、接地圧の実測値の誤差および履帯の旋回運 動による動的な外力の影響等が関与したものと思われる。

結局これらより接地圧については若干の問題があるも のの,旋回時における動的な沈下現象および接地圧分布 の変化は第2章の理論的考察で述べた考え方によって十 分に説明される。

7-5 履帯の形状比 および 接地パターンと旋回モーメ ント

Fig. 7-5 (a)~(d) に履帯載荷重量 27.3 kgf, 36.4 kgf に おける各形状比およびピボットパターンの履帯における 旋回時間と旋回モーメントの関係を示す。この結果より 以下のことがわかる。

(a) 各旋回モーメントとも旋回開始時に大きな立ち上 がりこう配を有するピーク値をもった後減少し, さらに 旋回時間の増加に伴いわずかながらそのモーメントが増 加する傾向がみられる。

旋回開始時に表われるピーク値は履帯自体の慣性モー メントおよび地盤と履帯底面との摩擦によって生じたも のと考えられる。またその後の旋回時間に伴う旋回モー



メントの増加は履帯の沈下により地盤から履帯側面に作 用する排土抵抗モーメントに起因するものと考えられる。

120

TURNING ANGLE (DEG)

180

沈下に対する測定値と理論値の比較

Fig. 7-4-3(d) Comparison between measured and theoretical data for sinkage.

0

60

0

(b) 各条件における旋回モーメントのピーク値の大き さはフラットなパターンの履帯では、 載荷重量 27.3 kgf の時に形状比2.7で約 1.6 kgf・m, 3.2で 1.5 kgf・m, 4.5で 約 1.3 kgf・m で、その値の大きさは形状比で2.7、3.2、 4.5の順となり 載荷重量 36.4 kgf では、 形状比2.7で約 2.0 kgf・m, 3.2および4.5で約 2.3 kgf となり形状比で4.5、 3.2, 2.7の順になり, 形状比とそのピーク値にはあまり 関係がなかった。しかしながら, ピボットパターンの場 合そのピーク値は荷重 27.3 kgf で約 0.9 kgf・m, 36.4 kgf で 1.5 kgf・m とフラットな場合に比較し,約60~79%程 低い値を取った。これは静止時に ピボットの履帯はフ ラットな履帯に比較し接地圧が中央に集中しているため, 旋回開始時における旋回モーメントが少なくてすむため と思われる。

120

TURNING ANGLE (DEG)

180

60





旋回時間と旋回モーメントの関係

Tab. 7–5.	Comparison of the energy spent for turning
fo	r various shape ratio of the track.

種々の形状比の履帯の旋回に費されたエネルギ の比較

2.73.24.3PIVOT旋四27.3 (kgf)1.952.202.121.83エネルギ荷重 36.4 (kgf)2.673.103.222.57				形状	比	
旋回 症 立 花重 27.3 (kgf) 1.95 2.20 2.12 1.83 ボネルギ 荷重 36.4 (kgf) 2.67 3.10 3.22 2.57			2.7	3,2	4.3	PIVOT
エネルギ 荷重 36.4 (kgf) 2.67 3.10 3.22 2.57	旋回	荷重 27.3 (kgf)	1.95	2.20	2.12	1.83
	エネルギ	荷重 36.4 (kgf)	2.67	3.10	3.22	2.57

(kgf·m)

(c) 各条件において履帯が0°~180°まで 旋回する 際 に必要な所要旋回エネルギ(kgf·m)を求めると Tab. 7-5 に示す通りである。接地面がフラットなパターンの履帯 では、 載荷重量 27.3 kgf, 36.4 kgf とも形状比が小さい値 の方が旋回エネルギが小さくなる。またピボットパター ンの履帯の旋回エネルギは、それ自体の形状比が4.3に も拘わらず、フラットな履帯の最小の旋回エネルギより も小さい。履帯の形状比が小さい程所要旋回エネルギが 小さいのは、7-3項で 述べたように 履帯の形状比が小さ いとその動的な沈下量が小さいため、地盤からの排土抵 抗によるモーメントも小さいためと考えられる。またピ ボットパターン履帯の 所要旋回 エネルギが 最も 小さく なったのは、その動的沈下量がフラットな履帯の沈下よ りも少なく、また旋回開始時のピークを示すモーメント の値がフラットな履帯に比較して小さいためと考えられ る。

以上, これらの事柄から実際の装軌車両の旋回時の沈

下および旋回抵抗を軽減させるには,履帯の形状を正方 形に近づけるか,またはその履帯の中央部をいくらか突 出させると,その旋回時における沈下および抵抗がいく らか減少できる。

第8章 結 营

以上本研究によって以下の知見が得られた。

1. 旋回時の履帯下の接地圧分布は,静止時のそれと は異なり,旋回に伴って変化し,履帯中央部に集中する。

 2. 旋回運動下にある履帯の動的沈下は、履帯の形状 比および接地パターンに関係し、その沈下量は形状比が 1に近い程、またフラットなパターンよりもピボット支 持をして接地面積を少なくした履帯の方が少ない。

3. 履帯の旋回エネルギは履帯の形状比および接地パ ターンに関係し、そのエネルギは形状比が1に近い程、 またフラットなパターンよりもピボット支持されて接地 する履帯の方が少ない。

第9章 摘 要

履帯の旋回時における履帯下の接地圧分布および沈下, 旋回モーメントの動的挙動について,履帯の形状と静止 時の履帯の接地状態,履帯に作用する荷重をパラメータ にとり模型実験を行い,それらの動的挙動を観察し,そ の結果について比較,検討した。また旋回時における履 帯下の接地圧および沈下の現象を理論的に考察し,旋回 角に伴うそれらの諸量を算定する理論式を導いた。

その結果,旋回時における接地圧分布は,履帯中央部 下に集中し,沈下および旋回エネルギは履帯の形状比が 1に近い程小さく,また履帯中央部の接地面を突出させ た場合には,それらが減少することが判明した。また導 いた理論式は実験値と同様な傾向を示した。

参考文献

- 林 磐男: 履帯スリップに 基づく 装軌車旋回理論 の実用的解析,機講論, No. 740-12, pp. 175~187, 1971.
- 北野昌則, 久間 誠他: 装帧車両の 旋回性能に 関 する研究(第3報), 自動車技術会論文集, pp. 64 ~70, 1975.
- 杉山 昇,緒方浩二郎:排土抵抗を考慮した履帯 の旋回抵抗,テラメカニクス,No.2,pp.43~47, 1982.
- 杉山 昇,近藤 博他: 履帯の 旋回抵抗に関する 基礎的研究,テラメカニクス, No. 4, pp. 36~39, 1984.
- 5) 北野昌則,渡辺啓二:装軌車両の旋回性能改善に 関する研究,テラメカニクス,No.3,pp.26~31, 1983.
- 伊藤信孝,中田昌義他:装軌車両の 旋回抵抗軽減 について, 農機関西支部報,第56号, pp. 46~47, 1984.
- 北野昌則, 城崎博美他:装軌車両の 旋回性能に関 する研究一重心位置が 旋回特性に及ぼす影響一, テラメカニクス, No. 1, pp. 41, 1981.
- M. G. Bekker: Off the road locomotion, The University of Michigan Press, pp. 134, 137, 1960.
- 9) 杉山 昇:建設機械と土の諸問題, 鹿島出版会, pp. 106, 107, 1982.
- (亥田 昭:テラメカニクスへの有限要素法,境界 要素法の適用,テラメカニクス, No. 4, pp. 89~91, 1984.
- Shon-Whi Cho et al.: The spacing effect of track shoes on loose soils, Journal of Terramechanics, Vol. 6, No. 3, pp. 22~39, 1967.
- 12) 磯貝孝幸:上部旋回式コンバインの開発研究,三 重大学農学部農業機械学科卒業論文,pp. 70~110, 1983.
- Sayed Shaaban: Evolution of the bearing capacity of dry loose sand with inclination of the load applied, Journal of Terramechanics, Vol. 21, No. 3, pp. 253~260, 1984.
- 14) 川村 登:プラウ曲面の研究(第3報), 農機誌, 第16巻, 第1,2号, pp.71,1952.
- L. L. Karafiath, E. A. Nowatzki: Soil mechanics for off road vehicle engineering, Trans Tech pub., pp. 269~462, 1978.
- 16) Sokolovski: Statics of soil media, Butterworths scientific publications, 1960.
- ベー・アー・フローリン,大草重康訳:フローリンの 土質 力学 第3巻,森北出版, pp. 152~201,

1971.

- 18) 市場 悟, 兵藤和也:土の切削抵抗に関する 基礎 研究, テラメカニクス, No. 2, pp. 1~4, 1982.
- 19) G.D.スミス,藤川洋一郎訳: 偏微分方程式の解法, サイエンス社, p. 103, 1982.
- 北川 浩:塑性力学の基礎,日刊工業新聞社,pp. 162~163,1979.
- 川村 登:プラウ曲面の研究(第4報), 農機誌, 第15巻, 第3, 4号, pp. 92, 1953.
- 22) 藤本義二:建設機械用タイヤの 軟弱地に 対する走行に関する研究,建設機械化研究所報告,No.11, pp. 32~33, 1976.
- 金須正幸:土の動的性質と農業機械, 農機試験・ 測定法テキスト, No. 4, pp. 22, 1970.
- 24) 河上房義:土質力学(改訂版),森北出版, pp. 172 ~173, 1981.
- 25) 寺沢宽一:自然科学者のための数学概論, 岩波書 店, pp. 565, 1983.
- S. Kuo, 村越勝弘訳: FORTRAN のための 数値計 算法, 日本コンピュータ協会, pp. 128, 1978.
- 日野幹一:境界値問題の解法,朝倉書店, pp. 102, 1981.
- 28) 川村 登, 並河 清他:自脱コンバインの走行性 に関する2,3の知見,農機学会第40回講演要旨, pp. 53, 1981.
- 29) 田中 孝,山崎 稔:コンバインのステアリング 比と旋回性能,同上,pp.64.1981.
- 30) 江崎春雄,湯沢正太郎他:履帯式車両の走行性向 上に関する研究(IV),同上,pp. 59, 1981.
- 北野昌則, 城崎博美他:装軌車両の 旋回性能に関する研究(第1,2,3,4,5報) 自動車技術会 論文集, pp. 51~57, No. 9, 1975, pp. 54~60, No. 10, 1975, pp. 64~70. No. 11, 1976, pp. 97~104, No. 15, 1978, pp. 70~77, No. 7, 1979.
- 32) 室 達郎,河原荘一郎:超軟弱地盤上の 建設機械 用 履 帯 に 関する FEM 解析,テラメカニクス, No. 4, pp. 27~30, 1984.
- 33) 神谷昌和:装軌車両の旋回時挙動に関する一考察, 三重大学 農学部 農業 機械 学科 修士論文, pp. 30, 1983.
- 34) 伊藤富雄, 青山 護: 湿地用ブルドーザの 推力と 沈下量について, テラメカニクス, No. 2, pp. 39~ 42, 1982.
- 35) 杉山 昇,近藤 博他:履帯旋回抵抗に関する基 礎的研究,第5回テラメカニクス研究会プログラ ム,pp.17,1984.
- 36) 大柿光司:新しい力の 検出方法の開発, テラメカ ニクス, No. 2, pp. 5~7, 1982.
- 38) 今井 聖:ディジタル信号処理,電子科学シリーズ88, 産報出版, pp. 24, 1981.
- 39) 大川善邦:数値計算法, コロナ社, pp. 36~38, 1981.
- 40) 山口昌哉 編著:非線形の現象と解析,入門現代の 数学[1],日本評論社,pp.14~15,1979.

Summary

To improve the trafficability and mobility, especially on loose ground, contact pressure distribution beneath the running device of the vehicle should be discussed in detail.

Few studies can be found concerned with the dynamic change of the contact pressure distribution pattern beneath the braked track during the steering or turning motion of the vehicle.

Most of the related reports have been based upon the assumption that contact pressure beneath the braked track under steering motion can be maintained constantly, the same as it was before the beginning of turning motion.

In straight travelling, the increase of the contact area of the running device can help the terrain vehicle in improving its tractive performance. This can be found in the actual construction machinery like a bulldozer equipped with swamp crawler shoes. The pulling operation needs more traction force in straight travelling. The enlargement of the contact area of the running device to the ground can decrease the sinkage of the vehicle and it reduces running resistance also. In steering or turning motion of the vehicle, a large contact area will produce more resistance and promote disturbance of the top soil and sinkage. It can be concluded from this fact that the increase of the contact area of the running device can bring greater improvement of the trafficability. However, it can also make a difficult condition for turning motion under steering, due to the resistance produced from the bulldozing motion of the soil around the running device (braked track in this case).

For reducing the resistance in turning motion, the contact area should be less. This can be controlled by changing the contact length instead of the width of the track. To obtain smooth and less resistant turning, the contact area should be decreased by shortening the contact length. In this paper, it was found that the contact pressure distribution pattern can be varied and concentrated on the center point of the braked track with the progress of turning motion. The result of this study can be practically applied to an actual machine to reduce the resistance of the vehicle under turning motion by adding the simple mechanism of pivot supporting system for the braked track at its center point.

.

付	録
1. 地盤のすべり線を求めるプログラム	1080 REM RUNGE-KUTTA-GILL SUBROUTINE 1090 REM
FILE NAME SOIL 1	n a 4 4 4 6 1100 S1=. 292693218813469 1110 S2=. 121326343559640
入力すべきデータは	1120 53*.58578043702691# 1130 54*1.7071067811885#
 応力関数の境界値 	1140 53=34 12132034335500 1150 56-34 1421356237314 1160 5V=51.
2) 内部應撥角 (deg.)	1170 57×51. 1180 [*] 1190 [*]
3) +とシューの摩擦角 (deg.)	1200 PRINT 1210 YG=G0:PFC01=G0
である。	1220 FACHN 1230 SM-SD/M 1240 FARNT "1=":1;
	1250 FOR K*1 TO M 1260 SX+SV 1270 CONSUE 500
5 WIDTH 90.32 10 REM FILF NAME SOLL1 20 REM	1200 KESHATNSFISX,YG,YF) (11=SHAFNSG(SX,YF,YG) 1200 REM PRINT "KKI="KK:
30 税額 上の根果平衡時における主志力角の範囲 40 税利 各数分方程式の境界条件を決定	1300 YF*F*.5*KK 11G*Y5*LL 1310 ' PRINT YF: 1320 OO*KK : RR*LL
50 REA 60 CLS 70 IN/07 "応力関数の地界値 ":Y0	1330 SX×SV+.5×SU 1340 GOSUB 599 1360 FRADLADDER AV VG VG VG 111+SU+ENGESY, VE VEJ
80 PAI=3.1415926535897# 90 INPUT "DARATER DEED "TRO 100 DARATE & A COMPANY AND A	1360 KN-50F105F155 (KK) 1370 YP=YF+S1+(KK-QQ) :YG=YG+S1=(LL-8R)
100 R01 PAI/180+R0 120 PRINT	1380 QQ+52×QQ+53×KK : KR=52×NR+S3×LL 1390 SX=SV+.5×SH 1400 GSUB 5590
130 PRINT - 広力問題の境界統 - ェ(ロ)= **;YO 150 - PRINT - 広力問題の境界統 - ェ(ロ)= **;YO 150 - PRINT	1410 KK*SII*PNSF(5X,YG,YF) :11.*SII*FNSG(5X,YF,YG) 1420 'PRINT "KK3="iKK1 1420 'PRINT "KK3="iKK1
100 PRINT "内部保護内」 ル**(RO:"(DEG)" 170 PRINT 190 TF-04144-PD1-22	1440 Q9-S5+Q4+S6+KK :RR=S5+RR+S6+LL 1450 Sx=SV=SI
190 1197A77476072 190 12017 第分力程式の計算範囲 - 200 121A7 - 0=0 (RAD)> *::PRINT TT	1460_GOSUD_590 1470_KK~SHFNSF(SX,YG,YF) :LL=SH=FRSG(SX,YF,YG) 1480_T_RK4z=":KK:
210 TTI=TT=180/PAI 220 PRINT 230 PRINT = #=0 (DEG)	1490 YF≪YF+KK76-QQ/3 :YG≈YG+LL76-RR/3 1500 SV≈SV+SN
240 SU=TT 250 REM энсклонекских какакака социаллянся составляется составляется с ако разма – так социальной составляется составляется составляется с	1510 NEXT K 1520 SS(1)=YF :PP(1)=YG 1530 SZ=SZ=SD
200 RCM - 277 RCM ARABA 270 RCM Assummarzessénevenssoneresztésszakonresztésszakorseszé	1540 SV=52 1550 IF 52,>=50 THEN RETURN
290 PRINT - 7年14月 = ";DD1;"(DEG)" 300 PRINT - 7年14月 = ";DD1;"(DEG)" 310 PRINT	1570 GUTO 1230 1580 REM
320 DD=PA1/180+DD1 330 GD=.5*(1A1-DD-ATN(SIN(DD)/(SQR(SIN(RO1)^2-SIN(DD)^2))))	1500 REM 1042/ACC.4.511# 1600 REM 1610 DIM ARCI, X11.1, AX1L), AY1L?
340 PSE=PALY4-ROFZ 350 PRINT*ブサイの頃の範囲" 360 PRINT	1820 MA=0 1630 PRINT
370 PRINT "\$(6)*":G0:"(RAD)" 380 PRINT "\$(":TT:")*":PSE:"(RAD)"	1650 F07 J=1 T0 L 1660 K0≠PA1/2*TT
400 REM ********** SIMULTANEOUS ORDINARY DIFFERENTAL EQUATION ANALYSIS ********** 410 REM REM RUNGE-KUTTA-GILL METROD	1670 MS×11/TAN(P(J-1)+MJ)+1/TAN(P(J)+MD))+50+.5 1680 MA+184-MS 1690 MM+MA
420 REM 方程氏の数 430 DATA 2 240 CEL	[700] AR(J)=1=(EXP(MA)) 1710 HEXT - J
450 REA ###################################	1720 X(U)*0 10(C)*1 1730 FOR K=1 TO L 1740 X(K)*X(K-1)+SD
470 DATA D 480 REM 490 REM 放きみ幅	1750 (RINT XIX):TABU15):AR(K) 1760 NEXT K 1770 FOR J=0 TO L
500 DATA .12 510 REM 520 DEM SUBJUTSTUD STUD MURBER	1780 AX(J)=AR(J)=COS(X(J)) :AY(J)=AR(J)=SIN(X(J)) 1790 NEXT J 1990 NEXT J
530 DATA I 540 REM	1800 FRINT 1820 FRINT " <i>O</i> (rad) X Y*
550 REA ###################################	1838 FOR J≥0 TO L 1840 PRINT X(J) :TAB(15):AX(J) :TAB(39):AY(J) 1850 NEXT J
580 G010 G40 590 REM ### 関数の定義 (500800011NE)### 800 DEF EMSFEX,Y.7.1±1-51N(2=Y+X)+2=S1N(2=Y))/(COS(2=Y)-S1N(RO))	1860 RETURN 1870 STOP
610 DEF FNSG(X,2,Y)*(COS(X)-SIN(R())*COS(2*Y+X)-Z*COS(RO)^21/(2*Z*SIN(RO)*(COS(2* Y)-SIN(RO)+)-1	1880 (LS 1890 WINEW SCREEN (5.~.5)~(5.1.5) 1900 VIEW (180.100)~(850.300)
020 MLIONA 620 REM алиборикиналикиналикиналикиналикиналикиналикиналагикиналикиналикиналикиналикиналикиналикина Камаалики	1910 LINE (*.5.0)-(5.0) 1920 LINE 105)-(0.1.5) 1930 EGR 14 10:24
640 PRINT "税分方程式 の 教 **: 650 READ NIPRINT N 640 PRINT "A CADIOL 税 **:50	1940 LINE (.2*1,03)-1.2*103) 1950 NEXT 1
670 PRINT "0(RADIO)下駅 **: 680 READ SL:PRINT SL 886 READ SL:PRINT SL	1969 LINE 11057-41057 1970 LINE 12051-42057 1980 LINE 13057-43057
690 PRINT "가가가가가하며 이야 700 READ SDEPRINT SD 710 PRINT "방상과4월 "";	1990 LINE (405)-(405) 2000 FOR 1×1 TO 7 2010 FOR 1×1 TO 7
720 READ M:PRINT M 736 PRINT "国際運動角 ptDEG)="1RU 746 PRINT "開墾商 友(DEG)="1DD1	2020 MEXT 2030 1/HE (~.05.1)-(.05.1)
750 L+1NT(150+5L)/SD+1 760 DIM SS(L).(PTL)	2040 LOCATE 9.16 PRINT 0 2050 LOCATE 9.31 PRINT 1 2050 LOCATE 9.43 PRINT 2
770 FOR t=1 TO L 780 SS(L)=0 :FP(L)=0 290 SFT t	2070 LOCATE 9.56 (PRINT 3 2080 LOCATE 9.68 (PRINT 4 2080 LOCATE 6 (6 (PRINT 1
800 PR1NT "広力関数の境界条件 χ(∂=*;SL#;",ψ=*";G0#;")=";Y0 810 PR1NT "ゆ の)境界条件 ψ(∂=*;SL#;",ψ=";Y0#;")=";Y0 810 PR1NT "ψ の)境界条件 ψ(∂=*;SL#;",ψ=";Y0#;")=";Y0#(AD)"	2100 FOR 1=0 TO L 2110 X=AY(1):Y=AX(1)
620 PAL+3,1415926535897# 830 PAL+3,1415926535897# 840 R0≈PAL+R0/180	2120 F361 (X,Y) 2130 NEXT 2140 X1*AX1(1/TAN(MU)*AY(L)
850 REM ###### RUNGE-KUTTA-GILA. METHOD ####################################	2150 XXL=AY(L):YYL=AX(L) 2160 LINE (XXL,YYL)=(XU,0) 2170 LINE (X.)_YYL1
860 PRINT ^========= 名力投送の対 ====================================	2180 RETURN
910 X=SL 920 J=0	
930 PRINT 940 PRINT "∂(rad)	
960 1F x>≠SU GOTO 1000 970 x=xx55	
990 GOTO 950 990 GOTO 950	
1005 PRINT ゆ の境界条件 ゆくき**;SU#(*,χ**;YU#(*)**;F5E(**(RAD)* 1010 FOR 1*1 TO 20 1020 BEEP:NEXT J	
1030 STOP 1040 GOSUB 1580 1050 REM ===================================	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·

1060 GOSUB 1870 1070 END

2 旋回時の履帯の比接地面積を求めるプログラム FILE NAME CAT 入力すべきデータは 1) 履帯幅と履帯長 である。 5 CLS 10 REM 20 REM 30 REM 40 REM CAT 70 REM 80 REM 30 REA D.Turning angle (deg), AR:Specific contact area of track turning. 100 REA D.Turning angle (deg), AR:Specific contact area of track turning. 110 REA 140 REM 170 REM 170 REM 170 REM 180 A. SA. 1 b. 5-9 190 A. SA. 1 b. 5-9 190 A. SA. 1 b. 5-3 100 A. 1 b. 5-3 100 A. SA. 1 b. 5-3 2007 - 20 100 (JSNIB) *XY 370 RF24 300 HF24 199 REM CALCHATE CONTACT AREA 400 REM
 199
 IB34
 CALCHARE (UNIAC) AREA

 199
 IB34
 CALCHARE (UNIAC) AREA

 110
 ID49
 ID49
 ID49

 111
 ID49
 ID49
 ID49

 112
 ID49
 ID49
 ID49

 113
 ID47
 ID49
 ID49

 114
 ID47
 ID49
 ID47

 114
 ID47
 ID49
 ID47

 114
 ID47
 ID49
 ID47

 115
 ID47
 ID48
 ID47

 116
 ID47
 ID49
 ID47

 116
 ID47
 ID47
 ID47

 117
 ID47
 ID47
 ID47

 116
 670 AF+.5=A=A=TH+A=SQR(H=B-A=A)+.5=H=H=I-TH+2=ATR(A/SQ 680 NETH 700 RDA 720 C=CQS(TH) : S=S1N(TH) 720 C=CQS(TH) : S=S1N(TH) 720 AF=A=A=S7(I=C)+.5=A=A=TH 740 RETURN 1000 = XY 1000 mA1 1010 CLS 1020 BFM ------1030 REM XY 1040 REM -----11440 REA 1155 REA 1155 REA 1156 REA 1150 VINTI 80.32 1160 VINTI 80.32 1160 VINTI 80.403 1160 VINTI 80.408 1160 FOR 140 TO 5 1170 LINE (90:900+1440+(90:900+1412) 1170 VINT 1 1170 VINT 1 1150 REXT 1 1150 REXT 1 1150 REXT 1 1160 FOR 1+0 TO 5 1170 LINE (88.8+00+1)-(92.8+80+1) 1170 LINE (88.8+00+1)-(92.8+80+1) 1170 LINE (86.8+00+1)-(92.8+80+1) 1190 REXT 1 1190 REX

3. 旋回時の履帯沈下量を求めるプログラム FILE NAME SINK 1 人力すべきデータは 1) 最大旋回角度(deg.)ただし180°以下 2) きざみ幅 3) 履帯載荷重量(kgf) 4) n, k の値 履帯幅および履帯長 5) [IIE name SINK] 10 [11] 111 E nome STACL 10 [11] 111 E nome STACL 10 1101 Action 100 1101 Action 101 招 [[計 50 [][3] 医脊髓脊髓筋膜脊髓脊髓筋炎 计计算法 化化合金 化化合金 计分子分子分子分子分子 化化合金 化化合金 化化合金 化化合金 化合金 370 HEM NEXT C 1660 370 HEM NEXT C 1660 180 HEM NEXT C 180 40 HEM NEXT C 180 50 HEX 190 190 500 SUM1+0 1902/14 11-14 500 SUM1+0 1902/14 11-14 500 SUM1+0 1902/14 11-14 500 SUM1+0 190/14 11-14 500 SUM1+0 190/14 11-14 500 SUM1+0 190/14 11-14 < eracess 640 REM – A:Vidth of tested track. B:Conlact length of tested track. 650 REM saturatessanskasskasskassissanskassessessessessessessessessessesses 600 REM 670 REM 680 REM D:Turning angle (deg). AR:Specific contact area of track turning. 690 REM TH:Turnnig angle (rad). 700 REM 710 REM 710 REM 720 REM C1.C2.C3 : Boundary condition for turning angle. BD : Transfer constant, ideg----->rad; 1-4 0127 750 034 750 034 750 034 750 034 750 0350 750 0350 750 0350 750 0350 750 0350 750 0350 750 0 920 REM 930 REM 940 REM DRAW X-Y AXIS 950 REM 960 REM ******

1060 = FLOT 1070 AC(1) = ALP 2 1070 AC(1) = ALP 2 1000 RETURN 1000 RETURN 110 ALS = SSIN(TH) : S=SN(TH) : T=TAN(TH) 112 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : T=TAN(TH) 113 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : T=TAN(TH) 114 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : S=SN(TH) : 115 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : 126 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : 127 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : 128 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : 129 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : 120 CAC_SSIN(TH) : 120 CAC_SSIN(TH) : S=SN(TH) : 120 CAC_SSIN(TH) : 120 CAC_SSIN(T 1998 515 1448 REM -------1450 REM XY 1460 REM ------

,

4. 旋回時の履帯中央部下の 接地圧を求めるプログラ ĸ FILE NAME ATU. DAT この計算は SINK 1 での シーケンシャルファイル の データを読み込むで行う。

139