追従積重ね試験データへの共分散構造分析 適用による縦断線形変化の影響抽出

岡田 允孝1・葛西 誠2・寺部 慎太郎3・康 楠4

1学生非会員 東京理科大学大学院理工学研究科土木工学専攻 (〒278-8510千葉県野田市山崎2641) E-mail: 7615605@ed.tus.ac.jp

²正会員 株式会社高速道路総合技術研究所(〒194-8508 東京都町田市忠生1-4-1)
E-mail:kasai@ri-nexco.co.jp
³正会員 東京理科大学教授 理工学部土木工学科 (〒278-8510 千葉県野田市山崎2641)
E-mail:terabe@rs.noda.tus.ac.jp
⁴正会員 東京理科大学助教 理工学部土木工学科 (〒278-8510 千葉県野田市山崎2641)
E-mail:kangnan@rs.tus.ac.jp

高速道路単路部における渋滞はサグ部で顕著に発生しており,道路縦断線形が走行挙動に何らかの影響 を及ぼして交通容量を低下させていると考えられているが,渋滞を引き起こすメカニズムは十分に解明さ れていないのが現状である.縦断線形の影響のみを抽出可能と考えられるドライビングシミュレータ (DS)を用いた追従積重ね試験が有力な方法と考えられるが,そのデータ解析法として,既往研究のよ うに1対の追従ペア毎のモデルパラメータ推定をするのではなく,複数回の追従積重ねデータを集合的に 扱うことで,被験者特性と線形要因を潜在変数として捉えることができると期待される.そこでDSで取 得した追従積み重ね試験データに共分散構造分析を適用することで,容量低下の本質的原因と考えられる 縦断線形の変化が交通流に及ぼす影響を考察可能か議論する.

Key Words : time headway, longitudinal gradient change, application of structural equation modeling

1. はじめに

高速道路単路部における渋滞はサグ部で顕著に発生し ていることが報告されており、道路の縦断勾配が車両の 走行挙動に影響を及ぼして交通容量を低下させているこ とが指摘されている^{1,2,3}.しかし、渋滞を引き起こすメ カニズムは十分に解明されていないのが現状である.縦 断線形の影響のみを抽出可能と考えられるドライビング シミュレータ(以下DS)を用いた追従積重ね試験⁴が有 力な方法と考えられるが、そのデータ解析法として、既 往研究のように1対の追従ペア毎のモデルパラメータ推 定をするのではなく、複数回の追従積重ねデータを集合 的に扱うことで、被験者特性と線形要因を潜在変数とし て捉えることができると期待される. そこでDSで取得 した追従積み重ね試験データに共分散構造分析 (SEM:Structural Equation Modeling)を適用することで、容量 低下の本質的原因と考えられる縦断線形の変化が交通流 に及ぼす影響を考察可能か議論する.

2. ドライビングシミュレータによる追従積重ね

試験

(1) 試験方法⁵

追従積重ね試験によって交通流を生成すると,DSと 実路との相違は否定できないものの運転者属性や車種に よらない均一な交通流が実現できるとされる.縦断線形 が渋滞に対して支配的であると考えられる以上,縦断線 形と交通流の関係のみを議論したい場合には極めて有効 な手法と考えられる.

以下,簡単にデータ取得方法を説明する.DS内に再現 したサグ部を擁した単路部道路において,まずは被験者 に速度を一定に保ちながら走行をしてもらい,1回目の 走行データを得る.その1回目の走行データをDS上で先 行車として再現し,その後ろを再び同一被験者が追従走 行を行い2回目の走行データを得る.これを繰り返し行 うことで交通流が生成できる.

本稿で利用するDSは本田技研工業製,6軸制御により 運転者が勾配や車両加減速による加減速を体感できるようになっている.

DSによる追従積重ね試験で用いたコースは、全長約



図-1 道路縦断線形

表-1 緩・急サグ平均車頭時間											
縦断線形		下り直線初期		急サグ底	緩サグ底	上り曲線		上り直線初期		上り直線末期	
位置[m]		200	300	872	977	1100	1200	1700	1800	2400	2500
車頭	緩サグ	3.57	3.61	—	3.73	3.78	3.85	4.23	4.30	4.44	4.46
時間[s]	急サグ	3.26	3.28	3.47	_	3.68	3.81	4.18	4.23	4.32	4.30
速度	緩サグ	57.2	58.8	—	53.7	51.5	49.2	54.5	55.6	58.6	57.8
[km/h]	急サグ	56.4	57.0	53.9	—	46.2	46.5	54.9	55.8	59.0	58.5

3500mのサグ部を含む高速道路単路部で、下り-0.5%から 上り1.5%の緩いサグ(緩サグ)と下り-0.5%から上り3.0%の 急なサグ(急サグ)の2種類のコースである(図-1). なお、 走行開始から安定した追従走行に至った上でサグでの挙 動検証を行うため、縦断・平面線形が共に直線である約 1000mの助走区間を含んでいる.

本稿の追従積重ね試験では自由流から渋滞流に至る交 通流現象を再現するために,先行車となる1回目の走行 を60kmhで等速走行するよう被験者に指示をして実験を 実施する.また,被験者は左車線のみを走行するよう指 示し,追越車線には先行車と同じ動きをする車両を,車 間距離が33.3mとして3台表示させる.

(2) 取得データ

被験者は普段運転をしている一般人 9 名(被験者 No.1-9)で,緩サグと急サグの両方で追従積重ね試験を 実施する.つまり,9名の被験者による2種類の縦断線 形での追従積重ね試験で計 18 種類の走行データが取得 される.同一被験者により縦断線形が異なる2 つのコースで追従積重ね試験データが取得されたこととなり,個人属性を排除した縦断線形の比較が可能となる.

被験者 1 の緩サグ,急サグで取得された走行データ による Time-space 図を図-2,図-3 に示す.

これらの取得されたデータは、実路でも存在するとさ れる車頭時間擾乱の増幅伝播を含み、渋滞発生時の特徴 をよく捉えていると判断される.

3. 実験データの考察

まず、図-4は横軸にスタートからの距離(位置)を、縦





図-3 被験者1(急サグ)Time-space図

軸に平均車頭時間をとったものである. これより,両サ グともに位置が進むにつれ,平均車頭時間は増加し続け ること,平均車頭時間は緩サグの方が長いこと,両者の 差は1200m~1600mで一旦ほぼなくなるが,その後はま た広がることがわかる.

次に、図-5 は横軸にスタートからの距離(位置)を、縦

軸に平均速度をとったものである.両サグともに下りは じめて速度が増加するが、その後すぐに減少に転じ、縦 断線形が上りになって少し進んでから速度は増加に転ず ること、サグ底について急サグより緩サグのほうが約 100m あとに位置していることを考慮すると、速度が増 加に転ずるタイミングはほぼ同じことがわかる.

以上の平均車頭時間と平均速度の変化から、サグ底付 近(1000m付近)から車頭時間の増加率が大きくなり、速 度の減少率は大きくなることがわかる.これは減速が起 きて、ある断面を通過するのに時間がかかるため、車頭 時間が増加したと考えられる.すなわち、この実験で得 られたデータはサグ部での渋滞現象を表現できていると いえる.

4. 共分散構造分析(SEM)の適用

縦断線形の変化と交通流の関係を把握するため、車頭 時間データに SEM を適用する. SEM は直接測定できな い潜在変数を導入し、その潜在変数と測定可能な観測変 数との間の因果関係を明らかにすることにより、社会現 象等を理解するための統計的手法である. ここで, 容量 低下の原因と考える縦断線形の影響を潜在変数にするた め,「下り直線初期」,「上り曲線」,「上り直線初 期」,「上り直線末期」の4つの縦断線形区間を潜在変 数として設定する.この線形区間からそれぞれ2つずつ, 計8つの断面における各走行車両の車頭時間を観測変数 とする. ここで、潜在変数から観測変数へのパスを「潜 在→観測」,「下り直線初期」から「上り曲線」へのパ ス、「上り曲線」から「上り直線初期」へのパス、「上 り直線初期」から「上り直線末期」へのパスを「隣接潜 在間」,「下り直線初期」から「上り直線初期」へのパ ス、「上り曲線」から「上り直線末期」へのパスを「非 隣接潜在間」と呼称する. そして, 各縦断線形の影響の 間にも何らかの関係があると想定し、サグ上流から下流 へ向かう交通流を考慮し、上流から下流へのパスを潜在 変数間に設定する.

また,縦断線形が異なる2つのサグ間における交通流 の違いがあるのかを把握するため,多母集団の同時分析 を行う.多母集団の同時分析は,母集団間のモデルの異 質性を統計的に検証するための手段である.その上で, 表-2のように,緩サグと急サグでパス係数の値に差が ないとする等値制約を設定し,その有無によってモデル を6つ作成した.その推定結果を比較すると,GFI はど のモデルも09以上で,モデルのデータに対する説明率 は高いことがわかる.

そして、AICではモデル5が最小で、6つの中では最適 のモデルであると考えられる. すなわち、本研究のデー タの構造を表現するのは、モデル5のような、潜在変数



+ -	
主っ	エテルル応

	パフ	< 係数の等値								
モデル 番号	潜在 →観測	隣接 潜在間	非隣接 潜在間	GFI	AIC					
1	無	無	無	0.938	194.887					
2	有	無	無	0.937	188.103					
3	無	有	無	0.931	200.520					
4	無	有	有	0.929	203.299					
5	有	無	有	0.936	185.436					
6	有	有	有	0.926	197.946					

から観測変数へのパスと隣接する位置の潜在変数間のパ スは緩サグと急サグで等しくないとし、隣接しない位置 の潜在変数間のパスは緩サグと急サグで等しいとするモ デルが最良であるといえる.

そこで次章ではこのモデル5について詳しく考察する.

5. 最適モデルの考察

まず,「潜在→観測」のパスはどれも0.96以上である ため,それぞれの潜在変数はそれぞれの観測変数できち んと説明されていることがわかる.また,「非隣接潜在 間」のパスはどれも統計的に有意であるものの,値は小 さいので,その変数間の影響は小さいことがわかる. 続いて、モデル5は「隣接潜在間」のパスのみが等値 制約を課していないので、「隣接潜在間」のパスについ て緩サグと急サグで比較する.図-6と図-7を比較すると、 緩サグでは0.83>0.76>0.65というように、コース上流の 潜在変数間のパスほど大きいが、急サグでは0.71~0.75 であまり差がない.つまり、サグ上流の交通流が下流の 交通流へ与える影響は、緩サグにおいては上流から下流 にいくにつれて小さくなるが、急サグにおいてはあまり 変わらない.なお、等値制約を課されて推定されたパス 係数でも、それぞれのモデル内で標準化されているので、 緩サグのモデルと急サグのモデルとでは異なる値が表示 されている.

また、パス係数の推定値における差の検定より、「下 り直線初期」から「上り曲線」へのパス、「上り直線初 期」から「上り直線」へのパスは緩サグと急サグ間に 5%水準で有意な差があることがわかった.

6. おわりに

本論文は、ドライビングシミュレータを用いて同一被 験者により繰り返し追従する追従積重ね試験データから、 交通流に及ぼす縦断線形の影響を抽出できると考える方 法として共分散構造分析(SEM)を適用した.適合度指標 から見て良いモデルが得られたが、潜在変数が具体的に 何を表しているか、解釈に課題が残っている.

参考文献

- 越正毅:高速道路のボトルネック容量、土木学会論 文集, No.371/IV-5, pp.1-7, 1986.
- 大口敬:高速道路単路部渋滞発生解析-追従挙動モデルの整理と今後の展望-,土木学会論文集, No.660/IV-49, pp.39-51, 2000.
- 3) 大口敬:高速道路における交通渋滞緩和策の最新動 向,自動車技術, Vol.67, No.10, pp.11-16, 2013
- 大口敬,飯田克弘:高速道路サグにおける追従挙動 特性におけるドライビング・シミュレータ技術の適 用性,交通工学,Vol.38, No.4, pp.41-50, 2003.
- 5) 葛西誠,大月崇照,寺部慎太郎:単路部交通流の特性を 抽出するための車頭時間ダイナミックスモデル,土 木計画学研究・講演集, Vol.50, 6pages, 2014.



誤差変数は省略し, 全てのパス係数は5%有意で 標準化解である GFI=.936 AIC=185.436

図-6 パス図(モデル5・緩サグ)



図-7 パス図(モデル5・急サグ)

(2016.4.22 受付)

APPLICATION OF STRUCTURAL EQUATION MODELING TO ACCUMULATED DATA OF CAR-FOLLOWING BEHAVIORS TO EXTRACT INFLUENCE OF LONGITUDINAL GRADIENT CHANGE ON TRAFFIC FLOW

Masataka OKADA, Makoto KASAI, Shintaro TERABE and Nan KANG