

社会的損失を考慮した道路橋のライフサイクルコスト評価の試み

Life Cycle Cost evaluation of highway bridges considering social influence

山口亮太*, 伊藤裕一**, 三木千壽***, 市川篤司****

Ryota YAMAGUCHI, Yuichi ITO, Chitoshi MIKI and Atsushi ICHIKAWA

*学生会員 東京工業大学大学院 総合理工学研究科 修士課程 (〒152-8552 東京都目黒区大岡山 2-12-1)

**正会員 工修 東京工業大学大学院 理工学研究科 博士課程 (〒152-8552 東京都目黒区大岡山 2-12-1)

***フェロー 工博 東京工業大学教授 工学部土木工学科 (〒152-8552 東京都目黒区大岡山 2-12-1)

****正会員 工博 東京工業大学教授 工学部土木工学科 (〒152-8552 東京都目黒区大岡山 2-12-1)

In order to examine the effects of construction, maintenance, repair and replacement, Life Cycle Cost (LCC) for certain bridges are evaluated. This LCC model includes social costs caused by repair and renewal besides the sum of initial costs, maintenance costs and renewal costs. The factors of social costs are traffic delay costs, traffic accident costs and environmental costs.

Key Words: highway bridge, Life Cycle Cost, social cost

キーワード: 道路橋, ライフサイクルコスト, 社会的損失

1. はじめに

わが国の道路橋には高度成長期に建設されたものが多く、経年が増すにつれ、今後老朽化が急速に進行し、補修・架替え等が増加することが予想される。そのため、維持管理を行う際には、補修・架替え等に要する費用や、その際の交通規制等による社会的な影響についても考慮する必要がある。本研究ではライフサイクルコスト(Life Cycle Cost:以下 LCC) に社会的損失を考慮することを目的に費用便益分析の概念を加えて、道路橋の維持管理に関して経済的な評価を試みる。

通常用いられている LCC の概念は、初期費用・維持管理費・更新費の総和である。

$$LCC = \text{初期費用} + \text{維持管理費} + \text{更新費} \quad (1)$$

西川は 1994 年に道路橋の寿命や維持管理に関する論文¹⁾の中で、LCC の概念や試算について紹介し、LCC の試算から、更新を前提とした LCC 最小のマネジメントは道路橋には馴染まず、更新を行わない工学的永久橋を目指すべきであると結論づけている。また西川らが 1997 年にミニマムメンテナンス橋について行った検討^{2),3)}では、道路橋独自の LCC 評価手法を提案し、LCC を用いてミニマムメンテナンス橋導入について評価結果をまとめている。そこでの LCC 評価手法とは、橋梁の形態、初期建設費用、維持管理費用、更新費用を細かく仮定し、それらの総和を LCC としている。

海外の事例としては、文献 4)においてサンフランシスコオークランドベイブリッジでの改修と架替えの比較検討の内容が紹介されている。ここでは、初期費用、維持管理費に加え、地震被災後の復旧費やリサイクルコスト、交通事故による損失コスト、物流遅延コストなどを含んでいる点が注目される。

米国では、LCC 評価のためのプログラムも数多く開発されており、例えば NIST(National Institute of Standards and Technology)では、Bridge LCC と呼ばれる LCC プログラムをインターネットで提供している⁵⁾。NIST のプログラムは、建設費、維持管理費、廃棄処分費の他に、物流遅延コストや交通事故による損失費用が含まれている。

以上のように、国内と海外の LCC に関する研究を比較すると、国内では補修や架替え時に生じる直接的な経費の比較が中心となっている。海外では本研究で目指すところの社会的損失の評価について考慮することが試みられているようであるが、評価手法が明らかではなく、また橋梁周辺の交通ネットワークまでを考慮した損失を含めているわけではない。

本研究では、これまで一般的に考えられてきた LCC に費用便益分析の概念を導入し、対象とする橋梁のまわりの交通ネットワークを考えた損失も含めたモデルを構築すること、および現在使えるデータを用いて道路橋の LCC を試算することを目的とする。

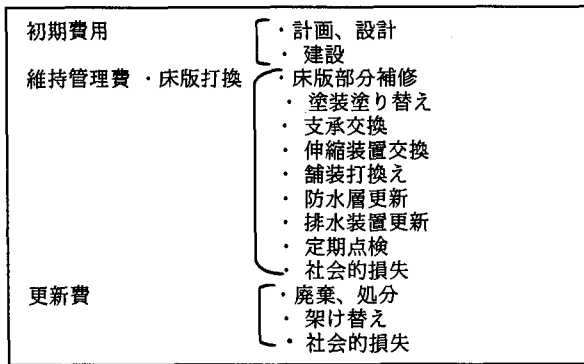


図-1 LCCの項目

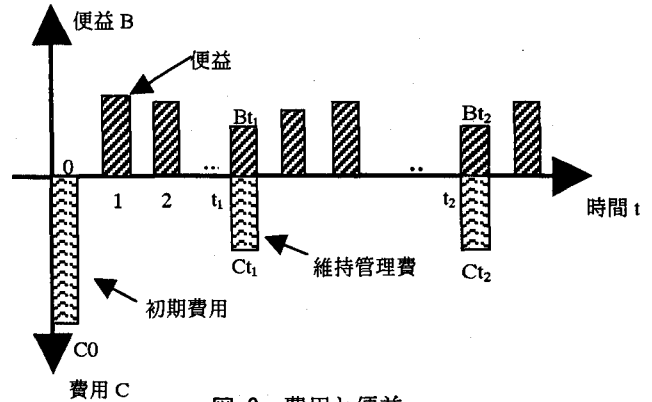


図-2 費用と便益

2. ライフサイクルコストの評価方法

2.1 ライフサイクルコストの項目

LCC評価を行うにあたり、まずLCCに考慮すべき項目を考える。橋梁のライフサイクルを新設から架替えまでとすると、LCCの項目として図-1のようなものがあげられる。

橋梁を構成する各要素の寿命や将来の費用は、LCCを計算する際に明らかにしておく必要がある。しかし、これらは今までは定量的に示されてはおらず、LCCに必要な量は過去のデータ等により見積もることになる。一方技術の発展により、各要素の寿命や将来の費用が現在と異なることも考えられ、将来のことについてもある程度の仮定が必要である。

図-1の項目についてさらに細かく考えることも可能であるが、文献6)では、「少なくとも床版、塗装、支承及び伸縮装置について考慮するものとする」としている。

本研究では、維持管理や更新時に生じる社会的損失をLCCに含めることを主目的とし、そのモデル構築を目的としている。補修や架替えにあたっては、渋滞などにより社会に多大な影響を与えることになる。ここでは、これらの影響をまとめて社会的損失とよぶ。この部分についてもLCCで考慮していく必要がある。社会的損失についての詳細は4章で述べる。

2.2 ライフサイクルコストの評価方法

本研究では、費用便益分析の考え方をを用いて道路橋のLCCを検討する。費用と便益は、言葉こそ異なるが同じことを意味している。すなわち、費用とは負の便益と言える。従来のLCCでは費用のみに注目してきたが、費用便益分析を行う上では便益も考えなくてはならない。

本来橋梁のないところに橋梁を建設すると、そこには新たに交通が生じ、それに伴い新たな便益が発生する。一方、補修や架換えを行うと、交通渋滞等の影響により、その年の便益は平年を下回ることになる。このことを模式的にあらわすと図-2のようになる。

経済評価では、異なる時間に発生する費用や便益を、

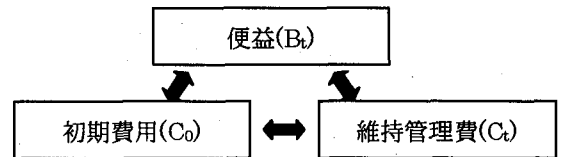


図-3 費用と便益の相互関係

そのままの値で合計することは適当でない。そのため、社会的割引率を用い、評価を行う現在の値（現在価値）に換算することが一般的に行われている。例えば、時間tにおける費用 C_t を、社会的割引率 r を用いて現在価値になおすと次のようになる。

$$\frac{C_t}{(1+r)^t} \leftrightarrow C_t \quad (2)$$

現在価値 時間t

費用便益分析では、便益と費用の差（純現在価値）、または便益と費用の比（費用便益比）でプロジェクトを評価する。本研究のLCC評価では貨幣単位となる前者で考えることにする。

図-2において、

- C_t : t年後の維持管理費用
- ただし C_0 : 初期費用（建設費）
- B_t : t年後の便益
- T: 設定年数
- r: 社会的割引率

とすると、純現在価値（NPV: Net Present Value）は、

$$NPV = \sum_{t=0}^T \frac{B_t}{(1+r)^t} - \sum_{t=0}^T \frac{C_t}{(1+r)^t} \quad (3)$$

と表せる。ここで、 B_t , C_0 , C_t がどのようなパラメータに依存しているのか考えてみる。

便益(B_t)、初期費用(C_0)、維持管理費(C_t)の3者は相互に関連を持っている（図-3）。例えば、便益(B_t)が大きければ、初期費用(C_0)も大きくしてよい。しかし、 B_t が小さければ C_0 を大きくする必要はない。また、この C_0 によって、供用後の維持管理費(C_t)も変化する。本来はこの3者の関係を考慮する必要があるが、本研究では「長さ・車線数が同じであるいくつかの橋梁モデルから、1つの橋梁を選択する」場合の評価方法を検討する。すな

表-1 各モデルの形式

モデル	1	2	3	4	5
橋梁形式	鋼単純非合成 I 桁橋				
橋長	30.7m				
幅員	10.5m				
床版	RC		PC	RC	PC
架替	有り	無し			
伸縮装置	鋼製フィンガージョイント				
支承	BP 支承				
使用鋼材	普通鋼材				耐候性鋼材
工場塗装	鉛系さび止め塗料			亜鉛メッキ	-
現場塗装	長油性フッ酸樹脂塗料			-	-

表-2 補修等の周期

項目			周期	注
橋梁架替			60 年毎	周期が重なる場合、上位（架替・打替・部分補修の順）工事を実施
床板	打換	RC	40 年毎	
	部分補修		20 年毎	
		PC	50 年毎	
塗装塗替			10 年毎	亜鉛メッキ、耐候性鋼材は塗替なし
支承交換			30 年毎	
伸縮装置交換			10 年毎	
定期点検			10 年毎	

わち、ここで C_0 , C_t は B_t に依存しないと仮定する。
ある場所に道路橋を建設する場合、長さ・車線数が一定ならば、どのような形式の橋を建設しても生み出される便益は同じである。

したがって、
$$B_t = B_{const} - \Delta B_t \tag{4}$$

ただし、
 B_{const} : 平年の便益
 ΔB_t : t 年後の維持管理等に伴う損失便益
とおくと、

$$NPV = \sum_{t=0}^T \frac{B_t}{(1+r)^t} - \sum_{t=0}^T \frac{C_t}{(1+r)^t}$$
$$= B_{const} \sum_{t=0}^T \frac{1}{(1+r)^t} - \sum_{t=0}^T \frac{\Delta B_t}{(1+r)^t} - \sum_{t=0}^T \frac{C_t}{(1+r)^t} \tag{5}$$

となる。よって LCC 評価においては、式(5)内の
$$- \sum_{t=0}^T \frac{\Delta B_t}{(1+r)^t} - \sum_{t=0}^T \frac{C_t}{(1+r)^t} \tag{6}$$

について検討すればよい。これは、従来の LCC に便益の損失分（社会的損失）を含める形となる。

$$LCC = \text{初期費用} + \text{維持管理費} + \text{更新費} + \text{社会的損失} \tag{7}$$

3. ライフサイクルコストの試算

3.1 試算条件

社会的損失を含む場合と含まない場合の LCC を比較

表-3 各モデルの費用 (単位: 千円)

モデル	1	2	3	4	5
材料・塗装費	14,500			17,100	14,500
加工費	19,500			20,300	19,500
床版・舗装費	15,700	36,400		15,700	36,400
輸送・架設費	10,200			10,600	10,200
現場塗装費	2,200			-	-
耐鋼製仕様	-			-	2,464
合計	62,100	82,800		63,700	83,064
橋梁架替	186,300	-	-	-	-
床版打替	51,700	-		51,700	-
床版部分補修	10,100				
塗装塗替	9,200			-	-
支承交換	10,400				
伸縮装置交換	7,000				
定期点検	1,000				

するため、まず社会的損失を含まない場合の LCC を算出する。試算においては、文献 2) に紹介されている 4 モデルと、文献 7) から 1 モデルの計 5 モデルを設定した。
設定したモデル、各要素の補修等の周期・費用は、表・1, 2, 3 に示す通りである。これらは床版の RC, PC の違い、架替えの有無、鋼材の違いを含んでおり、どのモデルが最適であるかを検討する。
試算期間は 100 年とした。文献 1), 2), 8) において橋梁の寿命について述べられているが、それらを参考に架替えを 60 年としたこと、また社会的割引率を考えると将来の費用が無視できるほどに小さくなってしまいうことから、100 年を設定した。社会的割引率は 4% として計算する 9)。

3.2 試算結果

図-4 に試算結果を示す。100 年後の LCC は小さい順に、モデル 4→モデル 5→モデル 2→モデル 3→モデル 1 となっているが、今回のモデルではそれほど大きな差はない。モデル 1 は架替えを行っており、架替えがもっとも大きな要素であることが明らかである。また、現在価値換算しているので、40 年ぐらいからは各モデルとも LCC の増加が小さくなっている。

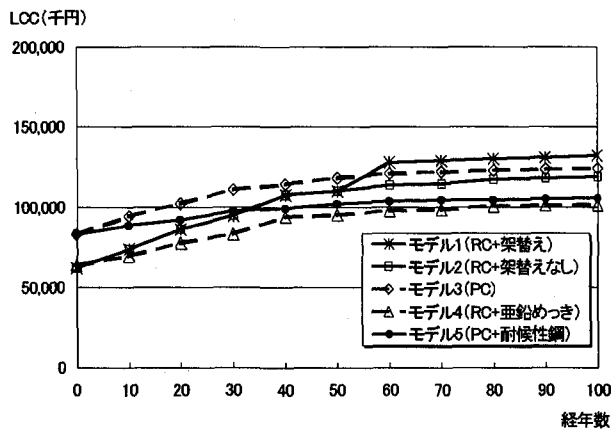


図-4 LCCの比較 (社会的損失を含まない場合)

4. 社会的損失

道路において、補修等の工事で通行止めや車線規制を行うと、渋滞などにより社会に損失を与える (社会的損失)。この社会的損失をLCCに含めることを考えていく。

ある道路で通行止めや車線規制を行うと、そこを通行しようとした車は他の道路へ迂回する。すると、迂回に使われる道路は交通量が増加する。このように、ある道路の交通規制は、その道路だけでなく周辺の道路にも影響を与える。道路橋のLCCに社会的損失を考えていく場合にも、このことに注意していかなければならない。すなわち、道路橋は単体で存在しているのではなく、交通ネットワークの一部として存在しているということであり、ネットワーク全体として評価する必要がある。

4.1 社会的損失の貨幣換算

社会的損失を算出するために考えられる要素を図-5にあげる。

これらのほとんどは、土木計画、交通工学等既存の研究成果に基づけば、貨幣評価原単位の値を用いて表すことができる⁹⁾。貨幣評価原単位の一例として、表-4に時間価値原単位を示す。時間価値原単位は車種別、平日・休日別に設定されている。乗用車およびバスは1時間あたり労働賃金等を用いて乗員1人当たりの時間価値を算出し、車種別の乗車人数を考慮して全乗員の時間価値とし、これに車両の使用量相当額を加えて、車種別の1台当たりの時間価値原単位としている。貨物車については、同様の方法で時間価値を算出した上、さらに貨物の時間価値として貨物価格の金利相当分を加えて時間価値を設定している。

走行費用原単位は、燃料費、オイル、タイヤ、チューブ、車両整備、車両償却を考慮し、道路種類別、沿道状況及び道路状況別に設定している。また大気汚染、騒音、地球環境についても貨幣評価原単位が設定されている。なお、本研究では渋滞による物価の上昇および上り・下

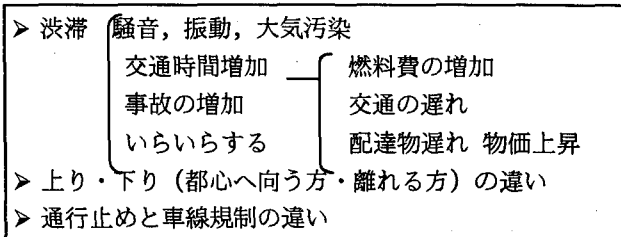


図-5 社会的損失の要素

表-4 時間価値原単位 (平成11年価格)⁹⁾ (単位: 円/台・分)

車種	平日	休日
乗用車	56	84
バス	496	744
乗用車類	67	101
小型貨物車	90	90
普通貨物車	101	101

表-5 本研究で考慮する社会的損失

項目	原因
走行時間による損失	走行時間の変化から生じる。
走行費用の損失	走行にかかる費用の差から生じる。
交通事故に関する損失	交通事故損失額の差から生じる。
環境に関する損失 ➢ 大気汚染 ➢ 騒音 ➢ 地球温暖化	環境に与える影響の変化から生じる。

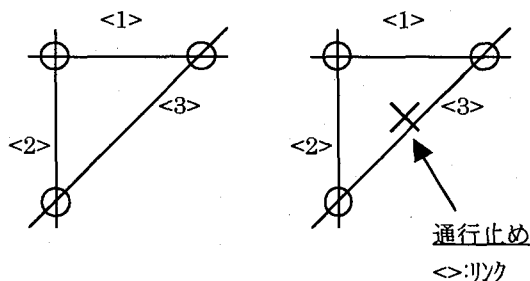


図-6 リンク図

りの違いについては考慮していない。

このように社会的損失は貨幣換算することができ、LCCに取り込むことが可能である。

4.2 社会的損失の算出

社会的損失の算出において、本研究では表-5に示す4項目を考える。社会的損失を算出するにあたり、対象とする橋梁の存在する道路だけでなく、渋滞の影響が生じる周辺の道路すべてを考慮する必要がある。ここでは、図-6のような簡単な交通ネットワークを設定し社会的

表-6 道路条件

リンク	リンク長 (km)	沿道条件	車線数	主要 交差点数	中央帯有 無
1	0.6	DID	2	1	なし
2	0.8	DID	2	1	なし
3	1.0	DID	2	1	なし

表-7 工事期間の交通量

リンク	乗用車類 (台/日)	小型貨物 (台/日)	普通貨物 (台/日)	合計	日平均 走行時間(分)	日平均速 度(km/h)
1	19,000	7,000	4,000	30,000	1.44	25
2	11,000	4,000	2,000	17,000	1.60	30
3	-	-	-	-	-	-

表-8 通常の交通量

リンク	乗用車類 (台/日)	小型貨物 (台/日)	普通貨物 (台/日)	合計	日平均 走行時間(分)	日平均速 度(km/h)
1	13,000	5,000	3,000	21,000	1.20	30
2	5,000	2,000	1,000	8,000	1.37	35
3	6,000	2,000	1,000	9,000	1.71	35

表-9 走行時間費用 (単位：千円/日)

リンク		平日			休日		
		乗用車類	小型貨物	普通貨物	乗用車類	小型貨物	普通貨物
1	工事期間	1,833	907	582	2,459	807	518
	通常時	1,045	540	364	1,402	481	324
	損失	788	367	218	1,057	326	194
2	工事期間	1,179	576	323	1,582	513	288
	通常時	459	247	139	616	220	123
	損失	720	329	197	966	293	165
3	工事期間	-	-	-	-	-	-
	通常時	689	309	173	925	275	154
	損失	-689	-309	-173	-925	-275	-154

損失を算出する。対象とする橋梁は、リンク3に存在し、床版更新と橋梁架替え期間中、リンク3が通行止めになると仮定する。道路の条件および交通量を表-6,7,8に示す。実際には交通量配分計算を行って交通量や走行速度等を決定しなければならないが、ここではリンク3を通過していた交通は全てリンク1,2を迂回すると仮定した。また、床版更新と橋梁架替えには通行止め50日(年間の平日・休日割合より平日33日、休日17日)、床版部分補修では通行止め等による社会的損失は発生しないと仮定し、文献9)を参考に以下のように貨幣換算した。ただし損失は、(工事期間の費用) - (通常時の費用)で求められる。

表-10 走行費用 (単位：千円/日)

リンク		平日		
		乗用車類	小型貨物	普通貨物
1	工事期間	222	141	98
	通常時	140	96	70
	差	82	45	28
2	工事期間	158	102	62
	通常時	72	50	31
	差	86	52	31
3	工事期間	-	-	-
	通常時	108	62	39
	差	-108	-62	-39

表-11 交通事故損失額 (単位：千円/年)

リンク	工事期間	通常時	差
1	52,980	37,086	15,894
2	37,026	17,424	19,602
3	-	23,310	-23,310

表-12 環境への影響

リンク	工事期間			通常時		
	大気汚染 (g/km/日)	騒音 (dB(A))	CO ₂ 排出量 (kg-c/km/日)	大気汚染	騒音	CO ₂ 排出量
1	20,860	69.59	2,470	12,930	69.14	1,437
2	9,340	67.96	1,120	4,550	64.77	533
3	-	-	-	4,790	65.13	587

表-13 環境への影響の貨幣評価値 (単位：千円/年)

リンク	工事期間			通常時			差
	大気汚染	騒音	地球温暖化	大気汚染	騒音	地球温暖化	
1	1,827	13,531	170	1,133	13,638	99	658
2	1,091	17,875	103	531	17,035	49	1,454
3	-	-	-	699	21,413	68	-22,180

a) 走行時間による損失 (表-9)

走行時間費用の損失は以下のように求められる。ここで、休日交通係数は0.89とする⁹⁾。

- 平日走行時間費用
= 交通量 × 走行時間 × 平日時間価値原単位 (9)
- 休日走行時間費用
= 交通量 × 走行時間 × 休日時間価値原単位 × 休日交通係数 (10)

b) 走行費用の損失 (表-10)

走行費用の損失は以下のように求められる。

- 走行費用 = 交通量 × リンク長 × 走行費用原単位 (11)

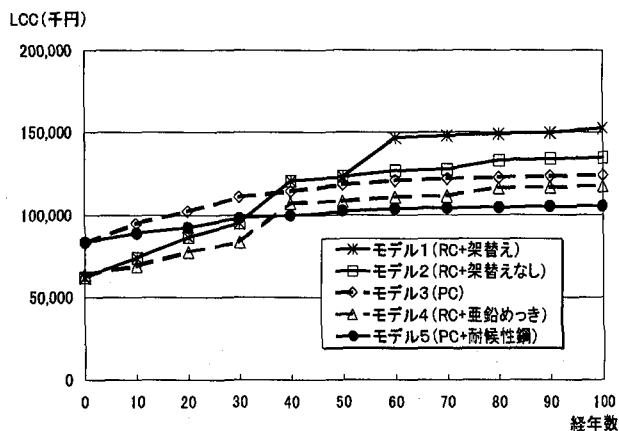


図-7 LCC の比較 (社会的損失を含む)

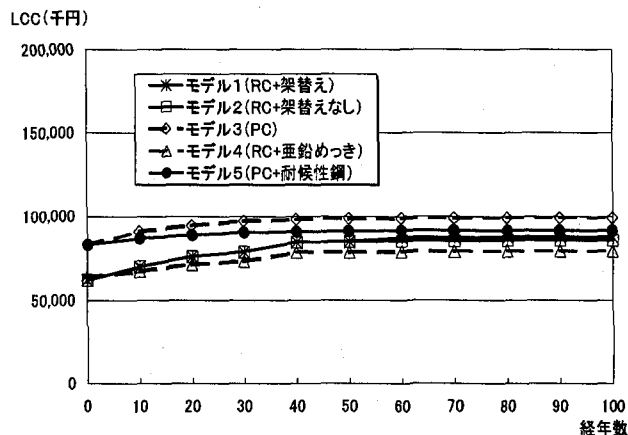


図-8 割引率 8%での LCC の比較 (社会的損失を含む)

c) 交通事故に関する損失 (表-11)

交通事故の損失額は道路・沿道区分により異なる。ここでは一般道路・DID・2車線の条件より、リンクの交通事故損失額 Y を以下のように求められる。

$$X_1(\text{走行台キロ(千台・km/日)}) \\ = \text{日交通量} \times \text{リンク長} \quad (12)$$

$$X_2(\text{走行台・交差点数(千台・箇所/日)}) \\ = \text{日交通量} \times \text{主要交差点数} \quad (13)$$

とすると、

$$Y = 2060X_1 + 530X_2 \quad (14)$$

d) 環境に関する損失 (表-12, 13)

環境への影響はリンク速度により与えられる。

○大気汚染

小型車混入率を a_1 、大型車混入率を a_2 ($=1-a_1$)、交通量(台/日)を Q とすると、走行速度 30km/h の場合、以下のように算出できる。

$$\text{環境への影響(g/km/日)} = (0.24a_1 + 2.87a_2)Q \quad (15)$$

$$\text{貨幣評価値} = \text{環境への影響} \times \text{貨幣評価原単位} \\ \times \text{リンク長} \times \text{工事日数} \quad (16)$$

○騒音

走行速度 30km/h の場合

$$A = 10 \cdot \log(a_1 + 4.4a_2) + 10 \cdot \log(Q/24) \quad (17)$$

とすると

$$\text{環境への影響(dB(A))} = 38 + A \quad (18)$$

$$\text{貨幣評価値} = \text{環境への影響} \times \text{貨幣評価原単位} \\ (\text{DID の場合 } 2,400,000 \text{ 円/dB(A)/km/年}) \\ \times \text{リンク長} \times \text{工事日数} \div 365 \quad (19)$$

○地球温暖化

走行速度 30km/h の場合

$$\text{CO}_2 \text{ 排出量(g-c/km/日)} = (54a_1 + 155a_2)Q \quad (20)$$

$$\text{貨幣評価値} = \text{CO}_2 \text{ 排出量} \times \text{貨幣評価原単位(DID の場合 } 2,300 \text{ 円/ton-c))} \\ \times \text{リンク長} \times \text{工事日数} \quad (21)$$

5. 社会的損失を含めたライフサイクルコストの試算

前節での試算結果より、床板更新における社会的損失は、走行時間による損失 75,401 千円、走行費用の損失 5,549 千円、交通事故に関する損失 1,669 千円、環境に関する損失 -20,068 千円、合計 62,551 千円となる。ここで今回、環境に関する損失がマイナスの値を示しているのは、通行止めによってリンク 3 に騒音が生じないとしているからである。通行止めでは、リンク 3 の交通をリンク 1,2 に迂回させているので、リンク 1,2 の騒音による損失は確かに上昇するが、式(17)のように対数を用いているため、大きな上昇とはならない。したがって、環境に関する損失はマイナスの値となるのである。しかし、実際には工事による騒音が生じているので、そのことを考慮する必要がある。

各モデルの初期費用が 60,000 千円から 80,000 千円であるから、今回の社会的損失 62,551 千円はこの初期費用分に相当するものとなっている。この損失を LCC に含めて、社会的損失を考慮した LCC 評価を行った。試算結果を図-7 に示す。100 年後の LCC は小さい順にモデル 5→モデル 4→モデル 3→モデル 2→モデル 1 となっている。社会的損失を考慮しない図-4 と比較すると、このケースでは社会的損失が LCC の評価に大きな影響を与えることがわかる。また、モデル 1,2,4 のように補修・架替えを行うほど維持管理費用、社会的損失により、LCC が大きくなっている。

図-8 は社会的割引率を 8%にしたときの試算結果である。社会的割引率は経済成長といった視点だけでなく、利子率等も視野に入れて設定される。したがって、経済成長が安定期にある先進国においても、イギリスやフランスのように 8%という比較的高めの値で検討が行われることがある⁹⁾。図-7 と比べると LCC の順に差異が生じており、社会的損失も LCC に大きな影響を与えている。

6. まとめ

本研究で試算したケースでは、社会的損失がLCCに大きな影響を与えている。これは、道路橋のLCC評価において、社会的影響を考慮することが重要であることを示唆している。

なお、本研究のLCCは、多くの仮定のもとで行っており、仮定したパラメータを一つ一つ詳細に決定していく必要がある。特に、初期費用と便益、維持管理費については本来相互に関連があり、この部分を含めた評価方法が今後の課題である。また、今回は社会的影響について、維持管理による通行止めのみについて検討したが、実際には車線規制や、時間を区切った通行止めなど多くのパターンが考えられるので、さらに多くのケーススタディを行わなければならない。

今回は、新設からのLCC評価を検討したが、現存する橋梁をこれからどのように維持管理していくかが重要である。これをLCCで評価するために、文献10)に示されている補修による延命効果、維持管理をしない場合の費用増大リスクなどのようなものも明らかにする必要がある。

謝辞：本研究の遂行にあたり、東京工業大学大学院理工学研究科国際開発工学専攻の上田孝行助教授より多くの示唆、助言をいただいたことを記し、感謝の意を表する。

参考文献

- 1) 西川和廣：道路橋の寿命と維持管理，土木学会論文集，No.501/I-29，pp.1-10，1994.10.
- 2) 西川和廣，村越潤，山本悟司，上仙靖，福地友博，中嶋浩之：ミニマムメンテナンス橋に関する検討，土木研究所資料 第3506号，1997.6.
- 3) 西川和廣：ライフサイクルコストを最小とするミニマムメンテナンス橋の提案，橋梁と基礎，Vol.31，No.8，pp.64-72，1997.8.
- 4) 横山正樹，齊藤展生，大村修，続石孝之：道路橋におけるライフサイクルコストの考え方と米国の事例，第1回鋼構造物の維持管理に関するシンポジウム資料集，pp.9-16，1999.7.
- 5) National Institute of Standards and Technology (NIST)，BridgeLCC 1.0，
<http://www.bfrl.nist.gov/bridgelcc/welcome.html>，1999.5.
- 6) 西川和廣：橋の性能と耐久性，第1回鋼構造物の維持管理に関するシンポジウム資料集，pp.1-8，1999.7.
- 7) (社)鋼材倶楽部 橋梁研究会 耐候性鋼WG：最近の耐鋼性橋梁に関する調査・検討資料，土木学会 鋼構造委員会 構造物の維持管理に関する研究小委員会 第9回委員会資料，1999.12.
- 8) 伊藤満，栗田章光，鈴木博之，吉川紀：鋼道路橋の建設・管理，明星大学出版部，1998.
- 9) 道路投資の評価に関する指針検討委員会編：道路投資の評価に関する指針(案)，(財)日本総合研究所，1998.
- 10) 山田久之，池田秀夫：鋼道路橋床版の維持管理性能について，土木学会第54回年次講演会講演概要集共通セッション，pp.306-307，1999.9.

(2000年9月14日受付)