Dynamik von Eisenbahnbrücken unter Hochgeschwindigkeitsverkehr

Entwicklung eines Antwortspektrums zur Erfassung der dynamischen Tragwerksreaktion

> You Fachbereich Bauingenieurwesen und Geodäsie der Technischen Universität Darmstadt zur Erlangung des akademischen Grades eines Doktor-Ingenieurs (Dr.-Ing.) genehmigte

> > DISSERTATION

A

von

Dipl.-Ing. Markus Spengler

aus Simmern / Rheinland-Pfalz

D 17

Darmstadt 2040

.

Inhaltsverzeichnis

F	orme	lzeiche	n und Variablen IV		
1 Ein		Ein	leitung1		
	1.1	Prob	elemstellung und Motivation1		
	1.2	Ziel	setzung		
	1.3	Vor	gehensweise		
2		Ein	wirkungen auf Eisenbahnbrücken7		
	2.1	Einf	ührung7		
	2.2	Hist	orische Eisenbahnlasten für Brücken7		
	2.3	Akt	uell gültige Regelungen zu Einwirkungen auf Eisenbahnbrücken		
	2.2	3.1	Allgemeines		
	2.3.2		Brücken ohne Resonanzgefahr		
		2.3.2.1	Das Lastmodell UIC 7113		
		2.3.2.2	Hintergründe zur Entwicklung des Lastmodells UIC 7115		
2.3.3 2.3.3.		3.3	Brücken mit Resonanzgefahr		
		2.3.3.1	Abgrenzungskriterien zur Notwendigkeit einer dynamischen Berechnung21		
2.3.3.		2.3.3.2	Berechnungsgrundlagen für resonanzgefährdete Brücken		
2.4 Zus			ammenfassung		
3		Dyı	1amik von Brücken unter bewegten Lasten35		
	3.1	Einf	ührung		
	3.2 Grun3.3 Rec		ndlagen35		
			henverfahren		
3.3.1 3.3.2		3.1	Modale Superposition		
		.3.2	Zeitschrittverfahren4		
	3.4	Bes	onderheiten bei Eisenbahnbrücken46		
	3.	.4.1	Modellbildung von Eisenbahnbrücken46		
	3.	.4.2	Angeregte Eigenformen infolge Zugüberfahrt51		
	3.	.4.3	Einwirkungen infolge Zugüberfahrt und Berücksichtigung der Interaktion Zug – Brücke		

÷

.

4	4 Dynamische Berechnungen zur Simulation von Zugüberfahrten						
	4.1 Ei	Einführung					
	4.2 B	Beschreibung des Berechnungsmodells					
	4.2.1	Allgemeines					
	4.2.2	Modellbildung einer Eisenbahnbrücke61					
	4.2.3	Dynamisches Berechnungsverfahren					
	4.2.4	Vergleich ausgewählter Berechnungsergebnisse mit Schnittkrafttabellen aus der DB-Richtlinie 80471					
	4.3 E	ingangsgrößen für das Berechnungsmodell72					
	4.4 E	influss der Lastverteilung durch den Oberbau in Längsrichtung					
	4.5 D	ynamische Effekte am Beispiel des Biegemoments in Feldmitte					
	4.5.1	Einführung87					
	4.5.2	Hochgeschwindigkeitslastbilder HSLM-A01 bis A10					
	4.5.2	2.1 Maximale statische Biegemomente					
	4.5.2	2.2 Dynamischer Zuwachs					
	4.5.2	2.3 Bezogene dynamische Vergrößerung					
	4.5.3	Aktuelle Betriebszüge im deutschen Streckennetz					
	4.5.	3.1 Allgemeines					
	4.5.	3.2 Auswahl maßgebender Betriebszüge					
	4.5.	3.3 Maximale statische Biegemomente					
	4.5.	3.4 Dynamischer Zuwachs109					
	4.5.4	Vergleich der Betriebszüge mit den Hochgeschwindigkeitslastbildern112					
	4.6 B	erücksichtigung beliebiger Bauwerksdämpfungen114					
	4.6.1	Allgemeines114					
	4.6.2	Approximation des Dämpfungseinflusses116					
	4.6.3	Beispiel120					
	4.7 B	eziehung zwischen Biegemoment und anderen Antwortgrößen 124					
	4.7.1	Allgemeines124					
	4.7.2	Approximationsgleichungen für Querkraft, Durchbiegung und Beschleunigung					
	4.8 Z	usammenfassung129					

ø

5		Ent	wicklung eines Antwortspektrums [®] 13	1		
	5.1	Einf	ührung13	1		
	5.2	Kritische Zuggeschwindigkeiten				
	5.3 Err 5.3.1 5.3.2		Ermittlung eines Antwortspektrums1			
			Hochgeschwindigkeitslastbilder HSLM-A13	4		
			Betriebszüge14	1		
	5.4	Beis	Beispiele14			
	5.4.	.1 Beispiel 1: Spannbetonbrücke, L = 25m		2		
5.4 5.4		2	Beispiel 2: Stahlbetonbrücke, L = 6,50m14	5		
		3	Beispiel 3: Verbundbrücke, L = 12m, Betriebszüge	8		
5.5		Zusammenfassung				
6		Bemessungshilfen zur Vordimensionierung151				
	6.1	Einführung151		1		
	6.2	Entwicklung von Abgrenzungskriterien				
	6.3	Zusammenfassung162				
7		Resümee und Ausblick		5		
8		Lite	eraturverzeichnis17	1		
A	nhang.			7		
		de est				

}