

Versuchsresultate der Balken P1, P2 und B1 bis B8

Working Paper

Author(s): Ammann, Jakob Walter; Mühlematter, Martin; Bachmann, Hugo

Publication date: 1982

Permanent link: https://doi.org/10.3929/ethz-a-000274741

Rights / license: In Copyright - Non-Commercial Use Permitted

Originally published in: Bericht / Institut für Baustatik und Konstruktion ETH Zürich 7709(3)

This page was generated automatically upon download from the <u>ETH Zurich Research Collection</u>. For more information, please consult the <u>Terms of use</u>.

Versuche an Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung Teil 3 Versuchsresultate der Balken P1, P2 und B1 bis B8

Walter Ammann Martin Mühlematter Hugo Bachmann

Dezember 1982 Bericht Nr. 7709-3

Nachdruck verboten.

Alle Rechte, insbesondere das der Übersetzung in fremde Sprachen und der Reproduktion auf photostatischem Wege oder durch Mikrofilm, vorbehalten.

Versuche an Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung

Teil 3

Versuchsresultate der Balken P1, P2 und B1 bis B8

von

Dipl. Ing Walter Ammann Dipl. Ing Martin Mühlematter Prof. Dr. Hugo Bachmann

Institut für Baustatik und Konstruktion Eidgenössische Technische Hochschule Zürich

> Zürich Dezember 1982

Versuche an Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung

- Teil 1: Zugversuche an Bewehrungs- und Spannstahl mit erhöhter Dehngeschwindigkeit. Bericht Nr. 7709-1, Juni 1982.
- Teil 2: Konzeption und Durchführung der Balkenversuche, Zusammenfassung der Versuchsresultate. Bericht Nr. 7709-2, Dezember 1982.
- Teil 3: Versuchsresultate der Balken P1, P2 und B1 bis B8. Bericht Nr. 7709-3, Dezember 1982. (Auf Anfrage erhältlich: Institut für Baustatik und Konstruktion, ETH-Hönggerberg, Sekretariat HIL E 13.3, CH-8093 Zürich)
- Teil 4: Versuchsresultate der Balken B9 bis B21. Bericht Nr. 7709-4, Januar 1983. (Auf Anfrage erhältlich: Institut für Baustatik und Konstruktion, ETH-Hönggerberg, Sekretariat HIL E 13.3, CH-8093 Zürich)
- Teil 5: Verhalten von zweifeldrigen Stahlbetonbalken bei Ausfall einer Unterstützung. Bericht Nr. 7709-5, März 1983.

Inhaltsverzeichnis

| | | S | ∍it | 8 |
|-------------|-----------|------|-----|----------------|
| EINLEITUNG | | 1 | -' | 3 |
| VERDANKUNG | | | 4. | |
| LITERATURVE | RZEICHNIS | | 5 | |
| PILOTBALKEN | P1 | P1-1 | - | P1- 3 |
| PILOTBALKEN | P2 | P2-1 | - | P2- 3 |
| BALKEN | B1 | B1-1 | - | B1-14 |
| BALKEN | B2 | 82-1 | - | B2-63 |
| BALKEN | B3 | B3-1 | - | B3-18 |
| BALKEN | B4 | B4-1 | - | 84 - 52 |
| BALKEN | 85 | B5-1 | - | 85 - 15 |
| BALKEN | B6 | B6-1 | - | 86-44 |
| BALKEN | 87 | B7-1 | - | 87-44 |

BALKEN B8

B7-1 - B7-44 B8-1 - B8-30

Einleitung

Der vorliegende Versuchsbericht ist im Rahmen des Forschungsprojektes "Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung" des Institutes für Baustatik und Konstruktion der ETH Zürich ausgearbeitet worden. Er umfasst sämtliche Resultate der Versuche mit den Pilotbalken P1 und P2 sowie mit den Balken B1 bis B8 der 1. Serie. Die Darstellung der verschiedenartigen Versuchsresultate ist im Abschnitt 5 des Textbandes der Versuchsberichte [1] detailliert erläutert, wobei dort auch die Eigenheiten der verschiedenen Resultat-Darstellungen ausführlich beschrieben und Querverweise auf zusätzliche Erläuterungen in anderen Abschnitten des Textbandes angegeben werden. An dieser Stelle wird deshalb nur eine summarische Uebersicht über Aufbau und Gliederung der Resultat-Darstellungen gegeben. Die Resultate der Versuche mit den Balken B9 bis B21 der 2. Serie sind analog in [2] (Teil 4) dargestellt.

1

Balken- und versuchsspezifische Angaben

Grundsätzlich muss pro Balken unterschieden werden zwischen sogenannten balkenspezifischen Angaben und versuchsspezifischen Angaben. Erstere vermitteln die für alle Versuche gleichbleibenden Informationen zum Balken selbst und sind stets den Resultat-Darstellungen zu den einzelnen Versuchen vorangestellt. Letztere umfassen die in den einzelnen Versuchen gemessenen Grössen in verschiedensten Darstellungsarten. Diese Unterscheidung wird auch aus der Numerierung der einzelnen Bilder ersichtlich.

Bildnumerierung

Die den Bildtiteln vorangestellte Bildnummer beginnt stets mit der Balkenbezeichnung. Als zweite Zahl steht (von der Balkenbezeichnung mit Punkt abgetrennt) bei den balkenspezifischen Angaben stets eine Null, bei den versuchsspezifischen Angaben die entsprechende Versuchsnummer. Innerhalb dieser balken- bzw. versuchsspezifischen Angaben werden die Bilder jeweils fortlaufend durchnumeriert (mit Bindestrich an zweite Zahl angehängt). Damit ergeben sich als Beispiele folgende Bildnumerierungen:

Bild B2.0-3:

bedeutet 3. Bild der balkenspezifischen Darstellungen des Balkens B2.

Bild B2.8-6:

bedeutet 6. Bild der versuchsspezifischen Darstellungen des 8. Versuches mit dem Balken B2.

Seitennumerierung

Auch die Numerierung der Seiten in diesem Resultatband erfolgt nach einem ähnlichen Ordnungsprinzip, indem auf eine durchgehende Numerierung verzichtet wird und an deren Stelle nur eine fortlaufende Numerierung pro Balken in der folgenden Form eingeführt wird:

| Pilotbalken: | z.B. | P1-1 | bis | P1- 3 |
|-----------------|------|------|-----|----------------|
| Versuchsbalken: | z.B. | B7-1 | bis | B7 - 44 |

Balkenspezifische Angaben

Die balkenspezifischen Angaben und Bilder beginnen stets mit der Titelüberschrift des betreffenden Balkens, z.B. "BALKEN B2". Anschliessend werden jeweils die wichtigsten verwendeten Widerstandsparameter und die dynamischen Parameter aufgelistet sowie eine knappe Umschreibung der jeweiligen Versuchsziele und der Anordnung der Messstellen gegeben. Zusätzlich wird eine kurze qualitative Beschreibung der wichtigsten, in den einzelnen Versuchen erhaltenen Resultate angefügt. Dieser Textteil vermittelt somit eine kurze Einleitung in die nachfolgenden Resultat-Darstellungen, weist auf allfällige Besonderheiten hin und gibt teilweise auch eine qualitative Beschreibung einzelner Bilder und Tabellen des Textbandes. Dies gilt insbesondere für die beiden Pilotbalken, die nur den Textteil enthalten. Für diese beiden Balken sind effektive Versuchswerte nur in zusammengefasster Form im Vergleich mit anderen Balken aus den Bildern 73 bis 99 bzw. den Tabellen 17 bis 21 des Textbandes [1] zu entnehmen.

Die einzelnen Bemerkungen in diesem Textteil beziehen sich im wesentlichen auf (Reihenfolge entsprechend der Reihenfolge der Bilder):

- Verformungsverhalten, Rissbild
- Bleibende Dehnungen
- Energieaufnahmevermögen
- Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen
- Dehnungsmessungen während der Versuche
- Dehngeschwindigkeiten
- Eigenfrequenz, Dämpfung

Als erstes Bild ist anschliessend ein Bewehrungs- und Messstellenplan dargestellt. Aus dem Bewehrungsplan gehen die Abmessungen des Balkens und die eingelegte Längs- und Bügelbewehrung hervor. Im Messstellenplan sind sämtliche Messstellen eingezeichnet und vermasst.

Als nächstes folgen eine Zusammenstellung von Uebersichtsfotos des Balkens vor und nach den einzelnen Versuchen und im ausgebauten Zustand zur Veranschaulichung der Verformungsfähigkeit der Balken sowie einzelne Detailaufnahmen vom eigentlichen Bruchbereich, von der Aufprallzone und vom Gelenkbereich sowie von allfälligen weiteren interessanten Details.

In einem weiteren Bild werden der Verlauf der Betonstauchungen und der Stahldehnungen aus den Deformetermessungen in einem Raster über den Balken dargestellt, wobei bei mehreren Versuchen mit dem gleichen Balken so viele Versuche, wie graphisch sinnvoll darstellbar, aufgezeichnet werden.

In einer Uebersicht werden auf der gleichen Seite wie die Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen die Biegelinien und Krümmungsverläufe aus den Nivellements-Messungen dargestellt. In der linken Darstellung sind die nach jedem Versuch ermittelten Gesamtverformungen (Biegelinien) aufgetragen, in der rechten die daraus errechneten Krümmungsverläufe längs des Balkens. Die verwendete Signatur ist für beide Darstellungen gültig, wobei in der Legende noch zusätzliche Angaben über die Gesamtmasse (Balkenmasse und allfällige Bleizusatzmassen), Fallhöhe und Bezugslage angegeben sind.

Versuchsspezifische Angaben

Die versuchsspezifischen Angaben beginnen stets mit der Titelüberschrift des betreffenden Versuches, z.B. "VERSUCH B2.8".

Es folgen zwei Bilder mit der Biegelinie und dem Krümmungsverlauf aus der Nivellements-Messung für den betreffenden Versuch. Diese Darstellung wiedergibt den pro Versuch erzielten Verformungszuwachs und die damit verbundene zusätzliche Krümmung.

Normalerweise werden auf der gleichen Seite wie die Einzeldarstellung der Nivellements-Messung auch die aus den Aufnahmen mit der Schnellbildkamera vorgenommenen Filmauswertungen dargestellt. Diese Bilder umfassen Biegelinien zu verschiedenen Zeitpunkten sowie Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes.

2

Daran anschliessend folgt eine Tabelle mit den wesentlichsten Informationen zur Auswertung der PCM-Magnetband-Aufzeichnungen.

Einen wesentlichen Anteil an den Resultat-Darstellungen bilden die aus den PCM-Aufzeichnungen erhaltenen Resultate. Sie umfassen:

- Zeitverläufe von Aufprallreaktion und Einsenkung sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme des Aufprallelementes (Stossdämpfer oder Ringfederpuffer)
- Zeitverläufe von Gelenkreaktion und Durchbiegung in Balkenmitte
- Zeitverläufe von Beschleunigungen in Einzel-Darstellungen bzw. in einzelnen Balkenpunkten
- Zeitverläufe von Dehnungen der Längsbewehrung (oder auf dem Beton) in einzelnen Balkenpunkten
- Verlauf der Dehnungen entlang des Balkens (Längsbewehrungen oder Beton) zu gleichen Zeitpunkten
- Zeitverläufe von Dehnmessstellen und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

In zahlreichen Darstellungen werden zu Vergleichszwecken einzelne Messgrössen gemeinsam dargestellt, z.B. Zeitverläufe von Dehnmessstellen im gleichen Balkenquerschnitt, etc.. Wenn immer möglich werden bei mehreren Versuchen mit dem gleichen Balken stets dieselben Messstellen aufgezeichnet. Dabei kann es natürlich vorkommen, dass mit zunehmender Beanspruchung gerade auf der unteren Längsbewehrung die eine oder andere Dehnmessstelle ausfällt. Falls vorhanden wird sie ersetzt durch die Aufzeichnung einer benachbarten Messstelle.

Verdankungen

Der vorliegende Resultatband 1 des Versuchsberichtes ist im Rahmen des Forschungsprojektes "Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung" des Instituts für Baustatik und Konstruktion der ETH Zürich ausgearbeitet worden. Dieses Projekt wurde vom Bundesamt für Genie und Festungen, Bern, in erheblichem Masse unterstützt und von Herrn A. Meyer, Sektionschef, begleitet. Für diese grosszügige Unterstützung möchten die Verfasser dem Bundesamt und insbesondere den Herren A. Meyer und Div B. Hirzel herzlich danken.

Sämtliche Versuche wurden durch die Abteilung 116 "Massivbau" der Eidgenössischen Materialprüfungs- und Versuchsanstalt (EMPA) in Dübendorf durchgeführt.

Bei der Auswertung der Vielzahl von Versuchsdaten konnten zahlreiche Einrichtungen an verschiedenen Institutionen in Anspruch genommen werden:

- die Auswertung der auf Magnetband gespeicherten PCM-Daten erfolgte auf den PdP 11/35 bzw.
 11/45 Anlagen, die den Instituten der Abteilung für Bauingenieurwesen an der ETH Hönggerberg (KIL) zur Verfügung stehen.
- die Auswertung des umfangreichen Filmmateriales erfolgte auf einem Digitalisiertisch im Laboratorium für Biomechanik und anschliessend auf einem Minicomputer des Instituts für Grundbau und Bodenmechanik.
- Sämtliches Fotomaterial stammt vom Fotodienst der EMPA.

All diesen Institutionen sei für die gute Zusammenarbeit bestens gedankt.

Bei der Darstellung des umfangreichen Datenmaterials waren am Institut für Baustatik und Konstruktion zahlreiche Mitarbeiter und studentische Hilfskräfte mitbeteiligt. Ein besonderer Dank gebührt dabei Herrn Dr. X. Studerus für das Entwickeln der erforderlichen Computer-Software, Fräulein M. Ackermann, stud. med., für das Erstellen der Computer-Plots sowie Fräulein D. Delco, lic. phil. I. und Herrn Th. Keller, stud. Bauing., für das Aufkleben der Zeichnungen, Plots und Fotos auf die Druckbogen.

Herr R. Caflisch, administrativer Leiter des Instituts für Baustatik und Konstruktion, befasste sich mit den zahlreichen administrativen Aufgaben, Herr L. Sieger erstellte die Tuschzeichnungen, Herr E. Mengisen vom Bürozentrum Wiedikon schrieb die Druckbogen und Herr G. Göseli betreute die Drucklegung.

Für diese wertvolle Unterstützung und die ausgezeichnete Zusammenarbeit danken die Verfasser allen Genannten, wie auch allen anderen, die zum Gelingen dieses Forschungsprojektes beigetragen haben, sehr herzlich.

Literaturverzeichnis

- [1] Ammann W., Mühlematter M., Bachmann H.: "Versuche an Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung. Teil 2: Konzeption und Durchführung der Versuche, Zusammenfassung der Versuchsresultate", Institut für Baustatik und Konstruktion, ETH Zürich, Versuchsbericht Nr. 7709-4, Dezember 1982, Birkhäuser Verlag Basel und Stuttgart.
- [2] Ammann W., Mühlematter M., Bachmann H.: "Versuche an Stahlbeton- und Spannbetonbalken unter stossartiger Beanspruchung. Teil 4: Versuchsresultate der Balken B9 bis B21", Institut für Baustatik und Konstruktion, ETH Zürich, Versuchsbericht Nr. 7709-4, Januar 1982, Birkhäuser Verlag Basel und Stuttgart.

PILOTBALKEN P1

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|-----------------------|---|------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 0.56 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, natu |

Dynamische Parameter:

- Masse Gesamtlänge Aufprallelement Prüfvorgang Fallhöhen H
- : 300 kg/m'
- : 8.30 m

:

: Ringfederpuffer

rhart

: mehrmalig

| Versuch | P1.1 | н | = | 0.00 | m |
|---------|-------|---|---|------|---|
| | P1.2 | Н | = | 0.00 | m |
| | P1.3 | Н | = | 0.05 | m |
| | P1.4 | Н | = | 0.05 | m |
| | P1.5 | Н | = | 0.10 | m |
| | P1.6 | Н | = | | m |
| | P1.7 | Н | = | 0.15 | m |
| | P1.8 | н | = | 0.00 | m |
| | P1.9 | Н | = | 0.00 | m |
| | P1.10 | Н | = | 0.00 | m |
| | P1.11 | Н | = | 0.00 | m |
| | P1.12 | н | = | 0.20 | m |
| | P1.13 | Н | = | 0.20 | m |
| | P1.14 | Н | = | 0.20 | m |
| | P1.15 | н | = | 0.30 | m |
| | P1.16 | Н | = | 1.54 | m |

Ziel der Versuche:

Das Ziel der Versuche mit den beiden Pilotbalken bestand zur Hauptsache im Studium des grundsätzlichen Verhaltens von einseitig aufprallenden Balken. Im weiteren sollte die Zweckmässigkeit der gewählten Versuchsanordnung und der verwendeten Mess- und Aufzeichnungssysteme geprüft werden. Zeitlich erfolgten die Versuche mit dem Pilotbalken P1 nach Abschluss der Versuche mit dem Pilotbalken P2. Aus diesem Grunde wurden mit P1 keine Versuche mehr mit "mittleren Fallhöhen" durchgeführt, sondern von der Fallhöhe H = 0.30 m direkt auf die damals maximal mögliche Fallhöhe von H = 1.54 m umgestellt.

Die Anordnung der Messstellen weicht z.T. wesentlich von den späteren Balken ab. Zum einen wurde ein möglicher Bruch des Balkens aufgrund vorgängiger Computerberechnungen viel näher beim Aufprallpunkt (ungefähr bei x = 6.50 m) erwartet, so dass in erster Linie dieser Bereich mit Dehnmessstellen bestückt wurde, zum anderen wurden im gleichen Balkenquerschnitt auf der Längs- und Schubbewehrung z.T. die Dehnmessstellen doppelt angeordnet. Dies sollte allfällige unsymmetrische Beanspruchungen des Balkens erkennen lassen.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die 16 mit dem Pilotbalken P1 durchgeführten Fallversuche ergibt sich eine aufsummierte, totale Fallhöhe von H = 2.89 m, wobei die maximale plastische Durchbiegung nach Abschluss aller Versuche 285 mm beträgt. Für die in den einzelnen Versuchen erzielten maximalen plastischen Durchbiegungen resultiert eine lineare Abhängigkeit von der Fallhöhe. Dies wird auch durch Versuche mit den analogen Balken P2 und B1 bestätigt.

Die beiden Versuche mit der Fallhöhe H = 0.00 m vermögen bereits einige wenige Risse im Balkenmittelteil zu erzeugen. Nach dem 4. Versuch P1.4 ist das Rissbild praktisch vollständig ausgebildet. Nach dem 7. Versuch P1.7 beginnt eine beschränkte Verästelung der Risse auf der Höhe der unteren Längsbewehrung aufzutreten, ein Phänomen, das sich mit zunehmender Versuchszahl zunehmend verdeutlicht. Der letzte Versuch (P1.16) mit einer Fallhöhe von H = 1.54 m bringt eine starke Zunahme der Rissweiten von im Mittel etwa 10/100 mm vor dem Versuch auf maximal 350/100 mm nach dem Versuch. Der Beton ist an der Balkenoberseite im Bereich dieses grössten Risses lokal leicht gestaucht. Die maximale plastische Durchbiegung infolge dieses Versuches beträgt 234 mm. Die elastisch-plastische Durchbiegung infolge des Versuches beträgt 310 mm und wird 0.12 s nach dem Aufprall erreicht. (Noch nach dem 15. Versuch P1.15 betrug die maximale plastische Durchbiegung gesamthaft erst 51 mm).

Im Aufprallbereich sind überhaupt keine Risse festzustellen.

Die anhand von Dehnmessstellen auswertbare Geschwindigkeit einer vom Aufprallbereich gegen das Gelenk hin wandernden Biegewelle beträgt im 3. Versuch P1.3 zwischen 400 und 1300 m/s, im 16. Versuch P1.16 rund 240 m/s.

Bleibende_Dehnungen

Bei den Pilotbalken wurden noch keine Deformetermessungen durchgeführt zur Ermittlung von mittleren bleibenden Dehnungen entlang des Balkens.

Energieaufnahmevermögen

Für die Pilotbalken wurden noch keine Krümmungsverläufe ermittelt aus den Nivellements-Messungen. Nach Abschluss der Versuche kann ein Bereich zwischen x = 2.40 m und x = 6.50 m mit plastischen Verformungen des Balkens festgelegt werden. Die plastische Länge beträgt somit $l_{pl} = 4.10$ m. Die auf die zur Verfügung stehende potentielle Energie bezogene Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformungen ist parabolisch zunehmend mit der Fallhöhe. Die Versuche mit den analogen Balken B1 und B14 stimmen ebenfalls gut in diese Beziehung. Hingegen ergeben die mit dem 2. Pilotbalken durchgeführten Versuche P2.14 und P2.16 im Vergleich mit dieser Kurve zu hohe Werte. Für den Versuch P1.16 mit einer Fallhöhe von H = 1.54 m resultiert eine Energieaufnahme von 51 %.

Aufprall- und Gelenkreaktionen, Beschleunigungen, Geschwindigkeiten

Ein Vergleich aller mit dem Pilotbalken P1 sowie dem Pilotbalken P2 und dem Balken B1 durchgeführten Versuche zeigt auch bei Einsatz des Ringfederpuffers eine ungefähr lineare Abhängigkeit der maximalen Aufprallreaktion von der Fallhöhe in der Form (H)^{3/5}.

Auch die maximale Gelenkreaktion zeigt eine ähnliche Tendenz. Die zahlreichen Versuche zeigen, dass mit zunehmender Beanspruchung durch vorgängige Fallversuche bei gleicher Fallhöhe die maximale Aufprallreaktion leicht abnimmt, die maximale Gelenkreaktion hingegen zunimmt.

Die Beschleunigungen auf dem Balken zeigen ebenfalls eine zunehmende Tendenz in Funktion der Fallhöhe, doch kann keine eindeutige Beziehung angegeben werden. Der Maximalwert beim Versuch P1.16 an der Stelle x = 4.40 m beträgt 32 g.

Bedingt durch die Art des Aufprallelementes (Ringfederpuffer) prallt der Balken nach erfolgtem Aufschlag und einer Kontaktzeit von 0.1 s bis 0.2 s mit dem Ringfederpuffer wieder zurück. Die dabei auftretende Rückprallgeschwindigkeit ist dabei ab einer Fallhöhe der Balken von ungefähr H = 0.20 m konstant und beträgt etwa 0.85 m/s. Dies entspricht einer

P1-2

Rückprallhöhe von knapp 100 mm. Die Kontaktzeit des Balkens mit dem Ringfederpuffer nimmt zu mit zunehmender Fallhöhe (grössere Einsenkung des Ringfederpuffers).

Vergleicht man die aus einer Wegmessung am Aufprallpunkt berechnete Geschwindigkeit mit der theoretisch zu errechnenden Geschwindigkeit von v_o = $(3gH)^{1/2}$, stellt man Abweichungen von maximal rund 10 % fest. Dabei sind die aus den Wegmessungen berechneten Geschwindigkeiten stets kleiner als die theoretischen Geschwindigkeiten. Berechnet man in der theoretischen Formel v_o = (cgH)^{1/2} die Konstante c - welche sich streng theoretisch zu c = 3 ergibt - als Mittelwert über alle Versuche mit dem Pilotbalken P1, ergibt sich c = 2.59. Damit ergibt sich ein mittlerer Fehler in der Geschwindigkeit von v_n = $(2.59/3.00)^{1/2}$ = 7.1 %. Berechnet man die Geschwindigkeiten aus einer Wegmessstelle bei x = 3.60 m mit den theoretischen Werten, ergibt sich ebenfalls ein zu kleiner Wert von im Mittel 4.6 %. Die unterschiedlichen Abweichungen zwischen Mittel- und Endpunkt des Balkens sind vermutlich bedingt durch Ungenauigkeiten bei der Berechnung der Geschwindigkeiten aus den Wegmessungen. Die allgemeinen Abweichungen können bedingt sein durch die Endhalterung beim Gelenk (wurde in den beiden Versuchsserien abgeändert), Luftwiderstand, Reibung im Gelenk und insbesondere durch Ungenauigkeiten beim Einmessen der Fallhöhe (z.B. ergibt eine Ungenauigkeit von 0.5 cm bei einer Fallhöhe von 30 cm bereits eine Abweichung in der Geschwindigkeit von 1 %).

Dehnungsmessungen während der Versuche

Insgesamt waren auf der Schubbewehrung längs des Balkens 8 Dehnmessstreifen (DMS), auf der unteren Längsbewehrung 6 DMS, auf der oberen Längsbewehrung 4 DMS und auf dem Beton 1 DMS angeordnet. Zusätzlich waren auf dem Beton an 3 Stellen Dehnmessbrücken aufgeklebt, die die Messung einer mittleren Dehnung auf dem Beton über eine Länge von 200 mm ermöglichen. Während sich die Dehnmessstreifen ausgezeichnet bewährten, wurden die Dehnmessbrücken zu Eigenschwingungen angeregt, so dass in den eigentlichen Versuchen der 1. und 2. Serie darauf verzichtet wurde.

Dehngeschwindigkeiten

Die Dehngeschwindigkeiten wurden anhand der Zeitverläufe der Dehnmessstellen ermittelt. Sie variieren für Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und Fallhöhen zwischen H = 0.00 m und H = 1.54 m von ε = 0.01 s⁻¹ bis zu etwa ε = 2.0 s⁻¹. Auf der oberen Längsbewehrung treten Werte auf zwischen ε = 0.002 s⁻¹ und ε = 0.48 s⁻¹. Die entsprechenden Werte auf der Schubbewehrung liegen zwischen ε = 0.001 s⁻¹ und ε = 0.06 s⁻¹, auf dem Beton zwischen ε = 0.001 s⁻¹ und ε = 0.006 s⁻¹.

Eigenfrequenz. Dämpfung

Bei den Versuchen mit dem Pilotbalken P1 wurden erst nach Abschluss der Versuche, d.h. nach P1.16, Eigenfrequenz und Dämpfung bestimmt. Die entsprechenden Werte betragen f = 3.92 Hz bzw. $\xi = 0.024$.

PILOTBALKEN P2

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|-----------------------|---|-----------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 0.56 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |

Dynamische Parameter:

- Masse Gesamtlänge Aufprallelement Prüfvorgang Fallhöhen H
- : 300 kg/m'
- : 8.30 m

: Ringfederpuffer

: mehrmalig

: Versuch P2.1 H = 0.00 mP2.2 H = 0.00 mP2.3 H = 0.05 mP2.4 H = 0.05 mP2.5 H = 0.10 mP2.6 H = 0.10 mP2.7 H = 0.15 mP2.8 H = 0.00 mH = 0.00 mP2.9 P2.10 H = 0.00 m P2.11 H = 0.20 m P2.12 H = 0.30 m P2.13 H = 0.40 m P2.14 H = 0.65 m P2.15 H = 0.75 m P2.16 H = 0.75 m

Ziel der Versuche:

Die Ziele der mit dem 2. Pilotbalken P2 durchgeführten Versuche sind identisch mit den bereits für den Pilotbalken P1 formulierten Zielen. Ebenso sind Art und Anordnung der Messstellen identisch. Hingegen wurden die Versuche mit dem Pilotbalken P2 zeitlich vor den entsprechenden Versuchen mit dem Pilotbalken P1 durchgeführt.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die 16 mit dem Pilotbalken durchgeführten Fallversuche ergibt sich eine aufsummierte totale Fallhöhe von 3.50 m, wobei die maximale plastische Durchbiegung nach Abschluss der Versuche 348 mm beträgt. Die lineare Abhängigkeit zwischen der pro Versuch erreichten, maximalen plastischen Durchbiegung und den entsprechenden Fallhöhen wird bestätigt.

Während die beiden ersten Versuche P2.1 und P2.2 bei einer Fallhöhe von H = 0.00 m erst ansatzweise einige Risse im Mittelteil des Balkens zu bilden vermögen, ist das Rissbild nach dem 5. Versuch P2.5 bei einer Fallhöhe von H = 0.10 m bereits praktisch vollständig ausgebildet. Die maximalen Rissweiten betragen zwar erst rund 15/100 mm. Nach dem 7. Versuch P2.7 beginnen sich die Risse auf der Höhe der unteren Längsbewehrung aufzufächern, eine Tendenz, die sich mit zunehmender Fallhöhe verstärkt und auch auf die Rissenden gegen die Balkenoberseite hin ausgreift. Einzelne Risse sind im Mittelteil des Balkens sogar über die gesamte Balkenhöhe durchgehend. Bis zum 11. Versuch P2.11 beschränken sich die maximalen Rissweiten auf 45/100 mm (bei x = 3.20 m), steigen dann aber im 13. Versuch P2.13 auf maximal 200/100 mm an. Dabei wird erst eine totale, maximale plastische Durchbiegung des Balkens von 89 mm gemessen. Der nachfolgende Versuch P2.14 bringt eine zusätzliche plastische Durchbiegung von 102 mm und eine Erweiterung der Risse auf 310/100 mm. Im Versuch P2.15 wird der Beton erstmals leicht gestaucht (bei x = 2.40 m bis x = 3.10 m). Im letzten Versuch P2.16 nimmt diese Stauchung nur noch leicht zu, hingegen erweitern sich die Risse auf maximal 400/100 mm.

Nach Abschluss der Versuche ist der Bereich zwischen x = 1.80 m und x = 5.50 m, d.h. auf eine Länge von l_{nl} = 3.70 m, plastisch verformt.

Im Aufprallbereich sind wiederum - trotz z.T. beachtlicher Aufprallreaktionen - keine Schubrisse festzustellen.

Bleibende_Dehnungen

Auch beim Pilotbalken P2 wurden noch keine Deformetermessungen zur Ermittlung mittlerer, bleibender Dehnungen nach den Versuchen durchgeführt.

Energieaufnahmevermögen

Die anhand einer mittleren Krümmung über die plastische Länge von 1_{pl} = 3.70 m berechnete Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung beträgt für die letzten Versuche (P2.14 und P2.16) rund 60 % der gesamten, zur Verfügung stehenden, potentiellen Energie. Diese Werte sind aber im Vergleich mit dem Pilotbalken P1 und dem Balken B1 rund 20 % zu hoch. Die Energieaufnahme des Ringfederpuffers liegt zwischen 15 % und 20 %.

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen, Geschwindigkeiten

Ein Vergleich aller mit dem Pilotbalken P2 sowie dem Pilotbalken P1 und dem Balken B1 durchgeführten Versuche zeigt auch bei Einsatz des Ringfederpuffers eine ungefähr lineare Abhängigkeit der maximalen Aufprallreaktion von der Fallhöhe in der Form (H)^{3/5}.

Auch die maximale Gelenkreaktion zeigt eine ähnliche Tendenz, wobei mit zunehmender Beanspruchung durch vorgängige Fallversuche bei gleicher Fallhöhe die maximale Gelenkreaktion leicht zunimmt, die maximale Aufprallreaktion hingegen abnimmt.

Die maximale Beschleunigung über dem Aufprallpunkt zeigt eine ähnliche Tendenz in Funktion der Fallhöhe wie die maximale Aufprallreaktion. Bei einer Fallhöhe von H = 0.05 m werden bereits 25 g gemessen, bei H = 0.20 m 56 g und bei H = 0.75 m bereits 130 g.

Bedingt durch die Art des Aufprallelementes (Ringfederpuffer) prallt der Balken nach erfolgtem Aufprall und einer Kontaktzeit zwischen 0.1 s und 0.2 s mit dem Ringfederpuffer wieder zurück. Die dabei auftretende Rückprallgeschwindigkeit ist dabei – analog wie beim Pilotbalken P1 – ab einer Fallhöhe von H = 0.20 m ungefähr konstant und beträgt etwa 0.85 m/s. Dies entspricht einer Rückprallhöhe von umgerechnet etwa 100 mm. Die Kontaktzeit beträgt bei einer Fallhöhe von H = 0.65 m 0.195 s.

Vergleicht man die aus einer Wegmessung am Aufprallpunkt berechnete Geschwindigkeit mit der theoretisch zu errechnenden Geschwindigkeit von v_o = $(3gH)^{1/2}$, stellt man Abweichungen von maximal rund 12 % fest. Dabei sind die aus den Wegmessungen berechneten Geschwindigkeiten stets kleiner als die theoretischen Geschwindigkeiten. Berechnet man in der theoretischen Formel v_o = $(cgH)^{1/2}$ die Konstante c - welche sich streng theoretisch zu c = 3 ergibt - als Mittelwert über alle Versuche mit dem Pilotbalken P2, ergibt sich c = 2.66. Damit ergibt sich ein mittlerer Fehler in der Geschwindigkeit von v_o = $(2.66/3.00)^{1/2}$ = 5.9 %.

Dehnungsmessungen während der Versuche

Insgesamt waren auf der unteren Längsbewehrung 3 Dehnmessstellen (DMS) und auf der oberen Längsbewehrung 1 DMS aufgeklebt. Auf der Balkenoberseite wurde auf dem Beton eine Dehnmessbrücke eingesetzt, die sich aber ebenfalls nicht bewährte (Eigenschwingungen).

Dehngeschwindigkeiten

Die Dehngeschwindigkeiten wurden anhand der Zeitverläufe der Dehnmessstellen ermittelt. Sie variieren für Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und Fallhöhen zwischen H = 0.00 m und H = 0.75 m von ε = 0.004 s⁻¹ bis zu etwa ε = 1.60 s⁻¹. Auf dem Beton treten Werte auf zwischen ε = 0.02 s⁻¹ und ε = 0.17 s⁻¹.

Eigenfrequenz, Dämefung

Bei den Versuchen mit dem Pilotbalken P2 wurden noch keine Eigenfrequenzen und keine Dämpfungskoeffizienten ermittelt.

BALKEN B1

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|-----------------------|---|-----------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 0.56 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |
| | | |

Dynamische Parameter:

| Masse | : | 300 kg/m' |
|-----------------|---|-----------------|
| Gesamtlänge | : | 8.15 m |
| Aufprallelement | : | Ringfederpuffer |
| Prüfvorgang | : | einmalig |
| Fallhöhe | : | 3.75 m |

Ziel des Versuches:

An einem analogen Balken, wie er in den beiden Pilotversuchen verwendet worden war, soll dessen Verformungsverhalten bei einem einmaligen Fallversuch aus einer Höhe von 3.75 m beobachtet werden.

Mittels insgesamt 15 Dehnmessstreifen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und zwei Dehnmessstreifen auf der Balkenoberseite sollen der zeitliche Verlauf der Dehnungen entlang des Balkens und deren örtliche Maximalwerte verfolgt werden. Mit drei Beschleunigungsgebern an verschiedenen Stellen auf der Balkenoberseite und Kraftmessdosen unter dem Ringfederpuffer und im Gelenk sollen die Beschleunigungen längs des Balkens sowie die Aufprallund Gelenkreaktionen gemessen werden. In der Mitte der Balkenoberseite auf dem Beton und auf der mittleren, unteren Längsbewehrung aufgeklebte Messbolzen erlauben die Ermittlung der bleibenden, mittleren Dehnungen nach dem Versuch.

<u>Resultate:</u>

Verformungsverhalten, Rissbild

Die mit einer Fallhöhe H = 3.75 m erreichte maximale elastisch-plastische Durchbiegung des Balkens beträgt 714 mm, bei einem elastischen Anteil von 124 mm und einer bleibenden, plastischen Durchbiegung von 590 mm. Ein Vergleich dieser maximalen, plastischen Durchbiegung mit dem entsprechenden Wert aus der linearen Extrapolation der Versuchswerte mit den analogen Balken P1 und P2 zeigt eine ausgezeichnete Uebereinstimmung. Der Balken ist in seinem Mittelbereich kontinuierlich gekrümmt und weist von x = 2.90 m bis x = 6.90 m grosse Risse auf mit Rissweiten zwischen 160/100 bis 600/100 mm. Auf der Balkenoberseite ist der Beton örtlich gestaucht (schraffierte Zonen), d.h. dort wo die Rissweite auf der Balkenunterseite ungefähr 250/100 mm übersteigt, also zwischen x = 3.50 m und x = 6.50 m. Zwischen x = 3.50 m und x = 4.50 m ist der Beton durchgehend gestaucht und abgeschuppt. An der Stelle mit der offensichtlich grössten Beanspruchung, d.h. bei x = 4.0 m, lässt sich nach dem Versuch eine Betonschicht von insgesamt 50 mm von Hand loslösen. Die in dieser Zone liegende obere Längsbewehrung ist ebenfalls gestaucht. Die Resttragfähigkeit des Balkens dürfte infolge dieser Schwächungen auf rund 79 kNm abgesunken sein.

In der Aufprallzone ist trotz der sehr hohen Aufprallreaktion von 860 kN nur ein einziger Schubriss mit einer Rissweite von maximal 7/100 mm feststellbar. Im Bereich des Gelenkes (x = 0.00 - 2.50 m) sind auf der Balkenoberseite trotz beachtlicher, gemessener Dehnungen in der oberen Längsbewehrung keine Risse feststellbar.

Bleibende Dehnungen

Die auf der Balkenoberseite mittels Deformeter gemessenen, mittleren Stauchungen des Betons nach dem Versuch betragen im Maximum rund 10 %o. Auf der unteren Längsbewehrung überschritten die Werte für die mittlere Dehnung grösstenteils den Messbereich (25 %o).

Energieaufnahmevermögen

Die aus den Nivellements-Messungen abgeleiteten Krümmungen betragen im Maximum 0.164 m⁻¹ mit einem Mittelwert von 0.104 m⁻¹, d.h. gemittelt über eine Länge von insgesamt 1_{pl} = 4.0 m. Der Drehwinkel der an die Balkenenden gelegten Tangenten beträgt nach dem Versuch 0.45 rad. Bezogen auf die gesamte zur Verfügung stehende potentielle Energie ergibt sich eine Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung von rund 74 %.

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Die im Dreibein unter dem Ringfederpuffer gemessene Aufprallreaktion beträgt maximal 860 kN, im Gelenk rund ± 80 kN. Der direkt über dem Aufprallpunkt registrierte Beschleunigungswert beträgt maximal 100 g. Aufgrund des Kurvenverlaufes muss aber angenommen werden, dass der Geber übersteuert war.

Dehnungsmessungen während des Versuches

Sämtliche auf der unteren Längsbewehrung aufgeklebten Dehnmessstellen sind nach sprunghaftem Erreichen ihrer maximalen Dehnfähigkeit bei rund 95 % ausgefallen. Entlang der oberen Längsbewehrung ist aufgrund der zahlreichen Messstellen das Fortschreiten einer Biegewelle mit auftretenden Zugspannungen gegen das Gelenk hin deutlich sichtbar. Dies gilt auch für die zu gleichen Zeitpunkten aufgezeichneten Verläufe der Dehnungen entlang des Balkens. 1.5 m vom Gelenk entfernt tritt in der oberen Längsbewehrung eine maximale Dehnung von 0.8 %o auf.

Dehngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung auftretenden maximalen Dehngeschwindigkeiten liegen sehr hoch und betragen kurzfristig rund ε = 50 s⁻¹. Entsprechende Dehngeschwindigkeiten in der oberen Längsbewehrung betragen maximal ε = 0.2 s⁻¹ und im Beton auf der Balkenoberseite ε = 0.08 s⁻¹.

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in Ausschwingversuchen ermittelte 1. Eigenfrequenz vor und nach dem Fallversuch beträgt f = 8.14 Hz bzw. f = 3.75 Hz, der entsprechende Dämpfungskoeffizient ξ = 0.04 bzw. ξ = 0.024. BALKEN B1

BEWEHRUNGSPLAN











ø 16

ю

~

0.30

040

ø

Bgø

Ø

B1-3



Nach Versuch Bl.1, H = 3.75 m



Ausgebauter Zustand, Rückseite



Rissbild in der Aufprallzone, Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone, Rückseite

Bild B1.0-2: Uebersichtsfotos und Detailaufnahmen nach Versuch B1.1



Bild B1.0-3: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für Versuch B1.1



Bild B1.0-4: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B1.1

VERSUCH B1.1



Bild B1.1-1: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamt drehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen

400**.** 8192. - FALLHOEHE: 3.75 METER - BRUCHMOMENT: 90 KILO-NEWTON-METER - Masse: 300 KILOGRAMM / METER - BEMERKUNGEN: - ANZAHL SAMPLES BEI DER EICHUNG : Bei der messung : - Abtastfrequenz ca. : 4420. Hz DIGITALISIERUNGSPARAMETER:

BALKENPARAMETER :

**

*

â

| | | | | | I | N N B | DGE SCHUINDI | 6KE I I > | EEIM V Beim D Zeitfa | ERSUCH : Igitalisi Ktor : | 30.0 IPS EREN : 3.7 IPS 8.0 | | |
|------------------|-------------------|-----------------|--------------|--|------------------|------------|------------------------|--------------|----------------------------|---------------------------------|-----------------------------------|--------------------------|--|
| ZUSAM | MENSTE | ELLUN: | G DER | EINZE | ELNEN Faaaa | × * × * | NAELE ********** | **** | **** | ***** | ************ | ********** | |
| M-0/V | ANDLER | | AUFZI | EICHNU | JNG | | UMRECHNUNG | | | ны | EICHPARAMETER | | BEMERKUNGEN |
| KAN Nr: | GAIP F | | PCH NR: | MESSS NR: E | 5T. 3E2 | | EICHGROESSE WERT DI | ΥΣ | ORR | VERST. I Faktor I | F(X) = A * X | | |
| * - | - C * C * C | * = * = - | *** | **** | + + + + | * * | ************ | · · · · | 0.00.0 | I 00-0 | | | ************************************** |
|) - N | | | 26 | 6 6 6 6 | | | 0.000 C | | 0.000 | 1 00.0 | 1.00000 | 00000-0 | SYNCH. LOSS 2 SYNCH. LOSS 3 |
| ¢ | | ч н с | * | 53 | • | | 4,600 E | [] | 2.000 | 10-00 I | 0.09772 | I .0402-0- | |
| 00 | 201 | | • •• • | 28 | : < | | 1.302 E | 55 | 2.000 | 20-00 I | 0.04868 | 0.12778 | |
| 2 | - 0 | ч н о г | M 4 | 50 | ≪ | | 0.270 C 1072.000 EK | - 5 2 | 2.900 | 1 00 1 | 1.05146 | -0.01352 1 -3.09130 1 | FRAGL. WERT (EVIL. 10* 20 KLEI |
| 12 | 0 | | ŝ | 22 | . L L | | 159.550 EK | | 2-000 | 2.00 I | 0.31304 | -0.31148 | |
| 4 2 4 | 00 | | ~ ~ | 2 5 | 3 7 | | 762 160 EM | | 0.000 | 00°0 | 0.51114 | -0.50475 -0.50475 | |
| 10 | 00 | | - 100 | 28 | ĽШ | • ••• • | 1_000 Ex | . . | 2.140 | 10.00 | 0.00458 | -0-00486 | |
| 16 | 0 | - | 0 | 59 | ш | | 1.000 EX | | 2.140 | 10.00 | 0.00917 | -0.02841 | |
| 17 | 0 | 3 1 | 10 | 2 | ω | 1 | 1.000 EX | | 2.030 | 10-00 I | 0.00121 | -0-00413 1 | |
| 13 | 00 | | - | 4 4 | ասա | | 1.000 CX | . | 2.030 | 10-00 I | 0.00249 | -0.00166 1 -0.00357 1 | |
| 20 | 00 | - ~ | 12 | o oo | ւա | • = | 1.000 EX | :-: | 2.030 | 10.00 | 0.00124 | -0.00491 | |
| 21 | 0 | 2 1 | 14 | 10 | ш | ш | 1.000 CX | . | 2.030 | 10.00 I | 0.00248 | -0.01096 | |
| 22 | 00 | | 15 | , , | w u | | 1.000 [X | . . | 2.030 | | 0.00124 | -0.00330 I | |
| C | ວ | | 0 | 1 - | U | - | | 7 | | | | | |
| 24 | m | | 17 | 4 F | шu | | 10.000 FX | . | 2.070 | 1.00 | 0.01153 | -0.09800 - | |
| 5 7 7 7 | • m | | - 6 | n n | чш | | 10.000 LX | | 2.070 | 1 00.1 | 0.09226 | -0.43076 1 | |
| 22 | m. | | 20 | ~ 0 | աւ | н. | 10.000 EX | ŗ | 2.070 | 1.00 1 | 0.09257 | -0.15644] | |
| 292 | ~~, ~~ | | 22 | , | υw | | 10.000 CX | 77 | 2.070 | | 0.01159 | -0-02341 I | |
| 30 31 | mm | и 3 и 2 и | 23 | 13 | шw | | 10.000 [X 10.000 [X | | 2.070 2.070 | 1.00.1 | 0.01159 0.01156 | -0.05689 I -0.05201 I | |
| | | T | | | | H | | | | - | | Ι | |



Bild B1.1-3: Zeitverläufe für Gelenk- und Aufprallreaktion, Durchbiegung und Geschwindigkeit in Balkenmitte



Bild B1.1-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B1.1-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel-Darstellungen



Bild B1.1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B1.1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B1.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in zwei Balkenquerschnitten





Bild B1.1-9: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (${}_{\Delta t}$ = 0.0045 sec)







Bild B1.1-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B1.1-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B1.1-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

BALKEN B2

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|------------------------------|---|-------------------------------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 0.42% |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |
| | | |
| <u>Dynamische Parameter:</u> | | |
| Masse | : | 300 kg/m' |
| Gesamtlänge | : | 8.15 m |
| Aufprallelement | : | Stossdämpfer, variable Einstellzahl |
| Prüfvorgang | : | mehrmalig |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch B2.1 H = 0.00 m E = 5 |
| | | B2.2 H = 0.10 m E = 5 |
| | | B2.3 H = 0.20 m E = 5 |
| | | B2.4 H = 0.20 m E = 10 |
| | | B2.5 H = 0.50 m E = 5 |
| | | B2.6 H = 0.50 m E = 5 |
| | | B2.7 H = 0.75 m E = 5 |
| | | B2.8 H = 1.00 m E = 5 |
| | | 82.9 H = 1.00 m E = 5 |

Ziel der Versuche:

An einem Balken mit gegenüber P1, P2 und B1 leicht abgemindertem Längsbewehrungsgehalt, im übrigen aber mit identischer Bewehrung, soll der Einfluss des Aufprallelemtes Stossdämpfer unter stufenweisem Anheben der Fallhöhe untersucht werden. Speziell interessiert der Einfluss der unterschiedlichen Einstellzahl zur Beeinflussung der Aufprallsteifigkeit am Stossdämpfer bei konstanter Fallhöhe und das Verformungsverhalten des Balkens bei wiederholtem Fallenlassen mit konstant gehaltener Fallhöhe H und Einstellzahl E.

Art und Anordnung aller Messstellen für die Aufprall- und Gelenkreaktion, die Beschleunigungen, Dehnungen und Durchbiegungen sind vom Balken B1 übernommen.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die neun mit dem Balken B2 durchgeführten Fallversuche ergibt sich eine aufsummierte, totale Fallhöhe von 4.25 m, wobei die maximale plastische Durchbiegung nach Abschluss aller Versuche 750 mm beträgt. Für die in den verschiedenen Fallversuchen erzielten maximalen plastischen Durchbiegungen resultiert eine lineare Abhängigkeit von der Fallhöhe. Werden nacheinander zwei Versuche mit gleicher Fallhöhe durchgeführt, ergibt der zweite Versuch stets eine etwas kleinere Verformung als aus dem ersten Versuch resultiert.

Bereits mit Fallhöhe H = 0.0 m (Versuch B2.1) d.h. bei plötzlichem Lösen der linken Auflagerreaktion, zeichnet sich im Mittelteil des Balkens ein deutliches Rissbild ab, welches mit zunehmender Anzahl Versuche und steigender Fallhöhe immer ausgeprägter wird und sich auch weiter gegen den Aufprallbereich bzw. das Gelenk hin ausbreitet. Bereits beim dritten Versuch B2.3 mit nur 0.20 m Fallhöhe öffnen sich die Risse auf bis zu

Е

50/100 mm und sie beginnen, sich doppelt auszubilden, Der Rissabstand richtet sich in erster Linie nach dem Abstand der Schubbewehrung. Auf der Höhe der unteren Längsbewehrung treten erste horizontal liegende Risse auf, eine Tendenz, die sich mit zunehmender Fallhöhe verstärkt. Zusätzlich breiten sich die Risse immer weiter gegen die Druckzone aus, wobei sie sich, ähnlich wie auf der Höhe der unteren Längsbewehrung, in mehrere, z.T. praktisch horizontal liegende Aeste aufspalten. Beim siebten Versuch B2.7 beginnt der Beton erstmals bei x = 3.30 m leicht abzuschuppen. An der gleichen Stelle auf der Zugseite hat sich der Riss auf 350/100 mm geöffnet. In den letzten beiden Versuchen konzentriert sich zwar der Hauptteil der Verformung in diese nun vorgegebene, geschwächte Zone, bei x = 3.30 bis 3.60 m, die angrenzenden Balkenteile werden aber ebenfalls noch zusätzlich verformt.

Nach Abschluss aller Versuche ist auf der Balkenoberseite der Beton zwischen x = 2.70 m und x = 4.70 m örtlich gestaucht, die entsprechenden Rissweiten auf der Höhe der unteren Längsbewehrung liegen zwischen 180/100 bis 600/100 mm. Im Bereich der grössten Beanspruchung lässt sich nach Versuch B2.9 eine Betonschicht von rund 50 mm Mächtigkeit von Hand loslösen. Die obere Längsbewehrung ist in dieser Zone gestaucht und ausgeknickt. Die Resttragfähigkeit des Balkens dürfte infolge dieser Schwächung von ursprünglich 70 kNm auf rund 55 kNm abgefallen sein.

Im Aufprallbereich sind trotz der mehrfachen, intensiven Beanspruchung durch den Aufprall des Balkens auf den Stossdämpfer keine Schubrisse festzustellen. Im Bereich des Gelenkes (x = 0.0 bis 2.0 m) sind infolge der sich wellenförmig über den Balken ausbreitenden Beanspruchung erstmals nach Versuch B2.8 auch auf der Balkenoberseite feine Risse feststellbar, zum Teil sind hier die Risse sogar über die gesamte Balkenhöhe durchgehend.

Bleibende Dehnungen

Die mittels Deformeter gemessenen, mittleren Stauchungen bzw. Dehnungen betragen nach Abschluss der Versuche rund 4%o auf der Balkenoberseite bzw. rund 25%o auf der unteren Längsbewehrung, wobei im Bereich der grössten Verformungen, d.h. zwischen x = 2.50 m und x = 5.5 m der Messbereich (25 %o) beim Versuch B2.9 überschritten wurde. Die zusätzliche, bleibende Dehnung der unteren Längsbewehrung beträgt infolge eines Fallversuches mit H = 0.75 m (B2.7) rund 50%o.

Energieaufnahmevermögen

Die aus den Nivellements-Messungen abgeleiteten Krümmungen konzentrieren sich in erster Linie auf einen Bereich zwischen x = 2.5 m und x = 5.5 m, wobei mit zunehmender Versuchszahl, vor allem bei den Versuchen B2.7 bis B2.9, auch die daran anschliessenden Balkenteile zunehmend beansprucht sind, so dass zum Schluss ein Bereich mit einer Länge von 1_{p1} <u>~</u> 4.0 m plastische Verformungen aufwies, mit einer mittleren Krümmung von 0.12 m⁻¹ und einem lokalen Maximum von 0.23 m⁻¹. Bezogen auf die gesamte, zur Verfügung stehende potentielle Energie ergibt sich bereits bei einer Fallhöhe von H = 0.10 m (Versuch B2.2) eine Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformungen von 20%. Dieser Anteil steigt mit zunehmender Fallhöhe H auf rund 38% bei H = 0.5 m bzw. auf rund 45% bei H = 1.0 m. Werden nacheinander zwei Versuche mit gleicher Fallhöhe durchgeführt, resultiert im zweiten Versuch, in Analogie zu den Verformungen, eine um einige % abgeminderte Energieaufnahme. Wie ein Vergleich der Versuche B2.3 und B2.4 zeigt, bewirkt eine Veränderung der Einstellzahl am Stossdämpfer zur Beeinflussung der Aufprallsteifigkeit keine eindeutig diesem Aspekt zuzuordnende Veränderung der Energieaufnahme im Balken, wobei allerdings die beiden Versuche mit einer Fallhöhe von nur H = 0.10 m durchgeführt wurden.

B2-2

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Ein Vergleich aller mit dem Balken B2 durchgeführten Versuche, wie auch mit dem analog ausgebildeten Balken B3, zeigt eine lineare Abhängigkeit der in der Aufprallkalotte des Stossdämpfers gemessenen Aufprallreaktion in Funktion der Fallhöhe in der Form (H)^{3/5}.

Bei der Grösse der maximalen Gelenkreaktion lassen sich keine Abhängigkeiten zum Beispiel von der Fallhöhe, etc. feststellen. Sie erreicht für Fallhöhen H ≥ 0.50 m praktisch konstante Grenzwerte zwischen ± 60 kN.

Die an drei Orten auf der Balkenoberseite gemessenen Beschleunigungen (bei x = 7.85 m, x = 6.00 m und x = 2.00 m) zeigen einen starken Abfall vom Aufprallpunkt gegen das Gelenk hin. Während über dem Aufprallpunkt bereits bei einer Fallhöhe von H = 0.75 m Beschleunigungen von über 100 g auftraten, betrugen die Maximalwerte bei x = 6.0 m nur rund 1/6 und bei x = 2.0 m gar nur rund 1/15 dieser über dem Aufprallpunkt gemessenen Werte.

Dehnungsmessungen während der Versuche

In allen Versuchen kann aufgrund der zahlreichen vorhandenen Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und auf der Betonoberseite wiederum eine vom Aufprallpunkt gegen das Gelenk hin wandernde Biegewelle beobachtet werden. Praktisch in allen Versuchen werden die auf der unteren und der oberen Längsbewehrung gemessenen Maximalwerte bei x = 3.5 m in den Messstellen MS9 bzw. MS10 erreicht, wobei in einem Versuch aufgrund eines an einer anderen Stelle x sich plötzlich öffnenden Risses auch dort der Maximalwert registriert werden kann. Die gemessenen Extremalwerte betragen für Fallhöhen zwischen H = 0.5 m und H = 1.0 m auf der unteren Längsbewehrung zwischen ε = 10%o bis 20%o, auf der oberen zwischen ε = -0.2%o bis -5%o und auf der Betonoberseite (nur zwei Messstellen) zwischen ε = -1.0%o und -1.6%o.

Dehngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung auftretenden Dehngeschwindigkeiten betragen zwischen $\dot{\epsilon} = 0.1 \text{ s}^{-1}$ und 0.5 s⁻¹,wobei keine direkte Abhängigkeit zum Beispiel von der Fallhöhe festgestellt werden kann. In der oberen Längsbewehrung erreichen die Maximalwerte $\dot{\epsilon} = 0.01 \text{ s}^{-1}$ bis 0.13 s⁻¹ auf der Balkenoberfläche $\dot{\epsilon} = 0.02 \text{ s}^{-1}$ bis 0.08 s⁻¹.

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in den Ausschwingversuchen ermittelte Eigenfrequenz des Balkens sinkt im Verlaufe der Versuche von f = 8.0 Hz auf f = 3.5 Hz, wobei die grösste Abnahme, bedingt durch die stark abnehmende Steifigkeit infolge der Rissbildung, nach den ersten beiden Versuchen resultiert. Der gleichzeitig aus diesen Versuchen berechnste Dämpfungskoeffizient steigt, ausgehend von $\xi = 0.01$ vor dem ersten Versuch, in den folgenden fünf Versuchen stark an, bis auf rund $\xi = 0.06$ und fällt dann auf $\xi = 0.026$ ab, um dann erneut auf einen Wert von $\xi \sim 0.06$ anzusteigen. Die aus den PCM-Aufzeichnungen, d.h. aus der Auswertung von Dehnungsverläufen und dem Durchbiegungsverlauf in Balkenmitte erhaltenen Dämpfungskoeffizienten ergeben ungefähr die gleiche Tendenz und Grössenordnung, wobei, falls nur die erste Schwingung nach dem Aufprall betrachtet wird, sogar Dämpfungskoeffizienten zwischen $\xi = 0.10$ und 0.15 berechnet werden können. Eine Auswertung der Filmaufnahmen bestätigt ebenfalls dieses Bild.



Bild B2.0-1: Bewehrungs- und Messstellenplan

0,40

٥ Stab für DMS

0.15



Wegaufnehmer Deformeter







Vor Versuch B2.1



Nach Versuch B2.1 , Fallhöhe H = 0.00 m



Nach Versuch B2.2 , Fallhöhe H = 0.10 m $\,$



Nach Versuch B2.3 , Fallhöhe H = 0.20 m $\,$

Bild B2,0-2: Uebersichtsfotos vor Versuch B2,1 und nach den Versuchen B2,1,B2,2 und B2,3


Nach Versuch B2.4 , Fallhöhe H = 0.20 m $\,$



Nach Versuch B2.5 , Fallhöhe H = 0.50 m



Nach Versuch B2.6 , Fallhöhe H = 0.50 m



Nach Versuch B2.7 , Fallhöhe H = 0.75 m

Bild B2.0-3: Uebersichtsfotos nach den Versuchen B2.4 bis B2.7



Nach Versuch B2.8 , Fallhöhe H = 1.00 m



Nach Versuch B2.9 , Fallhöhe H = 1.00 m



Ausgebauter Zustand , Vorderseite



Ausgebauter Zustand , Rückseite

Bild B2.0-4: Uebersichtsfotos nach den Versuchen B2.8 und B2.9



Vorderseite Rückseite Bereich der grössten Beanspruchung ungefähr in Balkenmitte



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone des Balkens

Rückseite

Bild B2.0-5: Detailaufnahmen nach den Versuchen



Bild B2.0-6: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für die Versuche B2.6 , B2.7 und B2.9



Bild B2.0~7: Biegelinien und Krümmungsverläufe aus den Nivellements - Messungen für die Versuche B2.2 bis B2.9

| FALLHOEHI | BRUCHMOMI | - 1004 |
|-----------|-----------|--------|
| ł. | 1 | ł |
| | | |
| | | |
| | | |
| | | |
| •• | | |
| TER | | |
| u E | | |
| RA | | |

BALKENPI

BRUCHMOMENT: 70 KILO-NEWTON-METER MASSE: 300. KILOGRAMM / METER BEMERKUNGEN: EICHUNG SIEHE DATENBLATT HE: 0. 1 1

METER

B2-10

400. ANZAHL SAMPLES BEI DER EICHUNG
BEI DER MESSUNG
BBTASTFREQUENZ CA. : 4420. HZ DIGITAL ISIERUNGSPARAMETER:

30.0 IPS 3.7 IPS 8.0

BEMERKUNGEN

80 80 +

X * X

H

F (X)

EICHPARAMETER

FAKTOR

FAKTOR

DIM:

WERT

MESSST. NR: BEZ

PCM NR:

GAIN E M

KAN NR:

VERST.

KORR -

EICHGROESSE:

UMRECHNUNG

AUFZEICHNUNG

A/D-WANDLER

ZUSAMMENSTELLUNG DER EINZELNEN KANAELE

Bild B2.1-1: Informationsblatt PCM - Daten

BANDGESCHWINDIGKEIT BEIM VERSUCH : BEIM DIGITALISIEREN : --> ZEITFAKTOR :

VERSUCH B2.1

SYNCH. LOSS 1 SYNCH. LOSS 2 SYNCH. LOSS 3

0.00000 0.00000 0.00000

1.00000

0.00

0.000.0

— — —

0.000

<u>ы</u> ы

SS

91 92 93

92 92 93

000

000

0

ш

BEACHTE DATENBLATT

0.00975 0.00487 0.00245

BEGRENZT

-0.01050 -0.00579 -0.00559 -0.04550 -0.04550 0.48201 0.48201

2.00 5.00 0.10 0.10 0.10 0.20

CKNJ CMMJ

4.600 1.300 0.270 347.420 159.550 0.000 262.160

-NM30000

80010041

000

00000

55 C 6.1

~

[x.]

1.000

[ww]

0.03480 0.01589 0.00000 0.12657 0.00018

BEGRENZT

BEGRENZT BEGRENZT

-0.00018 0.00010 0.00041 0.00130 0.00134 0.00120 0.00042 0.00051

0.00018 0.00010 0.00010 0.00020 0.00020 0.00020 0.00010 0.00010

0.20 0.10 0.20 0.20 0.20 0.10

2.140 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030

ш

01108455

00000000

0000

0000

**** •••••

шш

222

[, ,]

шш

BEGRENZT

-0.01960 -0.01200 -0.02041

-0.00756 -0.02824 -0.02085 -0.01125

0.00231 0.00231 0.00461 0.00463 0.00463 0.00461 0.00232 0.00232

0.20 0.20 0.40 0.40 0.40 0.20 0.20

2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070 2.070

22 5..5

30082054 300982054

MMMMM

[%]

աա





Bild B2,1-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B2.1-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzeldarstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte





2

Bild B2.1-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten

.



Bild B2.1-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.1-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.1-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.1-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.1-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.2-1: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B2.2-2: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel - Darstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.2-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.2-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B2.2-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.2-6: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.2-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.2-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.2-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.2-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.3-1: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B2.3-2: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel - Darstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte





Bild B2.3-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.3-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B2.3-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in eizelnen Balkenpunkten



Bild B2,3-6: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten







Bild B2.3-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.3-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.3-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.4-1: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B2.4-2: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel - Darstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.4-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.4-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.4-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.4-6: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten ($\Delta t = 0.0052$ sec)





Bild B2.4-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.4-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.4-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.4-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.4-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B2,5



Bild B2.5-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B2.5



Bild B2.5-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion





Bild B2.5-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel - Darstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.5-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.5-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.5-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten

B2-34







Bild B2.5-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.5-8: Zeitverläufe von Dehmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.5-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.5-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2,6-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B2.6



Bild B2.6-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion





Bild B2.6-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel – Darstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.6-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.6-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.6-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.6-7: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten ($\Delta t = 0.0052$ sec)



Bild B2.6-8: Verlauf der Dehnungen der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (${}_{\Delta t}$ = 0.0052 sec)




Bild B2.6-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.6-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.6-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B2.7



Bild B2.7-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B2.7



Bild B2.7-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion





Bild B2.7-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzeldarstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.7-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.7-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.7-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.7-7: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (${\rm \Delta}t$ = 0.0052 sec)



Bild B2.7-8: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (${}^{\rm \Delta t}$ = 0.0052 sec)







Bild B2.7-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.7-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.7-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.8-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B2.8



Bild B2.8-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B2.8-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamt drehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen

•





Bild B2.8-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzeldarstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.8-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.8-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.8-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2.8-8: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten ($\Delta t = 0.0052$ sec)



Bild B2.8-9: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrug zu gleichen Zeitpunkten ($\Delta t = 0.0052$ sec)





Bild B2.8-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.8-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.8-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B2.9



Bild B2.9-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B2.9



Bild B2.9-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B2.9-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamt drehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen





Bild B2.9-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzeldarstellungen und der Durchbiegung in Balkenmitte



Bild B2.9-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B2,9-6: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten ($\Delta t = 0.0052$ sec)



Bild B2.9-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten







Bild B2.9-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.9-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B2.9-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B2.9-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

BALKEN B3

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|-----------------------|---|-----------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 0.42 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |

Dynamische Parameter:

| Masse | : | 300 kg/m' |
|-----------------------------|---|-------------------------------|
| Gesamtlänge | : | 8.5 m |
| Aufprallelement | : | Stossdämpfer |
| Prüfvorgang | : | einmalig |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch B3.1 H = 3.75 m E = 5 |

Ziel der Versuche:

Der Balken B3 ist analog ausgebildet wie der Balken B2. Der Unterschied besteht einzig im Prüfvorgang. Balken B3 soll mit einem einmaligen Versuch aus einer Fallhöhe von H = 3.75 m beansprucht werden und somit die Versuche mit dem Balken B2 ergänzen.

Art und Anordnung aller Messstellen für die Aufprall- und Gelenkreaktion, die Beschleunigungen, Dehnungen und Durchbiegungen sind mit dem Balken B2 identisch.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Die mit einer Fallhöhe von H = 3.75 m in einem einmaligen Fallversuch (B3.1) erreichte maximale elastisch-plastische Durchbiegung des Balkens beträgt 1037 mm, bei einem elastischen Anteil von 115 mm und einer bleibenden plastischen Durchbiegung von 922 mm. Ein Vergleich dieser maximalen bleibenden Durchbiegung mit dem entsprechenden Wert aus der linearen Extrapolation der Versuche mit dem analogen Balken B2 deutet auf eine Ueberbeanspruchung des Balkens B3 hin (250 mm grössere Durchbiegung als anhand der Extrapolations-Geraden zu erwarten war). Der Balken weist von x = 2.50 bis etwa x = 6.50 m grosse Risse auf mit Rissweiten zwischen 120/100 mm bis 600/100 mm. Die Risse stossen fast durchwegs bis knapp 20 mm unter die obere Balkenkante vor, wo sie sich - analog wie auf der Höhe der unteren Längsbewehrung - in Richtung der Längsbewehrung stark auffächern. Der Beton ist knapp links von der Balkenmitte (Seite Aufprall) auf einer Länge von 0.50 m stark gestaucht. Nach dem Versuch lässt sich eine Betonschicht von maximal etwa 50 mm Stärke ablösen, örtlich sind aber am Querschnitt Schwächungen des Betons bis gegen 100 mm Tiefe erkennbar. Die in diesem Bereich liegende, obere Längsbewehrung ist beidseits eines Bügels ausgeknickt. Die untere Längsbewehrung ist in diesem Querschnitt stark gedehnt, der äusserste Stab auf der Rückseite sogar bereits leicht eingeschnürt. Sämtliche Stäbe der unteren Längsbewehrung waren direkt nach dem Versuch beträchtlich erwärmt.

Die Resttragfähigkeit des Balkens B3 dürfte infolge dieser Schwächung von M_{pl} = 70 kNm auf rund M_{nl} = 50 kNm abgesunken sein.

Trotz der im Vergleich zu anderen Versuchen eher bescheidenen Aufprallreaktion von maximal 300 kNm war in der Lasteinleitungsplatte über dem Aufprallpunkt eine deutliche Kalotte eingedrückt. Der stirnseitig angeschweisste Stahlschuh vermochte trotz der starken Längsverkürzung des Balkens ein Abgleiten vom Zylinderkopf des Stossdämpfers zu verhindern, war aber im Versuch stark verformt worden. Zwei feine Schubrisse von maximal 3/100 mm Rissweite und einer Rissneigung von 65 ⁰ zur Horizontalen waren nach dem Versuch festzustellen. Im Gelenkbereich traten bei diesem Balken auf der Balkenoberseite keine Risse auf.

Bleibende Dehnungen

Die mittels Deformeter gemessenen, bleibenden Stauchungen bzw. Dehnungen nach dem Versuch betragen auf der Balkenoberseite auf dem Beton rund 4 %o, auf der unteren Längsbewehrung wurde der Messbereich von 25 %o im Bereich beidseits der Balkenmitte über eine Länge von rund 2 m deutlich überschritten.

Energieaufnahmevermögen

Der aus den Nivellements-Messungen abgeleitete Krümmungsverlauf zeigt zwischen x = 4.0 m und x = 5.0 m eine starke lokale Konzentration mit einem Maximum von rund 0.6 m⁻¹. Die beidseitig anschliessenden Balkenteile weisen aber ebenfalls eine Krümmung von im Mittel etwa 0.1 m⁻¹ auf, so dass zwischen x = 2.50 m und x = 6.50 m ein Bereich ausgeschieden werden kann, über dem beachtliche plastische Verformungen aufgetreten sind. Der Drehwinkel der an die Balkenenden gelegten Tangenten beträgt nach dem Versuch 0.63 rad. Die Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung beträgt 71 % der gesamten potentiellen Energie.

Rund 15 % der gesamten potentiellen Energie werden vom Stossdämpfer aufgenommen, die restlichen 14 % werden durch gedämpftes Ausschwingen verbraucht.

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Die in der Aufprallkalotte gemessene 2. Kraftspitze beträgt rund 300 kN, die Gelenkreaktion erreicht die beiden Extremalwerte von + 40 kN bzw. - 60 kN. Der direkt über dem Aufprallpunkt registrierte maximale Beschleunigungswert beträgt 171 g.

Dehnungsmessungen während des Versuches

Einige der auf der unteren Längsbewehrung aufgeklebten Dehnmessstreifen waren bereits nach kurzer Zeit (wenige 1/100 Sekunden) überbeansprucht und in der Folge ausgefallen. Der Bereich der grössten Zerstörungen des Balkens (ungefähr bei x = 4.50 m) ist auch anhand des Verlaufes der Dehnungen entlang der unteren und oberen Längsbewehrung erklärbar, treten doch Dehnungen von extremal + 90 %o bzw. - 8 %o auf. Der in diesem Querschnitt auf der Balkenoberseite aufgeklebte Dehnmessstreifen vermochte bis zu seinem Ausfall infolge Ueberbeanspruchung auf dem Beton eine Stauchung von - 3,5 %o zu registrieren.

Dehngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung auftretenden maximalen Dehngeschwindigkeiten liegen je nach Lage des Dehnmessstreifens zwischen $\varepsilon = 0.2 \text{ s}^{-1}$ und $\varepsilon = 7.5 \text{ s}^{-1}$. Entsprechende Dehngeschwindigkeiten in der oberen Längsbewehrung betragen maximal zwischen $\varepsilon = 0.04 \text{ s}^{-1}$ und $\varepsilon = 0.75 \text{ s}^{-1}$, auf dem Beton im Maximum $\varepsilon = 0.15 \text{ s}^{-1}$.

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in Ausschwingversuchen ermittelte 1. Eigenfrequenz vor und nach dem Fallversuch beträgt f = 7.88 Hz bzw. f = 2.76 Hz, der entsprechende Dämpfungskoeffizient ξ = 0.033 bzw. ξ = 0.012. Falls nur der 1. Schwingungszyklus nach dem Aufprall in die Berechnung einbezogen wird, resultiert ein Dämpfungskoeffizient von ξ = 0.14.

B3-2



Bild B3.0-1: Bewehrungs- und Messstellenplan

в3-3



Vor Versuch B3.1



Nach Versuch B3.1 , Fallhöhe H = 3.75 m



Ausgebauter Zustand , Vorderseite



Ausgebauter Zustand , Rückseite

Bild B3.0-2: Uebersichtsfotos vor und nach Versuch B3.1



Vorderseite Rückseite Bereich der grössten Beanspruchung ungefähr in Balkenmitte



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone des Balkens Rückseite

Bild B3.0-3: Detailaufnahmen nach Versuch B3.1



Bild B3.0-4: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für Versuch B3.1



Bild B3,0-5: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B3.1

VERSUCH B3.1



Bild B3.1-1: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen

8ALKEN 3 VERSUCH 1 **************** BALKENPARAMETER : - FALLHOEHE: 3.75 METER - BRUCHMOMENT: 70 KILO-NEWTON-METER - MASSE: 300. KILGGRAMM / METER - MASSE: 300. KILGGRAMM / METER - BEMERKUNGEN: - BENERKUNGEN: - ANZAHL SAMPLES BEI DER EICHUNG : 10240. - ABTASTFREQUENZ CA. : 4420. HZ

- BANDGESCHWINDIGKEIT BEIM VERSUCH : 30.0 IPS BEIM DIGITALISIEREN : 3.7 IPS --> 7 FIFEAVERO : 0

| * * * * * * * * * | **** GILD |
|---|---|
| * * * * * * * * * * * * * * * * * * * | ************************************** |
| * II I II II II II II * * * * * * * * * | |
| ***************** EICHPARAMETER F(X) = A * X | ************************************** |
| ********** I I VERST I FAKTOR I | |
| * * * * * * * * * * * * * * * * * * * | 0 0 0 0 0 0 0 0 <t< td=""></t<> |
| <pre><anaele ***********************************</anaele </pre> | 00000 00000 00000 00000 00000 00000 15995550 1336000 133600 133600 133600 133600 133600 133600 1336000 133600 133600 133600 133600 133600 133600 1336000000 1336000 1336000 1336000 1336000 1336000 1336000 13360000 1336000 13360000 13360000 133600000 133600000 13360000 133600000 133600000 13360000000 1336000000000000 133600000000000000000000000000000000000 |
| EINZELNEN K ********* I CHNUNG I MESSST I NR: BEZ I I | * * 000 0000000 0 ++++ * 100 00000000 0000 + +90000 * * 200 4 4 5000000 * 200 4 4 50000 * 200 4 4 50000 * 200 4 4 50000 * 200 4 50000 * 200 5000 * 200 5000 |
| JNG DER ****** C ALFZ C PCM C NR: C NR: | * |
| IE N STE N S TE N STE G A I N S TE L M M S S I N S S S S S S S S S S S S S S S S | 000 000000 0000000 mmmmmmmm |
| ZUSAM ¹ ***** A/D-wa KAN NR: | * * 010 8001022 002800102 35008001 * * |

Bild B3.1-2: Informationsblatt PCM - Daten



Bild B3.1-3: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B3.1-4: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Einsenkung und Geschwindigkeit des Stossdämpfers





Bild B3.1-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B3.1-6: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel-Darstellungen



Bild 3.1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B3.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild 3.1-9: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild 3.1-10: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild 3.1-11: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.061 s - 0.091 s, Δt = 0.002 s)



Bild 3.1-12: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.153 s - 0.183 s, Δt = 0.002 s)



Bild B3.1-13: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.029 s - 0.059 s, Δt = 0.003 s)



Bild B3.1-14: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.059 s - 0.089 s, Δt = 0.003 s)




Bild B3.1-15: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t= 0.089 s - 0.119 s, Δt = 0.003 s)



Bild B3.1-16: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.119 s - 0.149 s, Δt = 0.003 s)





Bild B3.1-17: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B3.1-18: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

.





Bild B3.1-19: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B3.1-20: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

,

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechtec | <ig< th=""><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th></ig<> | | | | | | |
|-----------------------------|---|----------|---|------|------|-----|----|----|--------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 1.07 % | | | | | | | |
| Stahlsorte | : | IIIa, na | aturha | rt | | | | | |
| Dynamische Parameter: | | | | | | | | | |
| Masse | : | 600 kg/r | n' | | | | | | |
| Gesamtlänge | : | 8.15 m | | | | | | | |
| Aufprallelement | : | Stossdär | mpfer, | vari | able | Ein | st | el | llzahl |
| Prüfvorgang | : | mehrmal: | ig | | | | | | |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch | B4 . 1 | H = | 0.00 | m | Е | - | 5 |
| | | | B4.2 | H = | 0.10 | m | Е | = | 5 |
| | | | B4.3 | H = | 0.20 | m | Е | = | 5 |
| | | | B4 . 4 | H = | 0.20 | m | Е | = | 5 |
| | | | B4.5 | H = | 0.50 | m | Е | = | 5 |
| | | | B4 . 6 | H = | 0.50 | m | Е | = | 10 |
| | | | B4.7 | H = | 1.00 | m | Е | 2 | 5 |
| | | • | B4.8 | H = | 1.50 | m | Е | = | 5 |

Ziel der Versuche:

Gegenüber den vorangehenden Balken weist der Balken B4 einen stark erhöhten Längsbewehrungsgehalt und eine doppelte Masse auf. Speziell interessiert das Verformungsverhalten des Balkens mit gegenüber dem Balken B2 verdoppelter Masse und ungefähr zweifachem plastischem Moment. Die Fallhöhe wird sukzessive gesteigert oder konstant gehalten, wobei möglichst die gleichen Fallhöhen gewählt werden wie in den Versuchen mit dem Balken B2.

Art und Anordnung der Messstellen für die Aufprall- und Gelenkreaktion, die Beschleunigun-.gen, Dehnungen und Durchbiegungen sind bis auf wenige Ausnahmen identisch mit den Balken B1, B2 und B3.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die 8 mit dem Balken B4 durchgeführten Fallversuche ergibt sich eine aufsummierte, totale Fallhöhe von 4.00 m, wobei die maximale plastische Durchbiegung nach Abschluss aller Versuche 448 mm beträgt. Für die in den verschiedenen Fallversuchen erzielten maximalen plastischen Durchbiegungen resultiert wie beim Balken B2 eine lineare Abhängigkeit in Funktion der Fallhöhe, wobei für die einzelnen Fallhöhen die erzielten maximalen Durchbiegungen trotz verdoppelter Masse bedeutend kleiner sind als bei den vorangehenden Balken.

Bereits nach dem Aufbringen der Bleimassen sind die Risse - insbesondere im Bereich der Balkenmitte - deutlich ausgebildet. Der Rissabstand richtet sich in erster Linie nach dem Bügelabstand. Bereits nach dem 1. Versuch B4.1 mit Fallhöhe H = 0.00 m ist die Rissbildung verstärkt. Die maximale plastische Durchbiegung beträgt 8 mm. Die nachfolgenden Versuche mit Fallhöhen von H = 0.10 m bzw. H = 0.20 m ergeben nur unwesentliche zusätzliche Durchbiegungen. Auch die Rissweiten bleiben praktisch unverändert und nehmen erst beim Versuch 84.5 erstmals wieder deutlich zu (Fallhöhe H = 0.50 m), wobei sich diese Zunahme von 25/100 mm auf maximal 140/100 mm auf einen nur lokalen Bereich zwischen x = 2.50 m und x = 3.50 m beschränkt. Auch in den folgenden Fallversuchen bleiben die Verformungen im

wesentlichen auf diesen Bereich beschränkt. In den Versuchen B4.7 und insbesondere B4.8 erfassen die Verformungen dann aber zunehmend auch den Bereich links der Balkenmitte, bis ungefähr x = 6.50 m, so dass zum Abschluss der Versuche der Bereich zwischen x = 2.0 m und x = 6.50 m stark verformt ist und Rissweiten von 80/100 mm und grösser aufweist. Die maximalen Rissweiten betragen in den Bereichen, wo auf der Balkenoberseite der Beton ebenfalls sehr stark beansprucht, d.h. gestaucht ist, rund 450/100 mm.

Auf der Höhe der unteren Längsbewehrung treten bereits nach dem Versuch B4.1 erste horizontal liegende Risse auf. Mit zunehmender Anzahl Fallversuche stossen diese Risse immer weiter gegeneinander vor, und sind nach dem Versuch B4.5 zwischen x = 2.0 m und x = 6.0 m praktisch durchgehend. Eine Auffächerung der Biegerisse in der unteren Balkenhälfte ist im Gegensatz zum Balken B2 - nur ansatzweise zu erkennen. Nach dem Versuch B4.3 sind auf der Balkenoberseite auch vereinzelt Zugrisse festzustellen, eine Tendenz, die sich in den nachfolgenden Versuchen zunehmend verstärkt. Nach Abschluss der Versuche sind sogar viele Risse - nicht nur im Gelenkbereich - über die gesamte Balkenhöhe durchgehend.

Nach Abschluss aller Versuche ist auf der Balkenoberseite der Beton zwischen x = 2.90 m und x = 3.70 m sehr stark, in den angrenzenden Bereichen zwischen x = 2.40 m und x = 4.70 m deutlich gestaucht. Insbesondere seitlich und zwischen den aufgeschraubten Bleiplatten sind diese Stauchungserscheinungen ausgeprägt. Die obere Längsbewehrung ist in diesen Zonen leicht gestaucht und ausgeknickt. Die Resttragfähigkeit des Balkens dürfte infolge dieser Schwächungen auf rund 145 kNm abgesunken sein.

Im Aufprallbereich sind trotz des mehrfachen Aufpralles auf den Stossdämpfer auch nach dem Versuch B4.8 nur unbedeutende Risse auszumachen. In der unteren Balkenhälfte verlaufen sie praktisch vertikal und werden dann umgelenkt und verlaufen zunehmend flacher. Die Rissweiten sind maximal 5/100 mm.

Bleibende Dehnungen

Die mittels Deformeter gemessenen, mittleren Dehnungen betragen – nach Abschluss sämtlicher Versuche – auf der Balkenoberseite rund 5 %o, auf der unteren Längsbewehrung wurde der mögliche Messbereich von 25 %o über eine Länge von etwa 2.0 m gerade erreicht.

Epergieaufnahmevermögen

Der aus den Nivellements-Messungen abgeleitete Krümmungsverlauf zeigt nach dem letzten Versuch (B4.8) bei x = 3.0 m eine starke lokale Konzentration mit einem Maximum von 0.18 m⁻¹. Die beidseitig anschliessenden Balkenteile weisen aber ebenfalls eine Krümmung von im Mittel rund 0.07 m⁻¹ auf. Aufgrund des Krümmungsverlaufes kann ein Bereich zwischen x = 2.0 m und x = 5.0 m ausgeschieden werden, in dem beachtliche plastische Verformungen aufgetreten sind. Der Drehwinkel der an die Balkenenden gelegten Tangenten beträgt nach Abschluss der Versuche 0.15 rad. Bezogen auf die gesamte potentielle Energie beträgt die Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformungen je nach Fallhöhe und Versuchsabfolge zwischen rund 5 % und 45 %. Bereits beim Versuch B4.1 mit einer Fallhöhe von H = 0.00 m werden 10 % der nur aus der negativen Lageenergie (Einsenkung des Stossdämpfers, verformte Lage des Balkens) bestehenden potentiellen Energie verbraucht. Bei aufeinanderfolgenden Versuchen mit gleicher Fallhöhe weist der 2. Versuch stets die kleinere Energieaufnahme auf (Anteil der elastischen Formänderungsenergie dafür grösser).

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Ein Vergleich sämtlicher mit dem Balken B4 durchgeführten Versuche – wie auch mit dem analog ausgebildeten Balken B5 – zeigt eine lineare Abhängigkeit der in der Aufprallkalotte des Stossdämpfers gemessenen, maximalen Aufprallreaktion in Funktion der Fallhöhe in der Form (H)^{3/5}.

B4-2

Bei der Grösse der maximalen Gelenkreaktion lassen sich keine eindeutigen Abhängigkeiten von bestimmten Grössen ableiten. Immerhin kann – im Gegensatz zu den Versuchen mit dem Balken B2 – mit steigender Fallhöhe auch eine Zunahme sowohl der maximalen Zug- wie auch Druckkräfte festgestellt werden. Zudem scheint es, dass bei aufeinanderfolgenden Versuchen mit gleicher Fallhöhe, im zweiten Versuch eher kleinere Gelenkreaktionen (sowohl Zug- wie auch Druckkraft) gemessen werden.

Die an drei Orten auf der Balkenoberseite gemessenen Beschleunigungen (bei x = 7.85 m, x = 6.00 m und x = 2.00 m) zeigen wiederum einen starken Abfall vom Aufprallpunkt gegen das Gelenk hin. Die gemessenen Spitzenbeschleunigungen lassen ebenfalls keine eindeutigen Abhängigkeiten von bestimmten Grössen erkennen.

Dehnungsmessungen während der Versuche

In den verschiedenen Versuchen kann aufgrund der zahlreichen Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung wiederum eine vom Aufprallpunkt gegen das Gelenk hin wandernde Beanspruchungswelle beobachtet werden. Die gemessenen Maximalwerte der Dehnungen der unteren Längsbewehrung liegen für Fallhöhen von H = 0.50 m bis H = 1.50 m zwischen 10 %o und 20 %o, auf der oberen Längsbewehrung maximal \pm 3 %o. Der auf der Balkenoberseite auf dem Beton aufgeklebte Dehnmessstreifen fiel schon beim dritten Versuch (B4.3) infolge eines den Messstreifen kreuzenden Risses aus.

Dehngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung auftretenden Dehngeschwindigkeiten betragen zwischen $\varepsilon = 0.1 \text{ s}^{-1}$ und 2.7 s⁻¹, in der oberen Längsbewehrung liegen sie zwischen $\varepsilon = 0.03 \text{ s}^{-1}$ und maximal 0.4 s⁻¹ und auf dem Beton maximal $\varepsilon = 0.06 \text{ s}^{-1}$ (nur bis Versuch B4.3 messbar), wobei keine Abhängigkeit von der Fallhöhe festgestellt werden kann.

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in den Ausschwingversuchen ermittelte Eigenfrequenz sinkt im Verlauf der Versuche kontinuierlich von f = 4.41 Hz auf 3.02 Hz. Der nach Abschluss der Versuchsserie ohne die Bleizusatzmassen durchgeführte Versuch erbrachte eine Frequenz von nur f = 4.08 Hz, d.h. die Biegesteifigkeit des Balkens war im letzten Versuch (B4.8) infolge der aufgeschraubten Bleiplatten rund 9 % höher (versteifender Einfluss). Der gleichzeitig aus den Ausschwingversuchen ermittelte Dämpfungskoeffizient steigt wiederum - ausgehend von ξ = 0.03 vor dem ersten Versuch - in den folgenden Versuchen (bis B4.4) an bis auf maximal ξ = 0.045 und fällt dann erneut stark ab auf minimal ξ = 0.012. In den nach Abschluss der Fallversuche mit und ohne Bleizusatzmassen durchgeführten Ausschwingversuchen konnte beim Dämpfungskoeffizienten praktisch kein Unterschied festgestellt werden (ξ = 0.016 bzw. 0.018). Die aus den PCM-Aufzeichnungen, d.h. aus der Auswertung von Dehnungsverläufen und dem Durchbiegungsverlauf in Balkenmitte erhaltenen Dämpfungskoeffizienten ergeben ungefähr gleiche Grössenordnungen, wobei wiederum - falls nur die erste Schwingung nach dem Aufprall betrachtet wird - Dämpfungskoeffizienten zwischen ξ = 0.07 und ξ = 0.13 resultieren.











SCHNITT A-A



Bild B4.0-1: Bewehrungs- und Messstellenplan

Kraftmessdose Beschleunigungsaufn Wegaufnehmer Deformeter DMS auf Stahl **DMS auf Beton** Symbol Nummer der MS Bezeichnung AEUSSERE MESSSTELLEN (MS) INNERE MESSSTELLEN (MS) ohne Angabe 50, 55 53, 56, 57 52,54 [1÷16 58







Vor Versuch B4.1



Nach Versuch B4.1 , Fallhöhe H = 0.00 m



Nach Versuch B4.3 , Fallhöhe H = 0.20 m



Nach Versuch B4.4 , Fallhöhe H = 0.20 m

Bild B4.0-2: Uebersichtsfotos vor Versuch B4.1 und nach den Versuchen B4.1,B4.3 und B4.4



Nach Versuch B4.5 , Fallhöhe H = 0.50 m



Nach Versuch B4.6 , Fallhöhe H = 0.50 m



Nach Versuch B4.7 , Fallhöhe H = 1.00 m



Nach Versuch B4.8 , Fallhöhe H = 1.50 m

Bild B4.0-3: Uebersichtsfotos nach den Versuchen B4.5 bis B4.8





Rückseite, x = 3.0 m

Vorderseite, x = 2.5 - 4.0 m Bereich der grössten Beanspruchung



Rückseite, x = 2.5 - 4.2 m Bereich der grössten Beanspruchung



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone des Balkens Rückseite

Bild B4,0-4: Detailaufnahmen nach den Versuchen



Bild B4.0-5: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für die Versuche B4.2, B4.4 B4.6, B4.7 und B4.8



Bild B4.0-6: Biegelinien und Krümmungsverläufe aus den Nivellements - Messungen für die Versuche B4.1 bis B4.8

BALKEN 4 VERSUCH 1 *****************

- FALLHOEHE: 0. METER - BRUCHMOMENT: KILO-NEWTON-METER - MASSE: 600. KILOGRAMM / METER - BEMERKUNGEN: EICHUNG SIEHE DATENBLATT •• **BALKENPARAMETER**

400. 10240. •• •• ANZAHL SAMPLES BEI DER EICHUNG BEI DER MESSUNG
ABTASTFREQUENZ CA. : 4420. HZ **DIGITALISIERUNGSPARAMETER:**

BANDGESCHWINDIGKEIT BEIM VERSUCH : Beim Digitalisieren : ---> Zeitfaktor : ŧ

30.0 IPS 3.7 IPS 8.0

| | E R K L N G E N | ************************************** | |
|---|---|---|--|
| *************************************** | ш Ф 1 н н н н н н Ф Ф | AS I 00000°0 AS I 00000°0 AS I 00000°0 AS I 0000°0 | $\begin{array}{c} -0.01848 \\ -0.01848 \\ 3.94674 \\ 3.94674 \\ 3.94674 \\ 3.94674 \\ 3.94674 \\ -0.002436 \\ -0.002436 \\ -0.00000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 10000000 \\ 100000000$ |
| | E I CHPARAMETER F (X) = A * X + | ************************************** | 0.00978 0.00491 0.00488 0.03173 0.03173 0.03173 0.03173 0.03173 0.03173 0.03173 0.03173 0.03173 0.00049 0.00148 0.00148 0.011755 0.011755 0.011755 0.011755 0.011755 0.011755 |
| | VERST. I Faktor I I | ************************************** | |
| | KORR - Faktor | 0000°0 | 2.0000 2.0000 2.0000 2.0000 2.00000000 |
| <pre></pre> | UMRECHNUNG EICHGROESSE: WERT DIM: | ************************************** | 2855 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2857 2900 2900 2000 |
| INZELNEN | R B E Z I | ************************************** | でのないない。 、のでのないな。 かっちゃったまた たっようののでは ・、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、 |
| 4G DER E. | AUFZEI AUFZEI PCM MI NR: NI | ************************************** | -NWANAK® 831NWANA K®601NWA |
| IENSTELLU | 1 I I I I I I I I I I I I I I I I I I I | | |
| ZUSAMM | * * * * * * * * * * * * * * * * * * * | ** *** ** | 80000000000000000000000000000000000000 |

VERSUCH B4.1

Bild B4.1-1: Informationsblatt PCM - Daten



Bild B4.1-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Durchbiegung und Geschwindigkeit in Balkenmitte



Bild B4,1-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.1-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel- Darstellungen



Bild B4.1-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.1-9: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in einem Balkenquerschnitt

в4-14



Bild B4.1-10: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.100 s - 0.200 s, Δt = 0.01 s)



Bild B4.1-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.1-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.1-13: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B4,2

Der Versuch B4.2, ausgeführt mit einer Fallhöhe von H = 0.10 m, erbringt für den Balken eine gegenüber dem Versuch B4.1 nur unwesentliche zusätzliche Beanspruchung: Die zusätzliche, maximale plastische Durchbiegung beträgt 4 mm, und die Rissweiten bleiben im wesentlichen unverändert. Die bleibende Dehnung beträgt auf der unteren Längsbewehrung rund 1 %o. Bezogen auf die gesamte potentielle Energie beträgt die Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung nur knapp 6 %. Die maximale Aufprallreaktion lässt sich gut in die lineare Beziehung zwischen Aufprallreaktion und Fallhöhe (bzw. (H)^{3/5}) einfügen. Die auf der unteren Längsbewehrung gemessenen extremalen Dehnungswerte betragen rund 2.5 %o, auf der oberen Längsbewehrung - 0.75 %o und auf dem Beton - 1 %o. Die 1. Eigenfrequenz hat gegenüber dem Versuch B4.1 um 5 %, auf f = 3.58 Hz, abgenommen. VERSUCH B4.3



Bild B4.3-1: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Impuls



Bild B4.3-2: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B4.3-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.3-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel- Darstellungen





Bild B4.3-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.3-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.3-7: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in einem Balkenquerschnitt





Bild B4.3-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.3-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.3-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B4.4



Bild B4.4-1: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Impuls



Bild B4.4-2: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B4.4-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.4-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel- Darstellungen



Bild B4.4-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unterern Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.4-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.4-7: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.4-8: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.4-9: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.223 s - 0.323 s, Δt = 0.01 s)



Bild B4.4-10: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.223 s - 0.323 s, Δt = 0.01 s)



Bild B4,4-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.4-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.5-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B4.5



Bild B4.5-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Impuls



Bild B4,5-3: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B4.5-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten





Bild B4.5-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel- Darstellungen



Bild B4.5-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.5-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.5-8: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten


Bild B4.5-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.5-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B4.6-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B4.6



Bild B4.6-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Impuls





Bild B4.6-3: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B4.6-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.6-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel - Darstellungen



Bild B4.6-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



ā

:

: ;

į

i



-

:

.

DEHNUNGEN CX.J

7.9 -

큟

-

:

đ

-

-

:

-

:

8.8

3

8.2

. • ZEIT

8.8 [S]

. . .



Bild B4.6-8: Zeitverläufe der Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

8.8

.



Bild B4.6-9: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.100 s, Δt = 0.01 s)



Bild B4.6-10: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.100 s, Δt = 0.01 s)





Bild B4.6-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten







Bild B4.6-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B4.7



Bild B4.7-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B4.7



Bild B4.7-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Impuls



Bild B4,7-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen





Bild B4.7-4: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B4.7-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.7-6: Verlauf der Dehnungen auf der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.100 s, Δt = 0.01 s)



Bild B4.7-7: Verlauf der Dehnungen auf der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.100 s, Δt = 0.01 s)





Bild B4.7-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B4.7-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B4.8



Bild B4.8-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B4.8



Bild B4.8-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Impuls



Bild B4.8-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen



Bild B4.8-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen in einzelnen Balkenpunkten



Bild B4.8-5: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel - Darstellungen







Bild B4.8-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten







Bild B4.8-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten







Bild B4.8-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

BALKEN B5

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|-----------------------|---|-----------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 1.07 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |

Dynamische Parameter:

| Masse | : | 600 kg/m' | | | | | |
|-----------------------------|---|--------------|-----|--------|---|---|---|
| Gesamtlänge | : | 8.15 m | | | | | |
| Aufprallelement | : | Stossdämpfer | | | | | |
| Prüfvorgang | : | einmalig | | | | | |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch B5.1 | H = | 3.75 m | Е | = | 5 |

Ziel des Versuches:

Der Balken B5 ist praktisch analog ausgebildet wie der Balken B4, mit Ausnahme der Schubbewehrung, welche im Aufprallbereich stark reduziert wurde, mit der Absicht, einen Schubbruch zu erhalten.

Art und Anordnung der Messstellen sind mit wenigen Ausnahmen ebenfalls vom Balken B4 übernommen worden. Eine Neuerung gegenüber den früheren Versuchen stellt die doppelte Messung der Aufprallreaktion in der Aufprallkalotte und im Dreibein unter dem Stossdämpfer dar.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Die mit einer Fallhöhe von H = 3.75 m erreichte maximale elastisch-plastische Durchbiegung des Balkens beträgt 822 mm, bei einem elastischen Anteil von 101 mm und einer bleibenden plastischen Durchbiegung von 721 mm. Ein Vergleich dieser maximalen bleibenden Durchbiegung mit dem entsprechenden Wert aus der linearen Extrapolation der Versuchswerte mit dem analogen Balken B4 deutet auf eine starke Ueberbeanspruchung des Balkens B5 hin (150 mm grössere Durchbiegung als anhand der Extrapolations-Geraden zu erwarten war). Im Vergleich mit dem Balken B8, der nur die halbe Masse aufweist, ergibt der Versuch B5.1 eine rund dreifache Durchbiegung. Dieser hohe Wert dürfte u.a. daher rühren, dass der Balken eine lokal begrenzte, sehr grosse Krümmung aufweist und nicht - wie etwa Balken mit kleinerem Längsbewehrungsgehalt - über einen grösseren Bereich gleichmässig gekrümmt ist, wobei gleichzeitig angefügt werden muss, dass auch die beiden Bereiche links und rechts dieser weitgehend zerstörten Zone stark beansprucht sind. Zwischen x = 3.40 m und x = 6.60 m ist der Beton auf der Balkenoberseite nämlich beinahe durchgehend mehr oder weniger stark gestaucht oder abgeschuppt, die entsprechenden Rissweiten auf der Höhe der unteren Längsbewehrung betragen 100/100 mm und 300/100 mm. Im Gegensatz zum Balken B4 zeigen beim Balken B5 die Risse in der unteren Balkenhälfte - und insbesondere gegen die untere Längsbewehrung hin - eine deutliche Auffächerung , viele der Risse sind sogar doppelt ausgebildet. Die offensichtlich stärkste Beanspruchung hat der Balken bei x = 4.0 m erfahren. Hier ist die Betondruckzone praktisch vollständig zerstört, und die obere Längsbewehrung ausgeknickt. Auch seitlich ist der Beton keilförmig ausgebrochen. Auf der Unterseite sind die beiden äusseren Bewehrungsstäbe auf eine Länge von rund 0.30 m freigelegt, der überdeckende Beton ist ebenfalls abgeplatzt. Es scheint auch, dass die auf die Balkenoberseite aufgeschraubten Bleiplatten eine noch weitergehende Zerstörung der Betondruckzone verhindert haben, und damit wohl auch die resultierende bleibende Durchbiegung beeinflusst haben. Die Resttragfähigkeit des Balkens B5 dürfte infolge dieser Schwächungen auf rund 125 kNm abgesunken sein.

Bedingt durch eine sehr hohe Aufprallreaktion sind im Aufprallbereich auch Schubrisse festzustellen. Die Rissweiten betragen allerdings nur maximal 5/100 mm. Zudem ist in Balkenlängsrichtung ein Riss festzustellen und auf der Oberseite ein durchgehender Querriss. (Angestrebter Schubbruch nicht eingetreten).

Bleibende_Dehnungen

Die auf der Balkenoberseite mittels Deformeter gemessenen, mittleren Stauchungen betragen im Maximum 8 %o. Auf der unteren Längsbewehrung betragen die Dehnungen im Abschnitt zwischen x = 3.0 m und x = 7.0 m im Mittel rund 15 %o. Im Bereich der grössten Zerstörung bei x = 4.0 m in Balkenmitte - ist der Messbereich überschritten.

Energieaufnahmevermögen

Obwohl sich die Krümmungen in erster Linie auf den Ort der grössten Beanspruchung konzentrieren, (Maximalwert 0.54 m⁻¹) sind auch die angrenzenden Balkenteile zwischen x = 2.75 m und x = 7.0 m stark verformt (Mittelwert 0.06 m⁻¹). Damit ergibt sich eine plastische Länge von l_{pl} = 4.25 m. Der Drehwinkel der an die Balkenenden gelegten Tangenten beträgt nach dem Versuch 0.47 rad. Bezogen auf die gesamte zur Verfügung stehende potentielle Energie ergibt sich eine Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung von 68 %.

Aufgrall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Die in der Aufprallkalotte und im Dreibein unter dem Stossdämpfer gemessenen Aufprallreaktionen zeigen erwartungsgemäss beachtliche Unterschiede, sowohl im zeitlichen Verlauf als auch in der Grösse, wobei das 2. Maximum in der Aufprallkalotte ungefähr identisch ist mit dem entsprechenden Messwert im Dreibein (rund 700 kN). Dieser Wert reiht sich gut ein in die aus den Versuchen mit dem analogen Balken B4 erhaltene lineare Beziehung zwischen maximaler Aufprallreaktion und Fallhöhe. Grosse Unterschiede zwischen den beiden Messstandorten ergeben sich für die Kraft- Weg- Charakteristik und die daraus ermittelte Energieaufnahme.

Die über dem Aufprallpunkt auf der Balkenoberseite gemessene Spitzenbeschleunigung beträgt 214 g.

Dehnungsmessungen während des Versuches

Aus dem Verlauf der Dehnungen entlang der unteren und oberen Längsbewehrung kann wiederum eine vom Aufprallpunkt gegen das Gelenk wandernde Welle festgestellt werden. Die lokal gemessenen Extremalwerte betragen auf der unteren Längsbewehrung rund + 30 %o, auf der oberen - 3 %o.

Debngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung auftretenden maximalen Dehngeschwindigkeiten liegen zwischen $\varepsilon = 0.4$ und 7.0 s⁻¹, die entsprechenden Werte in der oberen Längsbewehrung liegen zwischen $\varepsilon = 0.07$ und $\varepsilon = 0.7$ s⁻¹.

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in Ausschwingversuchen vor und nach dem Fallversuch ermittelten Eigenfrequenzen betragen ohne Bleizusatzmasse f = 9.80 Hz bzw. f = 4.68 Hz, mit Bleizusatzmasse f = 4.61 Hz bzw. 2.79 Hz. Der Balken weist somit nach dem Versuch ohne Bleizusatzmassen eine höhere Steifigkeit auf als mit Blei. Der Dämpfungskoeffizient variiert zwischen ξ = 0.018 und ξ = 0.060.

B5-2

BALKEN B5

BEWEHRUNGSPLAN





Vor Versuch B5.1: Rissbildung unter Eigengewicht ohne Blei



Vor Versuch B5.1: Rissbildung unter Eigengewicht mit Blei



Nach Versuch B5.1 , Fallhöhe H = 3.75 m



Ausgebauter Zustand , Rückseite

Bild B5,0-2: Uebersichtsfotos vor und nach Versuch B5,1





Vorder- und Unterseite, x = 4.0 m Rück- und Unterseite Bereich der grössten Beanspruchung ungefähr in Balkenmitte

Rück- und Unterseite, x = 4.0 m in Balkenmitte



Ober- und Rückseite, x = 4.0 m Bereich der grössten Beanspruchung



Stirn- und Oberseite Rissbild in der Aufprallzone



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone des Balkens



Rückseite

Bild B5,0-3: Detailaufnahmen nach Versuch B5,1





Bild B5,0-4: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für Versuch B5.1



Bild B5,0-5: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B5,1

VERSUCH B5.1



Bild B5,1-1: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen

BALKEN 5 VERSUCH 1 ******************

SYNCH. LOSS SYNCH. LOSS SYNCH. LOSS BEMERKUNGEN BEGRENZT BEGRENZT 0.00000 -0.27940 -1.04941 -0.01213 0.01285 0.03438 0.05581 0.00991 0.00984 0.01689 -0.20663 5.35835 -0.33234 -0.49860 -0.00120 -0.19259 -0.28057 -0.00005 -0.00122 -0-0117 -0.10183 -0.12242 -0-00001 -0.05202 കമ 30.0 IPS 3.7 IPS 8.0 × * **EICHPARAMETER** 1.00000 1.71742 0.19812 0.24381 0.00121 0.00060 0.23628 1.05468 0.00603 0.00121 0.00248 0.00491 0.00987 0.00987 0.00244 0.00244 0.01164 0.02318 0.04636 0.04643 0.04643 0.04649 0.01169 0.00001 0.00002 < ₽ 400.10240. •• F (X) BANDGESCHWINDIGKEIT BEIM VERSUCH : BEIM DIGITALISIEREN KILO-NEWTON-METER KILOGRAMM / METER VERST. Faktor 5.00 5.00 100.00 BEI DER EICHUNG : Bei der messung : 00.00 --> ZEITFAKTOR : 0.00 5.00 5.00 1.00 5.00 0.10 - ABTASTFREQUENZ CA. : 4420. HZ KORR --FAKTOR 2.000 2.000 2.000 0.000.0 2-030 -030 -030 2.060 2.030 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 2.030 METER .030 2.060 - ALLTUCHE: 3.75 - BRUCHMOMENT: 164 - MASSE: 600. K - BEMERKUNGEN: - ANZAHL SAMPLES BEI EICHGROESSE: Wert dim: [KN] [% "] [x.] [, ,] [**] [""] [22] ניאס UMRECHNUNG 0.000 347.420 4.600 1.000 1.000 121.100 127.000 10.000 10.000 0.010 10.000 10.000 10.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 10.000 ZUSAMMENSTELLUNG DER EINZELNEN KANAELE MESSST. NR: BEZ AUF ZEICHNUNG S S ш யய DIGITAL ISIERUNGSPARAMETER: 150 ŝ 91 92 52 23 2 20 Ś 13 15 2 12 16 PCM NR: Φ 91 92 93 NM JU ON O 01100401 •• BALKENPARAMETER B GALN B GALN 000 A/D-WANDLER OM C KAN NR: - ~ 22119 80 010044 3008284 Bild B5.1-2: Informationsblatt PCM - Daten





Bild B5,1-3: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme







Bild B5.1-5: Zeitverläufe der Gelenkreaktion und der Beschleunigung in Einzel-Darstellungen



Bild 5,1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B5.1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten

B5-11



Bild B5.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B5.1-9: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.063 s, Δt = 0.0045 s)





Bild B5,1-10: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0,000 s - 0,063 s, Δt = 0,0045 s)



Bild B5,1-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B5,1-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B5,1-13: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B5.1-14: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B5,1-15: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen (MS 17) und auf der unteren (MS 8) Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

BALKEN B6

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|--------------------------|---------|---------------------|
| vorgespannte Bewehrung | : | Paralleldrahtbündel |
| Vorspanngrad | : | λ = 0.82 |
| Schlaffe Längsbewehrung: | Gehalt: | μ = 0.21 % |
| | Sorte: | IIIa, naturhart |

Dynamische Parameter:

| Masse | : | 600 kg/m' | | | | | | |
|-----------------------------|---|----------------|---|---|--------|-----|---|---|
| Gesamtlänge | : | 8.15 m | | | | | | |
| Aufprallelement | : | : Stossdämpfer | | | | | | |
| Prüfvorgang | : | mehrmalig | | | | | | |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch B6.1 | Н | = | 0.00 | m E | = | 5 |
| | | B6.2 | Н | = | 0.10 | m E | - | 5 |
| | | B6.3 | Н | = | 0.20 | m E | - | 5 |
| | | B6.4 | Н | = | 0.50 г | m E | = | 5 |
| | | B6.5 | Н | = | 0.75 | m E | = | 5 |
| | | . В6.6 | Н | = | 1.00 | m E | = | 5 |
| | | B6.7 | н | = | 1.00 | m E | - | 5 |

Ziel der Versuche:

Der Balken B6 ist mittels Paralleldrahtbündel vorgespannt und weist einen Vorspanngrad von $\lambda = 0.82$ auf. Im Vergleich zu den Balken B4 und B5 mit nur schlaffer Längsbewehrung wurde beim Balken B6 ein möglichst ähnliches Bruchmoment angestrebt. Hauptziel der Versuche ist denn auch der direkte Vergleich des Verformungs- und Bruchverhaltens mit dem Balken B4. Die Fallhöhe wird sukzessive gesteigert, wobei möglichst die gleichen Fallhöhen gewählt werden wie beim Balken B4.

Die Art und Anordnung der verschiedenartigen Messstellen ist ebenfalls ähnlich zu den Balken B4 und B5, wobei allerdings im gleichen Querschnitt z.T. beide Längsbewehrungsstäbe mit einer Dehnmessstelle ausgerüstet sind.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die sieben mit dem Balken B6 durchgeführten Fallversuche ergibt sich eine aufsummierte, totale Fallhöhe von 3.55 m, wobei der Balken während des 7. Versuches durch Reissen der Vorspannbewehrung und der schlaffen Längsbewehrung bei x = 3.20 m zu Bruch ging. (Nach Abschluss des 6. Versuches betrug die maximale plastische Durchbiegung 119 mm. Auch bei den vorgespannten Balken ergibt sich eine lineare Abhängigkeit zwischen der maximalen plastischen Durchbiegung und der Fallhöhe, wobei erst ab einer Fallhöhe von rund H = 0.30 m plastische Verformungen auftreten. Der elastische Verformungsanteil mit maximal 275 mm ist bedeutend. Im Vergleich mit den Balken 84 und B16 ergibt sich auch eine ungefähr lineare Beziehung zwischen der maximalen plastischen Durchbiegung und dem Vorspanngrad.

Die ersten beiden Versuche vermögen das Rissbild nicht zu verändern. Auch im 3. Versuch (B6.3) sind die Rissweiten noch unter 5/100 mm. Erstmals sind auch an der Balkenoberseite Risse erkennbar. Der Versuch B6.4 bringt eine Ausdehnung des Rissbildes. Einzelne Risse sind über den ganzen Balken durchgehend. Die maximale Rissweite beträgt 15/100 mm. Im 5. Versuch
B6.5 wird der Beton der Balkenoberseite erstmals gestaucht (spätere Bruchstelle), eine Tendenz, welche sich im 6. Versuch B6.6 noch deutlicher zeigt. Die maximale Rissweite in diesem Querschnitt beträgt bereits 200/100 mm. In diesem Riss erfolgt dann im 7. Versuch B6.7 der Bruch der gesamten unteren Längsbewehrung, wobei auch die angrenzenden Balkenteile im letzten Versuch noch eine beachtliche Zusatzbeanspruchung erfahren haben, weist doch der Balken nach Abschluss der Versuche zwischen x = 1.80 m und x = 5.40 m neben der Bruchstelle bei x = 3.20 m Rissweiten auf zwischen 50/100 mm und 450/100 mm. Alle Risse entlang des Balkens sind praktisch über die ganze Balkenhöhe durchgehend.

Die Bruchstelle ist praktisch konzentriert auf x = 3.20 m. Seitlich sind nur gerade noch je ein grosser Riss anzutreffen (300/100 mm bzw. 450/100 mm). Der konzentrierte Bruch aller Paralleldrähte bei x = 3.20 m deutet auf einen – mindestens in diesem Bereich – guten Verbund hin. Vergleicht man allerdings die Längenänderung der Vorspanndrähte infolge ihrer initialen Vorspannung und unter Einbezug des übrigen Rissbildes mit den an den beiden Rissufern fehlenden Drahtlängen, muss vermutet werden, dass sich die Drähte auf ihrer ganzen Länge entspannen konnten. Dieser Umstand deutet möglicherweise darauf hin, dass zwar grundsätzlich ein guter Verbund vorhanden war, dieser dann aber während des Bruches der Paralleldrähte praktisch verloren ging. Die schlaff eingelegte, untere Längsbewehrung ist ebenfalls gerissen, nachdem sie noch im 6. Versuch B6.6 an dieser Stelle infolge der starken Rückfederung des Balkens gestaucht wurde. Der Beton der Druckzone lässt sich nach Abschluss der Versuche im Bruchbereich bis auf eine Tiefe von 100 mm leicht loslösen.

Im Aufprallbereich sind trotz intensiver Beanspruchung und allfälliger Schwächungen infolge des dort plazierten festen Ankers keine Schubrisse feststellbar.

Bleibende Dehnungen

Die mittels Deformeter gemessenen mittleren Stauchungen bzw. Dehnungen betragen nach dem 6. Versuch B6.6 rund 2 %o auf der Balkenoberseite bzw. 14 %o auf der unteren Längsbewehrung.

Energieaufnahmevermögen

Die aus den Nivellements-Messungen abgeleiteten Krümmungen konzentrieren sich in erster Linie auf einen Bereich zwischen x = 2.0 m und x = 5.75 m, wobei sich die nach Abschluss der Versuche zu l_{p1} = 3.75 m ergebende plastische Länge erst im Verlaufe der Versuche stufenweise ergab.Die mittlere Krümmung beträgt nach Versuch B6.6 0.012 m⁻¹, das lokale Maximum 0.04 m⁻¹. Bezogen auf die gesamte, zur Verfügung stehende potentielle Energie ist die durch plastische Verformung des Balkens ermöglichte Energieaufnahme gering. Eine Fallhöhe von H = 0.20 m vermag praktisch noch keine plastischen Verformungen zu erzeugen, bei H = 0.50 m beträgt die Energieaufnahme rund 10 %, bei H = 1.00 m rund 20 % und bei H = 1.80 m, wo eine Extrapolation eine Energieaufnahme von rund 40 % ergäbe, tritt bereits Bruch des Balkens ein. Ein Vergleich mit anderen Balken zeigt für konstante Fallhöhen eine lineare Abhängigkeit der Energieaufnahme vom Vorspanngrad.

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Ein Vergleich aller mit den vorgespannten Rechteckbalken durchgeführten Versuche zeigt ebenfalls eine lineare Abhängigkeit der gemessenen Aufprallreaktion in Funktion der Fallhöhe in der Form (H)^{3/5}. Die Gelenkreaktionen wie auch die Beschleunigungen über dem Aufprallpunkt sind für die verschiedenen Fallhöhen von ähnlicher Grösse wie bei den Versuchen mit dem Balken B4.

Dehnungsmessungen während der Versuche

Die insgesamt 19 Dehnmessstellen entlang des Balkens bestätigen das ausgeprägte elastische Verhalten des Balkens in den einzelnen Versuchen. Die gemessenen Extremalwerte betragen

86-2

für Fallhöhen zwischen H = 0.20 m und H = 1.0 m auf der unteren Längsbewehrung zwischen ε = 3 %o und 30 %o, auf der oberen Längsbewehrung zwischen ε = 0.7 %o und 1.7 %o. Dehnungsmessungen auf 2 verschiedenen Längsbewehrungsstäben im selben Balkenquerschnitt ergeben einen praktisch analogen zeitlichen Verlauf.

Dehngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung erreichten Dehngeschwindigkeiten liegen zwischen $\varepsilon = 0.01 \text{ s}^{-1}$ und $\varepsilon = 0.4 \text{ s}^{-1}$, in der oberen Längsbewehrung werden Werte von $\varepsilon = 0.02$ bis $\varepsilon = 4.0 \text{ s}^{-1}$ (B6.6) berechnet. Die hohen Dehngeschwindigkeiten auf der oberen Längsbewehrung sind vermutlich bedingt durch plötzlich sich öffnende Risse auf der Balkenoberseite im Gelenkbereich (Zugzone infolge wellenförmiger Beanspruchung).

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in den Ausschwingversuchen ermittelte Eigenfrequenz des Balkens sinkt im Verlaufe der zunehmenden Beanspruchung und infolge der in jedem Versuch ausgeprägteren Rissbildung von f = 5.77 Hz auf f = 2.80 Hz nach dem 6. Versuch B6.6. Der gleichzeitig aus diesen Versuchen ermittelte Dämpfungskoeffizient steigt von $\xi = 0.014$ vor Beginn der Versuche auf $\xi = 0.031$ nach Versuch B6.2 und fällt dann wiederum leicht ab auf $\xi = 0.021$, um schliesslich vor dem letzten Versuch nochmals auf $\xi = 0.030$ anzusteigen. Die aus den PCM-Aufzeichnungen, d.h. aus der Auswertung von Dehnungsverläufen und dem Durchbiegungsverlauf in Balkenmitte erhaltenen Dämpfungskoeffizienten ergeben durchwegs leicht höhere Werte, wobei – falls nur die erste Schwingung nach dem Aufprall betrachtet wird – sogar Dämpfungskoeffizienten zwischen $\xi = 0.10$ und $\xi = 0.12$ erreicht werden.



Bild B6.0-1: Bewehrungs- und Messstellenplan



Vor Versuch B6.1



Nach Versuch B6.1 , Fallhöhe H = 0.00 m



Nach Versuch B6.2 , Fallhöhe H = 0.10 m



Nach Versuch B6.3 , Fallhöhe H = 0.20 m

Bild B6.0-2: Uebersichsfotos vor Versuch B6.1 und nach den Versuchen B6.1, B6.2 und B6.3



Nach Versuch B6.4 , Fallhöhe H = 0.50 m



Nach Versuch B6.5 , Fallhöhe H = 0.75 m



Nach Versuch B6.6 , Fallhöhe H = 1.00 m



Nach Versuch B6.7 , Fallhöhe H = 1.00 m

Bild B6.0-3: Uebersichtsfotos nach den Versuchen B6.4 bis B6.7



Vorderseite, x = 3.20 m Bereich der grössten Beanspruchung



Vorder- und Oberseite, x = 3.20 m Bleiplatten entfernt



Rückseite, x = 3.20 m Bleiplatten entfernt



Bruchfläche und Rückseite des rechten Balkenteils (Seite Gelenk), Spannglied und untere Längsbewehrung gerissen, obere Längsbewehrung durchgetrennt.



Rechte Bruchfläche Gerissene Drähte des Spanngliedes



Linke Bruchfläche

Bild B6.0-4: Detailaufnahmen nach den Versuchen



Bild B6.0-5: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für die Versuche B6.3 bis B6.6



Bild B6.0-6: Biegelinien und Krümmungsverläufe aus den Nivellements - Messungen für die Versuche B6.2 bis B6.7

| BALKENPARAMETER : | | ALLHOEHE; Suchmoment; ASSE; Emerkungen; | 0. 176 600. EICHU | METER Kilo-Newton-Meter Kilogramm / Meter Ng siehe datenblatt |
|-----------------------------|--------|--|----------------------------|--|
| DIGITALISTERUNGSPARAMETER: | A A | VZAHL SAMPLE 3tastfrequen | S BEL BEL IZ CA. | DER EICHUNG : 400- Der Messung : 10240. : 4420. Hz |
| | ί Γ | A NDGE SCHWIND | I GK E I | T BEIM VERSUCH : 30.0 IPS BEIM DIGITALISIEREN : 3.7 IPS > ZEITFAKTOR : 8.0 |
| ZUSAMMENSTELLUNG DER EINZEL | N EN | KANAELE | | |

| ***** | | : | | | | ****** | | ******* | ******** | ********* | ******** | |
|-------------------|--------------|------------|--------------------|---|------------------|------------------|--|------------------|------------------|---|------------|------------------------------------|
| A / D - 4A | NDLE | æ | T I AUF | 2EICHN | DNUG | I I UMREC | SHNUNG | | | T T T T T T T T T T T T T T T T T T T | , prof (** | I BEMERKUNGEN |
| KAN Nr: | 6 A] E | ZΣ | I PCM | XES NR: | SST. BEZ | I BERCHO | SROESSE: DIM: | KORR - Faktor | VERST. FAKTOR | I F (X) = - A * X | <u>م</u> م | |
| **** | . 0 | * 0 | ***** I I 91 | * * * * | * * * * | | •••••••••••••••••••••••••••••••••••••• | | | | | I SYNCH, LOSS 1 |
| - - 0: | 00 | 00 | 1 93 1 93 | 26 26 | s s | н 100- 10- | | 0-0-0 | 00.0 | 1.00000 | 00000 | I STNCH. LUSS 2 I SYNCH. LOSS 3 |
| 80 | 0 | 0 | | SŪ | u. | I 347. | -420 EKN3 | 2.000 | 0.20 | I 0.06857 | 0.27410 | |
| ۰ د | c c | oc | ~ ~ I I | 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 5 | L. < | I 159 | -550 EKN] -600 E 63 | 2.000 2.0000 | 00 7 | I 0.03174 I 0.02016 | -0.05772 | L EV.LM PUS. HEK. BEGREN [|
| 1 | 0 | 0 | - T | 2 | ш | 1 | C00 CX 1 | 2.060 | 0-20 | 1 0.00019 | -0.00032 | F ⁻¹ |
| 25 | 00 | 00 | | | աս | I 4072 | ["%] 000- | 2.060 | 0.20 | I 0.10495 | -0.10784 | |
| 4 | 00 | o m | | 54 | . 3 | I 262. | TAO EMMJ | 2.000 | 1.00 | 1 0.06396 | -0-06827 | 1 |
| 15 | 0 | Ð | 1 8 - | 17 | ш | - - | C.%3 000. | 2.060 | 0.20 | r 0.00019 | -0.00035 | 1 |
| 1 6 | c | c | 6 | • | W | | 5-X3 000- | 2-060 | 0-10 | I 0.00010 | -0-00006 | |
| 17 | a | : m | 1 10 | 19 | :uu | - | 000 EX.3 | 2.060 | 0.10 | I 0.00001 | 0.00001 | Ī |
| 18 | 0 | c | 11 I | m | ш | I I | -000 EX-3 | 2-030 | 0.20 | | 6/000-0 | 1 |
| 6 C | c) c | c c | 12 | vr n | և. Ա | | | 2.030 | 0.50 | T 0.00049 | 0.00252 | |
| 2 | 00 | 0 | 14 14 | • | чu | | | 2.030 | 0.50 | 1 0.00049 | 0.00245 | |
| 22 | D | 0 | I 15 | 16 | Ψ | 1 | .000 CX.3 | 2.030 | 0.50 | I 0.00048 | -0-00048 | 1 |
| 23 | c | 0 | 16 | 1 . | u: | – – | .000 [%.] | 2.030 | 0.20 | I 0.00020 | 8<000.0 | I |
| 54 | м | r | I 17 | 4 | ιų | 1 10. | .000 E%.J | 2.060 | 1.00 | I 0-01157 | -0.10536 | |
| 25 | M | ~ • | 1 18 1 18 | ~ • | ا ھي | 1 | -000 FX-1 | 2.050 | 0.00 | I 0.01159 | -0.06220 | 1 |
| 0 0 | ~ M | ~ r | δr 1 | - ~ | ւս | | | | | 1 0.1161 | -0-0-0- | |
| 80 | n M | ~ ~ | 1 21 |) œ | л Ша | I OF | C XJ 000 | 2.060 | 1.00 | I 0.01165 | -0-06571 | 1 |
| 29 | m | ~ | I 22 | 10 | ш | I 10. | 000 5%.3 | 2.060 | 1.00 | I 0.01165 | -0.05494 | I |
| 30 | M | M | I 23 | 12 | ш I | I 10 | -000 CX-3 | 2.060 | 1.00 | | -0-06065 | I |
| м 1 | M | ۲ | ~ | • | • | • | | | | | | |

Bild B6.1-1: Informationsblatt PCM - Daten

VERSUCH B6.1



Bild B6.1-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion



Bild B6.1-3: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeiten





Bild B6.1-4: Zeitverläufe der beiden Aufprallreaktionen in gemeinsamer Darstellung



Bild B6.1-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B6.1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten

.



Bild 6.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.1-9: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.1-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.1-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Langsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.1-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung im gleichen Balkenquerschnitt

÷

VERSUCH B6.2

Im Versuch B6.2, ausgeführt mit einer Fallhöhe von H = 0.10 m, bleibt der Balken im elastischen Bereich. Die nivellierte Endlage entspricht vollkommen der Ausgangslage vor dem Versuch. Der Balken ist immer noch praktisch ungerissen, es haben sich gegenüber dem Ausgangszustand keine weiteren Risse gebildet. Dies wird auch aus dem Ausschwingversuch ersichtlich. Die Frequenz beträgt f = 5.71 Hz gegenüber f = 5.74 Hz vor dem Fallversuch B6.2. Die gemessenen maximalen Dehnungen betragen auf der unteren Längsbewehrung rund 2 %o, auf der oberen Längsbewehrung rund 0.4 %o. Die maximale Aufprallreaktion fügt sich gut in die lineare Beziehung zwischen Aufprallreaktion und Fallhöhe (H^{3/5}) ein. Die Uebereinstimmung der Aufprallreaktionen - gemessen in der Kalotte des Stossdämpfers bzw. im Dreibein darunter - ist gut. Das Maximum wird nach 0.04 % erreicht.



Bild B6.3-1: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion, Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B6.3-2: Zeitverläufe der Aufprallreaktionen in gemeinsamer Darstellung



Bild B6.3-3: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.3-4: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B6.3-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten







Bild B6.3-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.3-8: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.050 s - 0.136 s, Δt = 0.006 s)



Bild B6.3-9: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.050 s - 0.136 s, Δt = 0.006 s)

.



Bild B6.3-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.3-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.3-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung im gleichen Balkenquerschnitt

÷

VERSUCH B6,4

Der Versuch B6.4, ausgeführt mit einer Fallhöhe von H = 0.50 m, erbringt für den Balken gegenüber dem Versuch B6.3 eine deutliche Zusatzbeanspruchung. Die zusätzliche, maximale plastische Durchbiegung beträgt 15 mm. Das Rissbild ist im Mittelteil des Balkens deutlich ausgebildet. Auch am oberen Balkenrand sind in diesem Bereich bereits viele Risse ausgebildet. Einige Risse sind bereits über die ganze Balkenhöhe durchgehend. Die maximale Rissweite beträgt am unteren Balkenrand 15/100 mm. Die maximal gemessene Dehnung beträgt auf der unteren Längsbewehrung 15 %o (bei x = 3.0 m), auf der oberen Längsbewehrung 2.5 %o.

Die maximale Aufprallreaktion fügt sich gut in die lineare Beziehung zwischen Aufprallreaktion und Fallhöhe (H^{3/5}) ein. Die Abweichung zwischen den Aufprallreaktionen, gemessen in der Kalotte bzw. im Dreibein, beträgt rund 10 %. Das Maximum der Aufprallreaktion wird nach 0.02 s erreicht.

Die plastische Länge beträgt bereits $l_{pl} = 2.50$ m, die mittlere Krümmung in diesem Bereich erreicht e" = 0.004 m⁻¹. Die Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung beträgt 8.6 % und fügt sich damit gut ein in eine praktisch lineare Beziehung zwischen Energieaufnahme und Fallhöhe.

Die erste Eigenfrequenz von f = 5.08 Hz vor dem Versuch ist auf f = 3.49 Hz nach dem Versuch gesunken. Der ermittelte Dämpfungskoeffizient beträgt ξ = 0.026.

VERSUCH B6.5



Bild B6.5-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B6.5



Bild B6.5-2: Zeitverläufe für Gelenkreaktion, Beschleunigung im Aufprallpunkt, Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B6.5-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen





Bild B6.5-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.5-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B6.5-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.5-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6,5-8: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6,5-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung im gleichen Balkenquerschnitt





Bild B6.5-10: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.050 s - 0.135 s, Δt = 0.006 s)



Bild B6.5-11: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.050 s - 0.135 s, Δt = 0.006 s)





Bild B6.5-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.5-13: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.6-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B6.6



Bild B6.6-2: Zeitverläufe für Aufprall- und Gelenkreaktion sowie für Beschleunigung im Aufprallpunkt



Bild B6.6-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen







Bild B6.6-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.6-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.6-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.6-7: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.0916 s - 0.1771 s, Δt = 0.0061 s)



Bild B6.6-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung im gleichen Balkenquerschnitt





Bild B6.6-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.6-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten


Bild B6.7-1: Biegelinie aus den Nivellements - Messungen für Versuch B6.7 (Spannglied gebrochen)



Bild B6.7-2: Zeitverläufe für Gelenkreaktion, Beschleunigung im Aufprallpunkt, Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B6.7-3: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen





Bild B6.7-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B6.7-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.7-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.7-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B6.7-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung im gleichen Balkenpunkt



Bild B6.7-9: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.090 s - 0.176 s, Δt = 0.0061 s)



Bild B6.7-10: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.090 s - 0.176 s, Δt = 0.0061 s)



Bild B6.7-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B6.7-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

BALKEN B7

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | Plattenbalken |
|-----------------------|---|-----------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 0.20 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |

Dynamische Parameter:

| Masse | : | 300 kg/m' | | |
|-----------------------------|---|--------------|----------|-------|
| Gesamtlänge | : | 8.17 m | | |
| Aufprallelement | : | Stossdämpfer | | |
| Prüfvorgang | : | mehrmalig | | |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch B7.1 | H = 0.00 | E = 5 |
| | | B7.2 | H = 0.10 | E = 5 |
| | | B7.3 | H = 0.20 | E = 5 |
| | | 87.4 | H = 0.50 | E = 5 |
| | | 87.5 | H = 1.25 | E = 5 |
| | | B7.6 | H = 2.30 | E = 5 |
| | | B7.7 | H = 1.70 | E = 5 |

Ziel der Versuche:

Der Plattenbalken 87 weist ungefähr dasselbe plastische Moment und dieselbe Masse von 300 kg/m' auf wie die Balken 82 und 83 mit Rechteckquerschnitt. Die Versuche 87.1 bis 87.7 ermöglichen im direkten Vergleich mit den beiden Rechteckbalken eine Beurteilung des Parameters Querschnittsform. Die Festlegung der Bewehrung erfolgte im Aufprallbereich unter Zugrundelegung einer maximalen Aufprallreaktion von 350 kN (Sicherheit s = 1.0). Dadurch sollte ein vorzeitiger Schubbruch im Aufprallbereich verhindert werden und ein Biegebruch angestrebt werden.

Die Anordnung der zahlreichen Messstellen ist ähnlich wie bei den Balken B2 und B3. Zur Untersuchung des Verhaltens der Platte sind im Aufprallquerschnitt zwei Beschleunigungsgeber angeordnet, der eine direkt über dem Aufprallpunkt in der Balkenmittelebene, der andere am Plattenrand. Im weiteren sind Dehnmessstreifen auf der unteren und oberen Plattenlängsbewehrung sowie auf der Schubbewehrung im Aufprallbereich aufgeklebt.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die sieben mit dem Balken B7 durchgeführten Fallversuche ergibt sich eine aufsummierte, totale Fallhöhe von 6.05 m, wobei die maximale,plastische Durchbiegung nach Abschluss aller Versuche 909 mm beträgt. Mit Ausnahme von Versuch B7.7 resultiert wiederum eine lineare Abhängigkeit zwischen maximaler plastischer Durchbiegung und der Fallhöhe. Im Vergleich zu den entsprechenden Versuchen mit dem Balken B2 ergeben sich durchwegs rund 20 mm kleinere plastische Durchbiegungen. Der Versuch B7.7, ausgeführt mit einer gegenüber Versuch B7.6 um 0.60 m reduzierten Fallhöhe, ergibt einen um rund 50 mm tieferen Wert als aufgrund der linearen Beziehung zu erwarten war. Dieses Phänomen der kleineren Durchbiegungen in Versuchen mit gegenüber dem vorangehenden Versuch reduzierter oder gleichbleibender Fallhöhe kann auch bei anderen Balken beobachtet werden (z.B. Balken B2, B8, B14).

Der Balken B7 ist bereits vor dem ersten Versuch B7.1 deutlich gerissen. Der Rissabstand richtet sich weitgehend nach dem Bügelabstand und beträgt rund 10 cm.

Die ersten beiden Versuche vermögen an diesem Rissbild wenig zu ändern. Im 3. Versuch B7.3 stossen die Risse erstmals in die Platte vor. Nach dem 4. Versuch sind auf der Unterseite der Platte bereits Rissweiten bis zu 70/100 mm zu erkennen, am unteren Rand des Steges werden maximal 180/100 mm gemessen. Im 6. Versuch beginnen sich die einzelnen Risse wieder zu verästeln. Zudem ist der Beton bei x = 3.70 m erstmals leicht gestaucht. Die maximale Rissweite am unteren Rand des Steges beträgt 400/100 mm und erhöht sich im 7. Versuch B7.7 auf maximal 500/100 mm.

Nach Abschluss der Versuche ist der Balken zwischen x = 2.40 m und x = 6.50 m gleichmässig und sehr stark gekrümmt. Der Beton ist auf der Plattenoberseite an mehreren Orten gestaucht, speziell bei x = 3.70 m, wo eine Schicht von rund 10 mm Stärke von Hand losgelöst werden kann. Die Resttragfähigkeit des Balkens hat infolge dieser Schwächung jedoch nur unwesentlich abgenommen (Reduktion von 75 kNm auf 70 kNm).

Im Aufprallbereich sind trotz nomineller Schubspannungen von über 5 N/mm² keine ausgeprägten Schubrisse festzustellen.

Bleibende Dehnungen

Bereits nach dem 5. Versuch B7.5 wurde das Maximum der messbaren mittleren Stahldehnung von 24 %o erreicht. Nach dem 7. Versuch B7.7 lag diese Dehnung zwischen x = 2.50 m und x = 7.50 m ausserhalb des Messbereiches. Auf der Balkenoberseite wurden Betonstauchungen von maximal 6 %o gemessen.

Energieaufnahmevermögen

Die aus den Nivellements-Messungen abgeleiteten Krümmungen konzentrieren sich auf den Bereich zwischen x = 2.40 m und x = 6.50. Die mittlere Krümmung beträgt ungefähr 0.13 m⁻¹ mit einem örtlichen Maximum von 0.30 m⁻¹. Die Energieaufnahme des Balkens infolge plastischer Verformung ist gegenüber dem Balken B2 bei gleicher Fallhöhe stets rund 5 % kleiner. Bei der grössten Fallhöhe von H = 2.30 m (Versuch B7.6) beträgt die Energieaufnahme 51 %.

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Die Aufprallreaktionen sind im Vergleich zu den entsprechenden Versuchen mit dem Balken praktisch durchwegs etwas kleiner. Die im Stossdämpfer aufgenommene Energie variiert je nach Fallhöhe zwischen 30 % und 80 %. Die am Plattenrand gemessene Spitzenbeschleunigung ist stets kleiner (bis zu 35 %) als direkt über dem Aufprallpunkt.

Dehnungsmessungen während der Versuche

Die zahlreichen Dehnmessstellen auf der Bewehrung zeigen in den ersten Versuchen ein sehr ausgeprägtes Ausschwingen. Vergleicht man die Dehnungen über die Balkenhöhe, bleiben die Querschnitte mit wenigen Ausnahmen praktisch eben.

Dehngeschwindigkeiten

Die in der unteren Längsbewehrung erreichten Dehngeschwindigkeiten liegen zwischen 0.01 und 1.50 s⁻¹, in der oberen Längsbewehrung zwischen 0.01 und 0.8 s⁻¹ sowie auf dem Beton zwischen 0.01 und 0.05 s⁻¹.

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die Eigenfrequenz des Balkens sinkt kontinuierlich von f = 4.90 Hz auf f = 3.12 Hz. Der Dämpfungskoeffizient steigt von ξ = 0.027 auf ξ = 0.05 um dann wieder abzufallen auf ξ = 0.02. Die aus den PCM-Aufzeichnungen erhaltenen Werte liegen wiederum höher. Betrachtet man nur gerade den 1. Schwingungszyklus nach dem Aufprall, werden Werte von bis zu ξ = 0.15 errechnet.

87-2

BALKEN B7

BEWEHRUNGSPLAN

















ohne Angobe 53, 56, 57 52, 54

Kraftmessdose Beschleunigungsaufn. Wegaufnehmer Deformeter 3,4,6-11,13-15,17-19 DMS ouf Stahl DMS auf Beton AEUSSERE MESSSTELLEN (MS)

12, 16 50, 55

ę

Symbol Nummer der MS Bezeichnung

INNERE MESSSTELLEN (MS)



Bild B7.0-lb: Bewehrungsplan



Nach Versuch B7.1 , Fallhöhe H = 0.00 m $\,$



Nach Versuch B7.2 , Fallhöhe H = 0.10 m



Nach Versuch B7.3 , Fallhöhe H = 0.20 m



Nach Versuch B7.4 , Fallhöhe H = 0.50 m $\,$

Bild B7.0-2: Uebersichtsfotos nach den Versuchen B7.1 bis B7.4





Nach Versuch B7.5 , Fallhöhe H = 1.25 m



Nach Versuch B7.6 , Fallhöhe H = 2.30 m



Nach Versuch B7.7 , Fallhöhe H = 1.70 m $\,$



Ausgebauter Zustand , Rückseite

Bild B7.0-3: Uebersichtsfotos nach den Versuchen B7.5 bis B7.7



Vorderseite, x = 2.90 - 4.50 m Bereich der grössten Beanspruchung ungefähr in Balkenmitte



Draufsicht, x = 3.50 - 4.50 m Zustand nach Versuch B7.6



Draufsicht, x = 3.00 - 4.40 m Zustand nach Versuch B7.7



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone des Balkens

Bild B7.0-4: Detailaufnahmen nach den Versuchen



Bild B7.0-5: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für die Versuche B7.4 bis B7.7



Bild B7.0-6: Biegelinien und Krümmungsverläufe aus den Nivellements - Messungen für die Versuche B7.3 bis B7.7

в7-8

BALKEN 7 VERSUCH 1 ******************

 FALLHOEHE: <u>0</u>.0 METER
BRUCHMOMENT: 75 KILO-NEWTON-METER
MASSE: 300 KILOGRAMM / METER
BEMERKUNGEN: EICHUNG SIEHE DATENBLATT BALKENPARAMETER :

400-10496 - ANZAHL SAMPLES BEI DER EICHUNG : Bei der messung : - Abtastfrequenz ca. : 4420. Hz DIGITALISIERUNGSPARAMETER:

BANDGESCHWINDIGKEIT BEIM VERSUCH : BEIM DIGITALISIEREN : --> ZEITFAKTOR : a

30.0 IPS 3.7 IPS 8.0

| ZUSAMM | ENST | ELLU | NG DEF | K EIN | ZELNE | × | ANAELE | | | | | ****************** |
|-----------------------|---|----------------------------|---------------|----------------|-----------------|--------------|--|----------------|------------------|--|------------|------------------------------------|
| ****** A/D-WA | **** NDf: = | * ''' '' * ''' * ''' | ***** AUF2 | ***** | * * * * NUNG | * 11 11 | ************************************** | | | LE LCHPARAMETER | | BEMERKUNGEN |
| KAN Ran | E AI | ныны 2 5 | P C # | M M M | SST. BEZ | | EICHGROESSE: Wert dim: | KORR Faktor | VERST. FAKTOR | T F(X) = A * X | со со + | |
| **** | * = = = = = = = = = = = = = = = = = = = | * " II * * * 0 | ***** | **** | **** S | * 11 14 | *************** | ******** | ********* | ************************************** | | |
| - 0 | c 0 | и н 0 о | 26 26 | 92 93 | ŝ | пн | 0.000 F | 0.000 | 00.00 | 1.00000 | | C SYNCH. LUSS 2 C SYNCH. LOSS 3 |
| ø | 0 | нн 0 | 4 | 50 | L. | чы | 347.420 [KN] | 2.000 | 0.10 | I I 0.03421 | 0.17172 | |
| 6 | 0 | 0 | 21 | 55 | L | H, | 159.550 EKN3 | 2.000 | 0.10 | I 0.01587 | -0.01853 1 | |
| <u> </u> | c c | | r) 4 | 0 r 0 r | < < | | 4.600 C GJ | 2.000 | 00.4 | I 0.00975 | -0.01919 | |
| | C | - H | ŝ | 57 | • | н | 0.270 E G1 | 2.000 | 10.00 | 0.0486 | -0.00363 | |
| 1 3 | • • | | -01 | 52 | 38 J | ••• • | 121.000 EMMJ | 2.000 | | I 0.23674 | -0.16480 1 | |
| - 1 - 1 | - 0 | - 1 | - 60 | 12 | в Ш. | - H | 1.000 [X.] | 2.140 | 0.50 | I 0.00046 | -0-00044 | |
| 16 | c | | G | ر س | L. | н п | 1.000 Ex.J | 2.060 | 0.10 | 1 1 0.00010 | 0.00010 | |
| 17 | . 0 | | 10 | 19 | ω ε | - | 1.000 EX.J | 2.060 | 0.10 | I 0.00002 | -0.00002 | |
| 18 | 0 | | =; | ► • | ш ч | H. | 1.000 [x.] | 2.030 | 0.20 | | 0.00036 | |
| 610 | - - c | | | | 4 1. | | 1.000 LZ.J | 2.030 | 0-20 | | 0.00020 | |
| 25 | 00 | - H | 4 | 15 | u uu | • •• | 1.000 EX.3 | 2.030 | 0.20 | 1 0.00020 | 0.00003 | |
| 22 | 00 | 00 | 15 | 994 | 1 4 | | 0.000 [] | 0.000 | 0.00 | T 0.00048 | 0-00118 | |
| 3 | 5 | • •• | - | 2 | J | • • | | | | | | |
| 24 | m r | н н м н | 17 | ~O 0 | ω ι | | 10.000 FX.J | 2.060 2.060 | 0-20 | | -0.01851 | |
| 0 % | 0 r | | | 0.01 | u u. | - | 10-000 EZ-1 | 2.060 | 0.20 | I 0.00232 | 02600-0- | |
| 27 | ŝ | - m | 50 | 14 | ш | | 10.000 EX.J | 2.060 | n.20 | I 0.00232 | -0-00405 | |
| 28 | m | 1 | 21 | 12 | ш і • | | 10.000 [%.] | 2.060 | 0.20 | | -0.01367 | |
| 6 C M | mc | н н м с | 22 | 00 0 | ш (| | 10.000 L×.1 | | | | 000000 | |
| 31 | | - H - O | 50 | 66 | | | 6-000 [] | 0.000 | 00.0 | I 0.00000 | 0.0000 | |

VERSUCH B7.1



Bild B7.1-2: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B7.1-3: Zeitverläufe der Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B7.1-4: Zeitverläufe der Gelenkreaktion und der Beschleunigungen in Einzel-Darstellungen



Bild B7.1-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und -querschnitten



Bild B7,1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in einem Balkenquerschnitt

DEHNUNGEN CX+3

Z

큞

0.0 -

5

. .

2.8

N.5

ي 10 ā

12

큟

=

:

ZEIT

[S]



Bild B7.1-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

N.5

ى



Bild B7.1-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

;



Bild B7.2-1: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B7.2-2: Zeitverläufe für Gelenkreaktion und Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B7.2-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzel-Darstellungen



Bild B7.2-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



. 200

Bild B7.2-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und -querschnitten

DEHNUNGEN [X./S]

0.200 9,200 l

0.200



Bild B7,2-6: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in einem Balkenquerschnitt



Bild B7.2-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7.2-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7.3-1: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B7.3-2: Zeitverläufe für Gelenkreaktion und Durchbiegung in Balkenmitte und dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B7.3-3: Zeitverläufe der Beschleunigungen in Einzeldarstellungen



Bild B7.3-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.3-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und -querschnitten



Bild B7.3-6: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in einem Balkenquerschnitt



NS . MS 18

0.24

HS 18

0.20



2

2

9

CX./S]

Bild B7,3-7: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7.3-8: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

3

ğ

[%"/S] 2

VERSUCH B7.4



Bild B7.4-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B7.4



Bild B7.4-2: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B7.4-3: Zeitverläufe für Gelenkreaktion, Durchbiegung in Balkenmitte und Beschleunigungen



Bild B7.4-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7,4-5: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und -querschnitten



Bild B7.4-6: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und des Betons in einem Balkenquerschnitt





Bild B7.4-7: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.0000 s - 0.1194 s, Δt = 0.0075 s)



Bild B7.4-8: Verlauf der Dehnungen in einem Balkenquerschnitt zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.0000 s - 0.1194 s, Δt = 0.0075 s)





Bild B7.4-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7.4-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B7.5



Bild B7.5-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen Versuch B7.5



Bild B7.5-2: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme

-

1



Bild B7,5-3: Zeitverläufe für Gelenkreaktion und Durchbiegung in Balkenmitte und daraus abgeleitete Geschwindigkeit



Bild B7,5-4: Zeitverläufe der Beschleunigungen


Bild B7.5-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.5-6: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und Querschnitten



Bild B7.5-7: Zeitverläufe der Dehnungen der Längsbewehrung und auf dem Beton in einem Balkenquerschnitt



Bild B7.5-8: Verlauf der Dehnungen in einem Balkenquerschnitt zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.142 s, Δt = 0.0075 s)



Bild B7.5-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7,5-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B7.6



Bild B7.6-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B7.6



Bild B7.6-2: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen



Bild B7.6-3: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B7.6-4: Zeitverläufe für Gelenkreaktion und Beschleunigungen



Bild B7.6-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.6-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.6-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und -querschnitten



Bild B7,6-8: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.1419 s, Δt = 0.0075 s)





Bild B7,6-9: Verlauf der Dehnungen in einem Balkenquerschnitt zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.1419 s, Δt = 0.0075 s)



Bild B7.6-10: Verlauf der Dehnungen in einem Balkenquerschnitt zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.1419 s, Δt = 0.0075 s)



Bild B7,6-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7.6-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B7.7



Bild B7.7-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B7.7



Bild B7,7-2: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B7.7-3: Zeitverläufe für Gelenkreaktion und Beschleunigungen



Bild B7.7-4: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B7.7-5: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B7.7-6: Verlauf der Dehnungen entlang der unteren Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.1419 s, Δt = 0.0075 s)



Bild B7.7-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton in einzelnen Balkenpunkten und -querschnitten



Bild B7.7-8: Verlauf der Dehnungen in einem Balkenquerschnitt zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.1419 s, Δt = 0.0075 s)





Bild B7.7-9: Verlauf der Dehnungen in einem Balkenquerschnitt zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.000 s - 0.1419 s, Δt = 0.0075 s)



Bild B7.7-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B7.7-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf dem Beton und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

BALKEN B8

Widerstandsparameter:

| Querschnitt | : | rechteckig |
|-----------------------|---|-----------------|
| Längsbewehrungsgehalt | : | 1.07 % |
| Stahlsorte | : | IIIa, naturhart |

Dynamische Parameter:

| Masse | : | 300 bzw. 600 kg/m' |
|-----------------------------|---|-----------------------------|
| Gesamtlänge | : | 8.15 m |
| Aufprallelement | : | Stossdämpfer |
| Prüfvorgang | : | mehrmalig |
| Fallhöhen H, Einstellzahl E | : | Versuch 88.1 H = 3.75 E = 5 |
| | | B8.2 H = 1.875 E = 5 |
| | | B8.3 H = 0.75 E = 5 |

Ziel der Versuche:

Der Balken B8 ist analog ausgebildet wie die Balken B5 und ~ mit Ausnahme der Schubbewehrung – Balken B4, wobei im 1. Versuch B8.1 keine Zusatzmasse aufgebracht wird. Im 2. Versuch wird der Balken mit verdoppelter Masse aus halber Höhe fallengelassen und weist somit die gleiche potentielle Ausgangsenergie auf wie der Versuch B8.1. Es interessiert das Verformungsverhalten bei gleicher Ausgangsenergie, aber unterschiedlicher Aufprallenergie.

Die Art und Anordnung der Messstellen ist analog zu Balken B5.

Resultate:

Verformungsverhalten, Rissbild

Ueber die drei mit dem Balken B8 durchgeführten Versuche ergibt sich eine aufsummierte, totale Fallhöhe von H = 6.375 m, wobei die maximale plastische Durchbiegung nach Abschluss aller Versuche 789 mm beträgt. Die in den Versuchen B8.2 und B8.3 erzielten Verformungen sind rund 100 mm grösser als die Werte vergleichbarer Versuche mit dem Balken B4. Dies kann daher rühren, dass der Balken im Versuch B8.1 lokal (bei x = 3.60 m) bereits sehr stark beansprucht wurde, und sich die Verformungen in den nachfolgenden Versuchen in diese Störungszone konzentrierten. An dieser Stelle ist die obere Längsbewehrung bereits leicht ausgeknickt und der Beton bis in eine Tiefe von 40 mm stark gestaucht.

Während vor Beginn der Versuche der Balken praktisch rissfrei war, hat sich das Rissbild im Versuch B8.1 bereits vollständig ausgebildet. In der unteren Balkenhälfte tritt entlang des gesamten Balkens wiederum eine Auffächerung der Risse ein. Besonders ausgeprägt ist diese Erscheinung auf der Höhe der unteren Längsbewehrung. Die obere Längsbewehrung ist bei x = 3.60 m bereits leicht gestaucht. Nach dem 2. Versuch B8.2 ist die Betondruckzone bei x = 3.60 m bis auf eine Tiefe von 100 mm geschwächt. In den angrenzenden Balkenteilen haben sich die Rissweiten stark vergrössert. Die Resttragfähigkeit des Balkens dürfte infolge dieser Schwächung auf rund 90 kNm abgesunken sein.

Nach dem 3. Versuch B8.3 ist die Betondruckzone bis auf eine Tiefe von 135 mm geschwächt. Praktisch die gesamte Verformung hat sich in die vorgegebene, geschwächte Zone konzentriert. Die Stäbe der oberen Längsbewehrung sind gestaucht, entlang der unteren Längsbewehrung ist der Beton stückweise ausgebrochen. Der Beton ist auf der Balkenoberseite zwischen x = 2.40 m und x = 6.30 m lokal gestaucht. Die Resttragfähigkeit ist infolge der zusätzlichen Schwächung auf rund 70 kNm gesunken.

Im Aufprallbereich sind nach dem 1. Versuch B8.1 deutliche Schubrisse mit bis zu 10/100 mm Rissweite aufgetreten. Im 2. Versuch B8.2 weiten sich diese Risse auf maximal 20/100 mm aus.

Bleibende Dehnungen

Die mittels Deformeter gemessenen, mittleren Stauchungen und Dehnungen betragen im Bereiche von x = 2.50 m bis x = 6.50 m auf dem Beton rund 4 %o bzw. rund 15 %o auf der unteren Längsbewehrung. Im Bereich der grössten Beanspruchung (bei x = 3.60 m) übersteigen die Messwerte nach Abschluss der Versuche den möglichen Messbereich von rund 6 %o bzw. 25 %o.

Energieaufnahmevermögen

Die aus den Nivellements-Messungen abgeleiteten Krümmungsverläufe konzentrieren sich für den 2. und 3. Versuch (B8.2 und B8.3) in erster Linie auf den Bereich der grössten Zerstörungen (x = 3.00 - 4.00 m) mit einem lokalen Maximum von 0.30 m⁻¹ bzw. 0.13 m⁻¹, während für den 1. Versuch B8.1 ein gleichmässigerer Krümmungsverlauf mit einem Mittelwert von 0.04 m⁻¹ und einem Maximum von 0.10 m⁻¹ resultieren. Die plastische Länge beträgt 1_{pl} = 4.0 m. Bezogen auf die gesamte, zur Verfügung stehende potentielle Energie ergibt sich für den Versuch B8.1 ohne Zusatzmasse eine Energieaufnahme von rund 53 %. Dieser Wert passt gut in eine lineare Abhängigkeit zwischer Energieaufnahme und Längsbewehrungsgehalt. Die beiden weiteren Versuche haben ebenfalls Werte über 50 % ergeben. Sie stehen damit über den vergleichbaren Werten von Balken B4. Dies dürfte mit der wesentlich fortgeschrittenen lokalen Zerstörung des Balken B8 zusammenhängen, die ein exaktes Berechnen des noch vorhandenen plastischen Momentes als Grundlage zur Ermittlung der Energieaufnahme stark erschwert.

Aufprall- und Gelenkreaktion, Beschleunigungen

Die Versuche B8.2 und B8.3 passen sich gut in die durch die Versuche mit den Balken B4 und B5 vorgegebene lineare Abhängigkeit zwischen maximaler Aufprallreaktion und Fallhöhe (H)^{3/5} ein. Für den Versuch B8.1 wurden auch andere Abhängigkeiten untersucht. Z.B. kann im Vergleich mit den bis auf den Bewehrungsgehalt analogen Balken B3 und B11 eine Zunahme der maximalen Aufprallreaktion mit zunehmendem Längsbewehrungsgehalt festgestellt werden. Im weiteren kann im Vergleich mit B5 eine lineare Abhängigkeit von der Masse der Form (m)^{3/5}

Bei der Grösse der maximalen Gelenkreaktion oder den maximalen Beschleunigungen kann wiederum keine Abhängigkeit ermittelt werden. Die beiden Maximalwerte aus dem Versuch B8.1 sind mit Ausnahme von Versuch B4.7 aus allen Versuchen der 1. Serie am grössten.

Dehnungsmessungen während der Versuche

In allen Versuchen kann anhand der zahlreichen Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung eine ausgeprägte Biegewelle beobachtet werden, welche vom Aufprallpunkt gegen das Gelenk wandert. Dabei werden auf der oberen Längsbewehrung bei x = 1.50 m bis zu 4 %o Dehnung erreicht. Die maximale Stauchung dieser Bewehrung tritt bei x = 3.50 m auf und beträgt für den Versuch B8.1 5,5 %o. Auf der Schubbewehrung können im Aufprallbereich Maximalwerte von 1.1 %o gemessen werden.

Dehngeschwindigkeiten

Die maximalen Dehngeschwindigkeiten erreichen im 1. Versuch B8.1 auf der unteren Längsbewehrung $\varepsilon = 4.0 \text{ s}^{-1}$, auf der oberen Längsbewehrung $\varepsilon = 0.5 \text{ s}^{-1}$ und auf der Schubbewehrung $\varepsilon = 0.04$ bis 0.08 s⁻¹. Für die Versuche B8.2 und B8.3 liegen die entsprechenden Werte zwischen $\varepsilon = 0.2$ und 1.0 s⁻¹ (untere Längsbewehrung), $\varepsilon = 0.05$ und 0.25 s⁻¹ (obere Längsbewehrung) und $\varepsilon = 0.04$ und 0.12 s⁻¹ (Schubbewehrung).

Eigenfrequenz, Dämpfung

Die in den Ausschwingversuchen ermittelte Eigenfrequenz des Balkens fällt von f = 7.89 Hz auf f = 4.31 Hz nach dem 1. Versuch B8.1. Die Bleizusatzmasse (Verdoppelung der Masse) reduziert die Eigenfrequenz auf f = 3.43 Hz, was nicht der theoretisch zu erwartenden Abminderung von Faktor (2)^{1/2} entspricht. Die gemessene Frequenz von f = 3.43 Hz bedeutet somit, dass infolge der Zusatzmasse eine Versteifung des Balkens um 27 % eingetreten ist. Nach Abschluss der Versuche betrug dieser versteifende Einfluss immer noch 18 %. Die gleichzeitig ermittelten Dämpfungskoeffizienten steigen wiederum mit zunehmender Beanspruchung von ξ = 0.031 auf maximal ξ = 0.064, um dann auf einen Endwert von ξ = 0.013 abzufallen. Die aus dem 1. Schwingungszyklus nach dem Aufprall ermittelten ξ -Werte liegen bedeutend höher, d.h. zwischen ξ = 0.11 und ξ = 0.16.







Vor Versuch B8.1



Nach Versuch B8.1



Nach Versuch B8.2



Nach Versuch B8.3

Bild B8.0-2: Uebersichtsfotos vor Versuch B8.1 und nach den Versuchen B8.1.B8.2 und B8.3



Ausgebauter Zustand , Vorderseite



Ausgebauter Zustand , Rückseite

Bild B8.0-3: Uebersichtsfotos nach den Versuchen im ausgebauten Zustand



Vorderseite Rückseite Bereich der grössten Beanspruchung nach Versuch B8.2

Bild B8.0-4: Detailaufnahmen nach dem Versuch B8.2



Vorderseite, x = 2.80 -4.30 m Rückseite, x = 2.80 - 4.30 m Bereich der grössten Beanspruchung nach Versuch B8.3



Oberseite und Rückseite, x = 3.60 mBereich der grössten Beanspruchung nach Versuch B8.3



Vorderseite, x = 3.60 m Vorderseite Detail Bereich der grössten Beanspruchung nach Versuch B8.3

Bild B8,0-5: Detailaufnahmen nach Versuch B8.3



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone nach Versuch B8.1



Vorderseite Rissbild in der Aufprallzone nach Versuch B8.2





Vorderseite Rückseite Rissbild in der Aufprallzone nach Abschluss der Versuche

Bild B8.0-6: Detailaufnahmen von der Aufprallzone



Bild B8.0-7: Dehnungsverläufe aus den Deformetermessungen für die Versuche B8.1, B8.2 und B8.3



Bild B8.0-8: Biegelinien und Krümmungsverläufe aus den Nivellements - Messungen für die Versuche B8.1, B8.2 und B8.3



Bild B8.1-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B8.1



Bild B8.1-2: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen aus den Filmaufnahmen



Bild B8.1-3: Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen

| Ξ | * |
|-----|----|
| Q | * |
| | # |
| S | * |
| œ | * |
| ш | ۰ |
| > | * |
| | * |
| œ | * |
| | * |
| | * |
| z | * |
| чu | * |
| ¥ | * |
| _ | * |
| < | -# |
| Ω0, | * |

- *

NACH AUFSCHL. FALSCHE MARKE KAMERA HAT NACH AUF. A.M.V. EVENT BEGRENZT SYNCH. LOSS 7 SYNCH. LOSS 2 SYNCH. LOSS 3 REMERKUNGEN BEGRENZT BEGRENZT 0-00000-0 0-00000 -0.01135 -0.23735 -0.51214 -0.00190 -0-00746 0-00746 0-00366 0.01328 0.01921 -0.00505 0.00481 -0.12686 -0.07214 -0.42299 -0.00195 -0.00382 -0.17747 2.82820 -0-02586 -0.67765 -0-04017 -0.22299 8 8 + I P S I P S × * **EICHPARAMETER** 1.00000 1.00000 1.00000 0.00048 0.23613 0.51214 0.00095 0.00977 0.00480 0.00481 0.15899 0.24418 0.00245 0.00121 0.00488 0.00465 0.00464 0.68450 0.00095 0.00095 0.04640 0.04662 30.0 × • FALLHOEHE: 3 .7 METER BRUCHMOMENT: 164 KILO-NEWTON-METER MASSE: 300 KILGGRAMM / METER BEMERKUNGEN: EICHUNG 09.08.48.00-09.08.54.00 N 400. F (X) 11008 BANDGESCHWINDIGKEIT BEIM VERSUCH : BEIM DIGITALISIEREN : VERST. FAKTOR 00-00 - ANZAHL SAMPLES BEI DER EICHUNG Rei der Messung - Abtastfrequenz ca. : 4420. Hz --> ZEITFAKTOR 0.000.0 060 2.000 2.000 2.000 2.060 2.050 2.000 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 2.060 K.O.R.R.-2.060 FAKTOR [x.] [,.] [K N] [%.] ר. גיין [. .] [..] [×] **~** ~ [KN] [6] [, ,] [mw] [ww] [, ,] [,..] C* • J :wIQ EICHGROESSE: UMRECHNUNG 0.000 0 121-000 1200 121-000 121-000 1262-160 1.000 347.420 159.550 10.000 10.000 10.000 10.000 10.000 009**-**1 0.000 ZUSAMMENSTELLUNG DER EINZELNEN KANAELE WERT 1111 t MESSST. 🗶 📖 💷 🌫 шш AUF ZEICHNUNG NR: 8EZ DIGITAL ISIERUNGSPARAMETER: 91 92 93 20.8 10 5420 80 PNG 4 P -₽C₩ . N R : 001 92 93 124 120 •• **BALKENPARAMETER** GAIN B M 000 0. 000 O NA/D-WANDLER 000000000 000000000 000 mmmm KAN NR: C N 2001-0M40 4008485 MM28485 MM284848

BEGRENZT NICHT GANZ I.O

-0.23116

0-04679 0-04679

0.01166

.0.60

[x .]

2.060

[,1]

2.060 2.060

с. 22

0.000

0.09312

Informationsblatt PCM - Daten Bild B8.1-4:



Bild B8.1-5a: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B8.1-5b: Zeitverläufe für die Beschleunigung im Aufprallpunkt, Gelenkreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers



Bild B8.1-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B8.1-7: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B8.1-8: Zeitverläufe der Dehnungen der Längs- und Schubbewehrung in einem Balkenquerschnitt

DEHNUNGEN CX.J

7.8 -

0.125

0.250 ZEIT

0.375 [S]

0.580 *18⁻¹

8.025 8.758



Bild B8.1-9: Verlauf der Dehnungen entlang der oberen Längsbewehrung zu gleichen Zeitpunkten (t = 0.0000 s - 0.0774 s, Δt = 0.0041 s)

8.825

L., 758



Bild B8.1-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B8.1-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten







Bild B8.1-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der Schubbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B8.2-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B8.2



Bild B8.2: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen aus den Filmaufnahmen



Bild B8.2-3: Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen





B8,2-4: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



.

Bild B8.2-5: Zeitverläufe für die Beschleunigung im Aufprallpunkt und die Gelenkreaktion



Bild B8.2-6: Zeitverläufe der Einsenkung des Stossdämpfers und der Durchbiegung in Balkenmitte sowie dazugehörende Geschwindigkeiten



Bild B8.2-7: Zeitverläufe der Dehnungen der Längs- und Schubbewehrung in einem Balkenquerschnitt


Bild B8.2-8: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B8.2-9: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B8.2-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B8.2-11: Zeitverläufe einer Dehnmessstelle auf der oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeit





Bild B8.2-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der Schubbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten

VERSUCH B8.3



Bild B8.3-1: Biegelinie und Krümmungsverlauf aus den Nivellements - Messungen für Versuch B8.3



Bild B8.3-2: Biegelinien und Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen aus den Filmaufnahmen



Bild B8.3-3: Zeitverläufe einzelner Balkendurchbiegungen, des Gesamtdrehwinkels und des Tangentenschnittpunktes aus den Filmaufnahmen



Bild B8.3-4: Zeitverläufe für Aufprallreaktion und Einsenkung des Stossdämpfers sowie daraus ermittelte Kraft-Weg-Charakteristik und Energieaufnahme



Bild B8.3-5: Zeitverläufe für die Beschleunigung im Aufprallpunkt, die Gelenkreaktion, die Einsenkung des Stossdämpfers und die dazugehörende Geschwindigkeit



Bild B8.3-6: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B8.3-7: Zeitverläufe der Dehnungen der unteren Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten



Bild B8.3-8: Zeitverläufe der Dehnungen der oberen Längsbewehrung in einzelnen Balkenpunkten





Bild B8.3-9: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B8.3-10: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der unteren und oberen Längsbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten





Bild B8.3-11: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der oberen Längsbewehrung und auf der Schubbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten



Bild B8.3-12: Zeitverläufe von Dehnmessstellen auf der Schubbewehrung und dazugehörende Dehngeschwindigkeiten