

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 91/92 (1928)
Heft: 24

Artikel: Die graphische Berechnung der kontinuierlichen Träger mit frei und elastisch drehbarer Stützung nach dem ebenen Massenschwerpunkt- und Seilpolygon-Verfahren
Autor: Pasternak, Peter
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-42516>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. [Siehe Rechtliche Hinweise.](#)

Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. [Voir Informations légales.](#)

Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. [See Legal notice.](#)

Download PDF: 13.03.2025

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>

INHALT: Die graphische Berechnung der kontinuierlichen Träger mit frei und elastisch drehbarer Stützung nach dem ebenen Massenschwerpunkt und Seilpolygon-Verfahren. — Zum Bruch der St. Francis-Staumauer in Kalifornien. — Wettbewerb für eine Strassenunterführung in Küsnacht-Zürich. — Ausstellung „Das neue Heim“ im Kunstgewerbemuseum Zürich. — Mitteilungen: Versuchsvorortzüge der Schweizerischen Bundesbahnen, Musterwohnungen der Ausstellung „Heim und Technik“

München 1928. Die neuen Giessereien der Citroën-Werke. Technik und Seele. Schweizer Nummer des „Baumeister“. Eidgen. Technische Hochschule. Internationaler Torf-Kongress 1928. Die Studiengesellschaft für Automobilbau. Stahlskelettbau. — Nekrologe: Henri Verrey, Nicolaus Cagianut. — Wettbewerbe: Städtisches Altersheim in Zürich. — Literatur. S. T. S.

Band 91.

Nachdruck von Text oder Abbildungen ist nur mit Zustimmung der Redaktion und nur mit genauer Quellenangabe gestattet.

Nr. 24

Die graphische Berechnung der kontinuierlichen Träger mit frei und elastisch drehbarer Stützung nach dem ebenen Massenschwerpunkt- und Seilpolygon-Verfahren.

Von Dr. Ing. PETER PASTERNAK, Zürich, Privatdozent an der Eidgen. Techn. Hochschule.

Die von O. Mohr, W. Ritter u. a. entwickelten graphostatischen Verfahren zur Berechnung durchlaufender Tragwerke haben in der Ingenieurpraxis eine viel weitere Verbreitung gefunden, als die gedanklich und in der Auswertung meistens viel einfacheren massengeometrischen Methoden, die von Claxton Fidler angebahnt und von Müller Breslau, namentlich aber A. Ostenfeld fortgesetzt wurden. Dies liegt wohl daran, dass O. Mohr dem Seilpolygonverfahren im eleganten Analogiesatz über die elastische Linie eine allgemeine, einheitliche und auch anschauliche, an die beliebten graphostatischen Methoden Culmanns sich anlehrende Grundlage gegeben hat, während die genannten massengeometrischen Verfahren, die als solche nicht erkannt wurden, sich auf kein einheitliches graphisches Uebertragungsprinzip stützten und deswegen wohl auch weniger beachtet geblieben sind.

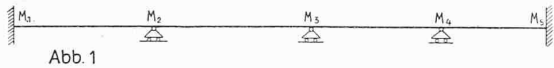


Abb. 1

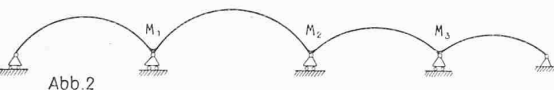


Abb. 2

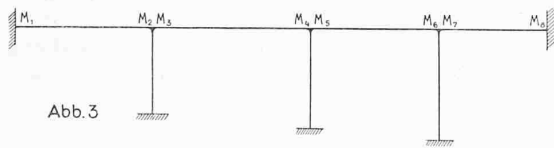


Abb. 3



Abb. 4



Abb. 5

Im folgenden wird gezeigt, dass die einfachen und allgemeinen Grundlagen, auf die sich das räumliche Massenschwerpunktverfahren¹⁾ aufbaut, d. h. der Satz über die Möglichkeit der Reduktion dreigliedriger Gleichungen auf zweigliedrige Rekursionsgleichungen und seine massengeometrische Deutung, auch den natürlichen und gemeinsamen Ausgangspunkt für beide erwähnten ebenen Methoden bilden. Auf dieser neuen und elementaren Grundlage, die den Vorteil hat, die einfachsten analytischen und graphischen Verfahren zu vereinigen, wird die nahe Verwandtschaft beider bisher sonst auf grundverschiedenen Wegen abgeleiteten graphischen Verfahren ersichtlich, das oft behandelte Gebiet zusammengefasst, kritisch beleuchtet und zum Abschluss gebracht. Dies ist der Grund, weswegen wir

¹⁾ Vergleiche das Buch des Verfassers: Berechnung vielfach statisch unbestimmter biegeelter Stab- und Flächentragwerke, S. 59, Verlag A.-G. Gebrüder Leemann & Cie., Zürich und Leipzig [Besprochen auf S. 66 laufenden Bandes, 4. Februar 1928. Red.]; ferner den Aufsatz: Die graphische Berechnung des kontinuierlichen Trägers auf elastisch drehbaren Stützen nach dem räumlichen Massenschwerpunktverfahren, im „Bauingenieur“ 1927 Nr. 47, S. 869.

nochmals auf die ebenen Methoden zur graphischen Berechnung kontinuierlicher Tragwerke zurückkommen, obschon sie durch das einheitlichere und deswegen auch einfachere räumliche Verfahren als überholt erscheinen.

I. DIE REDUKTION DER DREIGLIEDRIGEN MOMENTENGLEICHUNGEN DER KONTINUIERLICHEN TRÄGER MIT FREI UND ELASTISCH DREHBARER LAGERUNG AUF ZWEIFLIEDRIGE REKURSIONSGLEICHUNGEN.

Geht man vom Grundsystem der einfachen Balken bzw. Zweigelenkbogen aus, so erhält man in allen durch die Abbildungen 1 bis 5 dargestellten Fällen durchlaufender Träger Dreimomentengleichungen, die sich in charakteristischer Weise durch die Vorzeichenfolgen in ihren symmetrischen Matrizen unterscheiden:

Bei frei drehbarer und horizontal verschieblicher Stützung sind alle Matrixvorzeichen positiv (Abbildungen 1 und 2) und bei elastisch drehbarer Lagerung wechseln die ausserhalb der rechtsfallenden Diagonale aufeinanderfolgenden Vorzeichen ihre Vorzeichen (Abb. 3).

Beim kontinuierlichen Bogen mit unverschieblicher, aber frei oder elastisch drehbarer Lagerung (Abbildungen 4 und 5) haben die Vorzeichen ausserhalb der Matrix-Hauptdiagonale immer das negative Vorzeichen.²⁾

Wird die Berechnung rein analytisch durchgeführt, so bleibt sie durch die genannten Vorzeichenfolgen unberührt: In allen drei genannten Fällen reduziert man die sich ergebenden dreigliedriger Momentengleichungen mit dem Matrixschema (2,3, 3,3 ... 2) auf zweigliedrige Rekursionsgleichungen mit dem Vorzeichenschema (2,2,2 ... 2,1).

Bezeichnet man in abgekürzter symbolischer Schreibweise die k -te dreigliedrige Grundgleichung mit

$$G_k = a_{(k-1)k} M_{(k-1)} + a_{kk} M_k + a_{k(k+1)} M_{(k+1)} + a_{k0} = 0$$

die unmittelbar vorangehende zweigliedrige Gleichung mit

$$L_{(k-1)} = a'_{(k-1)(k-1)} M_{(k-1)} + a'_{(k-1)k} M_k + a'_{(k-1)0} = 0$$

und die $G_k = 0$ nächst nachfolgende mit

$$L_k = a'_{kk} M_k + a'_{k(k+1)} M_{(k+1)} + a'_{k0} = 0$$

so ist die Reduktionsregel zur Ueberführung des dreigliedriger Systems in das zweigliedrige durch folgende einfache Rekursionsgleichung klargestellt

$$L_k = G_k + \mu_{(k-1)} L_{(k-1)} = 0,$$

$$\text{wo } \mu_{k-1} = -\frac{a_{(k-1)k}}{a'_{(k-1)(k-1)}} \text{ und } L_1 \equiv G_1 = 0$$

Die Zurückführung auf ein zweigliedriges Gleichungssystem kann natürlich auch in umgekehrter Reihenfolge, d. h. ausgehend von der letzten Gleichung, erfolgen. Werden die durch Rückwärtsreduktion sich ergebenden zweigliedriger Gleichungen mit R und wieder mit den selben Indices wie die Grundgleichungen bezeichnet, aus denen sie hervorgehen, so gilt die entsprechende Reduktionsregel

$$R_k = G_k + \nu_{(k+1)} R_{(k+1)} = 0$$

$$\text{wo } \nu_{(k+1)} = -\frac{a_{k(k+1)}}{a'_{(k+1)(k+1)}} \text{ und } R_n \equiv G_{n+1} = 0$$

und der Doppelindex im Nenner andeutet, dass die Reduktion von unten nach oben geschieht. — Man erkennt leicht, dass ausser den Belastungsgliedern nur die Hauptvorzeichen a_{kk} in der Matrix eine Reduktion erleiden, während die $a_{k(k+1)}$ ungeändert in die zweigliedrigeren

²⁾ Z. B. findet man beim Zweigelenkbogen mit parabolischer Axe und $J \cos \varphi = J_0$ konstant für die 24 $J_0 E$ -fachen Auflagerdrehwinkel infolge des Auflagermomentes $M_1 = 1$ oder $M_2 = 1$:

$$a_{11} = a_{22} = 3l, a_{12} = a_{21} = -l, \text{ wo } l = \text{Stützweite.}$$

Gerade durch I_0 , so wird $x_1 = 0$ und der rechtsseitige Kreuzabschnitt der linksfallenden Kreuzlinie wird also

$$x_2 = K_7 = -\frac{a_{10}}{a_{12}}$$

Die entsprechende Ueberlegung liefert

$$x_1 = K_7 = -\frac{a_{20}}{a_{21}}$$

Sind die beiden Gleichungen Elastizitätsgleichungen, wie z. B. bei der Bestimmung der Einspannmomente eines beidseitig starr oder elastisch eingespannten Balkens (z. B. Feld eines kontinuierlichen Trägers)⁴⁾, so gilt $a_{12} = a_{21}$, und F und J sind die *Belastungsfestpunkte* für beidseitig starre oder elastische Einspannung.

2. Die Gleichung $kG = 0$ stellt den gleichen Punkt wie die Gleichung $G = 0$ dar, nur ist er mit der k -fachen Masse, d. h. mit ks belegt; denn sowohl G_0 als auch $x_0 = -\frac{k a_0}{k s} = -\frac{a_0}{s}$ ändern sich nicht.

3. Eine Gleichung mit nur einer Parallelkoordinate stellt einen Punkt auf der entsprechenden Parallelaxe dar. Werden zwei oder mehrere x -Axen als zusammenfallend gewählt und enthält die Gleichung eines Punktes nur die x der sich deckenden Axen, so liegt natürlich auch der betreffende Punkt auf dieser doppelt oder mehrfach zu zählenden Axe.

4. Sind n -Punkte durch n lineare Gleichungen $P_1 = 0, P_2 = 0 \dots P_n = 0$ gegeben (wobei die Anzahl der x in jeder Gleichung beliebig gross sein kann) und sind $k_1, k_2 \dots k_n$ beliebige positive oder negative Zahlwerte, so entspricht der Gleichung

$$P = k_1 P_1 + k_2 P_2 + k_3 P_3 \dots + k_n P_n = 0$$

der Schwerpunkt der bezw. mit den Massen

$$k_1 s_1, k_2 s_2, k_3 s_3 \dots k_n s_n \quad \text{belegten Punkte} \\ P_1, P_2, P_3 \dots P_n$$

Insbesondere liegen also die drei Punkte $P = 0, P_1 = 0, P_2 = 0$ auf einer Geraden, wenn

$$P = k_1 P_1 + k_2 P_2 = 0$$

Der Beweis der Sätze unter 4 erhellt aus unserer Ausgangsdefinition für den zu $P = 0$ gehörigen Massenpunkt P und aus der nützlichen und in der Statik oft verwendeten Regel: Der Schwerpunkt von Massenpunkten kann gefunden werden, indem man sie in beliebiger Gruppierung zu teilresultierenden Massen zusammensetzt und den Schwerpunkt der Teilresultierenden ermittelt. Graphisch ergibt sich P aus $P_1, P_2, P_3 \dots P_n$ entweder durch aufeinanderfolgende Schwerpunktbestimmungen auf den Verbindungsgeraden je zweier Massenpunkte oder durch Zeichnen von Seilpolygone, indem P als Mittelpunkt paralleler Kräfte aufgefasst wird.

Der erste Weg führt zur graphischen Berechnung der durchlaufenden Träger nach dem ebenen Massenschwerpunkt, der zweite nach dem Seilpolygonverfahren.

III. DURCHLAUFENDER TRÄGER AUF FREI DREHBAREN STÜTZEN.

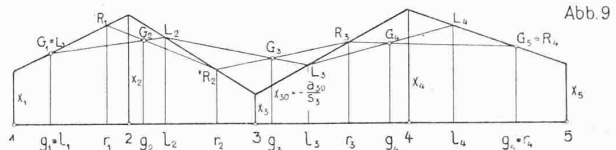
Wir gehen von den für beide abzuleitende Verfahren grundlegenden Formeln für die Vor- und Rückwärts-Reduktion der dreigliedrigen Momentengleichungen auf zweigliedrige Gleichungen aus. Wir wollen diese Ausgangsgleichungen, zum bessern Verständnis, hier noch einmal anschreiben.

$$L_k = G_k + \mu_{k-1} L_{k-1} = 0 \\ R_k = G_k + \nu_{k+1} R_{k+1} = 0$$

In unserm kombinierten Koordinatensystem, wobei wir als m -Axe eine horizontale Gerade und als Parallelaxen (M -Axen) natürlich die Stützvertikalen wählen, entsprechen sowohl den G - als auch den L - und R -Gleichungen Punkte, die auf *festen*, nur von den Massenkoordinaten abhängigen, also von den Belastungen unabhängigen Vertikalen g, l, r , liegen. Die g_k können auf bekannte Weise aus den drei sie bestimmenden Massenkoordinaten $a_{(k-1)k}$,

⁴⁾ Ist nur ein Feld belastet, so übersieht man leicht, dass die dreigliedrigen Momentengleichungen durch Vor- und Rückwärtsreduktion auf zwei Gleichungen mit den der belasteten Öffnung benachbarten Stützmomenten als Unbekannte zurückgeführt werden können. Vergl. das erwähnte Buch des Verfassers, S. 87 und folgende.

$a_{kk}, a_{k(k+1)}$ eingetragen werden.⁵⁾ Wie die l und r sich rein graphisch auf zwei Wegen bestimmen lassen, werden wir weiter unten sehen, setzen aber vorläufig voraus, dass sie vorhanden sind. Da alle Massenkoordinaten hier positiv sind, liegen die l - und r -Linien zwischen den Stützvertikalen des betrachteten Feldes. Mit Hilfe des Zusatzes von II 4 lassen sich nun die beiden Reduktionsregeln ohne weiteres geometrisch deuten (Abbildung 9).



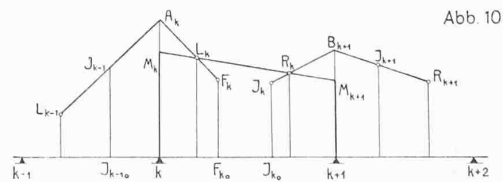
Je zwei aufeinanderfolgende linksseitige und je zwei rechtsseitige Belastungsfestpunkte L, R liegen mit dem von ihnen eingeschlossenen Grundpunkt G auf einer Geraden.

Hat man also die G_k mit Hilfe ihrer Ordinaten $x_{k0} = -\frac{a_{k0}}{s_k}$ auf den g_k Linien eingetragen, so erhält man aus $L_1 \equiv G_1, R_n \equiv G_{n+1}$ durch Einlegen der genannten Geraden auf den l - und r -Geraden die L - und R -Belastungsfestpunkte und damit von jeder Seite des Schluss-Polygons zwei Punkte, da eben die L - und R -Gleichungen zweigliedrig sind.

Dieses zuerst von Claxton Fidler in weniger allgemeiner Ableitung vorgeschlagene und von Müller-Breslau und Ostenfeld übernommene Verfahren hat den Nachteil, dass es infolge der notwendigen Einrechnung der G_k nicht rein graphisch ist. Erinnerung man sich aber an die Entstehungsweise der dreigliedrigen Gleichungen für die k -te Stütze, d. h. an die Bedeutung von $a_{kk} = a'_{kk} + a''_{kk}$ und $a_{k0} = a'_{k0} + a''_{k0}$ als den Auflagerdrehwinkelsummen an der k -ten Stütze infolge der Wirkung von M_{k-1} bzw. der Belastungen auf die als einfache Balken gelagerten Felder $(k-1) \div k, k \div (k+1)$, so erkennt man, dass der Massenpunkt G_k in natürlicher Weise durch die Zusammensetzung der beiden Massenpunkte J_{k-1} und F_k mit den zugehörigen Gleichungen

$$J_{k-1} = a_{(k-1)k} M_{k-1} + a'_{kk} M_k + a'_{k0} = 0 \\ F_k = a''_{kk} M_k + a_{k(k+1)} M_{k+1} + a''_{k0} = 0$$

entsteht. Ein Blick auf diese Gleichungen lehrt, dass den J - und F -Punkten die wichtige Bedeutung der Belastungsfestpunkte bei beidseitiger starrer Einspannung der Einzelfelder zukommt, die in jedem Feld ebenfalls auf festen von den Belastungen unabhängigen i - und f -Linien liegen. Fidler und Ostenfeld nennen diese Punkte „charakteristische Punkte“ und bestimmen aus ihnen durch Verbinden und Schneiden mit den g -Linien die G -Punkte und aus den letztgenannten wie oben beschrieben die L - und R -Punkte.



Man kann aber, was bis jetzt beim kontinuierlichen Träger auf frei drehbaren Stützen übersehen wurde, die L - und R -Belastungsfestpunkte unmittelbar aus den J - und F -Punkten auf graphischem Wege erhalten (Abbildung 10). Man hat hierzu nur die Gleichungen für die L und R , z. B. für L_k in der Form

$$L_k = (\mu_{(k-1)} L_{(k-1)} + J_{(k-1)}) + F_k = A_k + F_k = 0$$

zu schreiben. Aus der Gleichung des Punktes $A_k = \mu_{(k-1)} L_{(k-1)} + J_{(k-1)} = 0$ erkennt man, dass er 1. auf die Verbindungsgeraden von $L_{(k-1)}$ und $J_{(k-1)}$ (II. 4) und 2. auf der k -ten Stützvertikalen liegt; denn in der A -Gleichung tritt nur M_k auf ($M_{(k-1)}$ gelangt ja durch die Reduktion zum Verschwinden). End-

⁵⁾ Bei beliebiger Veränderlichkeit der Trägheitsmomente wohl am besten durch Zeichnen eines Seilpolygons für Drehgewicht infolge $M_k = 1$.

lich liegt L_k im Schnittpunkt der Verbindungsgeraden $A_k \div F_k$ und der f_k -Festlinie. In der Abbildung 10 ist die Bestimmung der Belastungspunkte L_k, R_k aus $L_{(k-1)}$ und $R_{(k+1)}$ nach diesem Verfahren gezeigt. Es sei daran erinnert, dass die F - und J -Punkte in vielen Fällen sich rein graphisch bestimmen lassen, besonders einfach bei gleichförmig verteilter Belastung und Annahme des Potenzgesetzes für die Veränderlichkeit des Trägheitsmomentes im Bereich eines Feldes (Abb. 11). In solchen Fällen kann also das Schlusspolygon aus den F - und J -Punkten sehr einfach rein graphisch ermittelt werden.⁶⁾

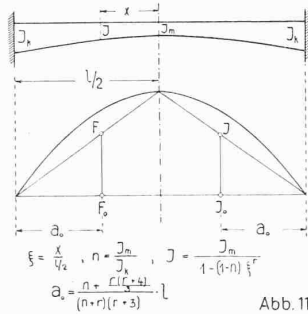


Abb. 11

Es bleibt uns nur noch zu zeigen, wie die l - und r -Linien auf graphischem Weg gefunden werden können.

Für die massengeometrische Lösung dieser Aufgabe braucht es keiner neuen Ueberlegungen: Man hat bloss die Konstruktion der Abbildung 10 für einen möglichst bequemen Belastungsfall durchzuführen, um, ausgehend von den bekannten $l_1 \equiv g_1$ und $r_n \equiv g_{n+1}$, aufeinanderfolgend je einen Punkt der übrigen l - und r -Festlinien zu erhalten (Abbildung 12): Man wählt $L_{(k-1)}$ auf der m -Axe, ebenso G_k ; dann liegt auch der gesuchte L_k Punkt auf der m -Axe. Legt man durch G_{k_0} eine ganz beliebige Gerade, schneidet sie mit der $i_{(k-1)}$ und F_k -Geraden, so erhält man zwei benachbarte Festpunkte $J_{(k-1)}$, F_k für starre Einspannung, die den Belastungsgliedern $a_{k_0}^l = -a_{k_0}^r$, also der homogenen Gleichung $G_{k_0} = 0$ entsprechen. Aus den $J_{(k-1)}$ und F_k erhält man durch genau die selben zwei Geraden, die jetzt die Momentengeraden in den beiden benachbarten und unbelasteten Feldern bedeuten, den gesuchten L_{k_0} -Punkt und damit die l_k -Linie. Durch Benützung der selben $J_{(k-1)}$ und F_k -Punkte ergibt sich $R_{(k-1)_0}$ aus R_{k_0} (Abbildung 12).

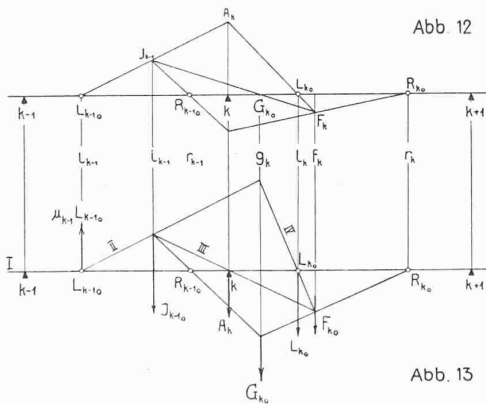


Abb. 12

Abb. 13

Ebenso leicht ergeben sich aber auch die l - und r -Festlinien, bei vorliegenden g -, f - und i -Geraden, auf graphostatischem Weg, vermittelt Seilpolygone, die ohne das Zeichnen zugehöriger Kraftpolygone eingelegt werden können, wenn man sich die einfachen Ergebnisse der analytischen Reduktion und ihre massengeometrischen Deutung vor Augen hält.

Nach der Gleichung für L_k und II. 4 ist L_{k_0} der Schwerpunkt der in $L_{(k-1)_0}$, $J_{(k-1)_0}$ bzw. F_{k_0} liegenden Massen: $\mu_{(k-1)} (a_{(k-1)(k-1)}^l + a_{(k-1)k}^l)$, $(a_{(k-1)k}^l + a_{kk}^l)$, $(a_{kk}^l + a_{k(k+1)}^l)$, oder l_k ist die Wirkungslinie der Resultierenden der gleich grossen in $l_{(k-1)}$, $i_{(k-1)}$, f_k wirkenden Parallelkräfte, die wir abgekürzt mit $\mu_{(k-1)} L_{(k-1)_0}$, $J_{(k-1)_0}$

⁶⁾ Für andere Querschnittsgesetze und Belastungsfälle sind für die Kreuzlinienabschnitte von A. Strassner Linien u. a. gebrauchsfertige Zahlentafeln aufgestellt worden. — Man überzeugt sich leicht, dass die bequeme Konstruktion der Abbildung 11 für jeden symmetrisch ausgebildeten Balken gilt.

F_{k_0} bezeichnen.⁷⁾ Wir setzen sie nach den bekannten Regeln der Graphostatik vermittelt eines Seilpolygons zusammen (Abbildung 13). Als erste Seite I wählen wir die m -Axe. Die zweite Seite II kann ebenfalls noch in ihrer Richtung beliebig gewählt werden, da wir über den Kräftesstab beliebig verfügen können. Die Seite III ist aber jetzt bestimmt: Sie muss durch den Stützpunkt k (Schnittpunkt von $m = 1$ mit der k -ten Stützvertikalen) gehen, da die Resultierende der beiden ersten Kräfte $\mu_{(k-1)} L_{(k-1)_0}$ und $J_{(k-1)_0}$ die in der k -ten Stützvertikalen liegende Resultierende $a_{kk}^l =$ Masse des Punktes A_k ergibt. Endlich müssen sich die zweite und die vierte Seite des Seilpolygons auf der Resultierenden der zweiten und dritten Kraft in $l_{(k-1)}$ und f_k , d. h. auf der g_k -Geraden schneiden. Seite IV ist also auch bestimmt und ihr Schnittpunkt mit der m -Axe, d. h. mit der ersten Seilpolygoneite, gibt einen Punkt L_{k_0} der Gesamt-Resultierenden, d. h. der l_k -Geraden. Die entsprechenden Ueberlegungen liefern aus r_{k_0} , r_{k-1} , wobei wieder eine kleine Vereinfachung eintreten kann, indem in den rechts- und linksseitigen Seilpolygonen die gleichen dritten Seiten gewählt werden können. Wir haben unsere elementare Ableitung der Verallgemeinerung der bekannten Mohr'schen Konstruktion, der grösseren Deutlichkeit wegen, mit der ausführlichen Angabe der auftretenden Massen oder Parallelkräfte belastet. Ist einmal der analytische Reduktionsvorgang und seine massengeometrische Uebertragung klar erfasst, so kann man wohl auf diesen Ballast verzichten und die Ableitung noch kürzer fassen.

Beide angegebenen Verfahren zur Bestimmung der l - und r -Festlinien sind ungefähr gleichwertig. Die letzte Seite des Seilpolygons liefert zwar L_{k_0} , bei gleicher Neigung der in Abbildung 14 gemeinsamen Ausgangsgeraden II unter schärferer Schnittbildung. Dafür ist aber im Seilpolygonverfahren die Seite III durch näherliegende Punkte weniger genau als die entsprechende Seite im Massenschwerpunktverfahren bestimmt. Aus der gleichen Abbildung erkennt man, dass beide Lösungen ineinander

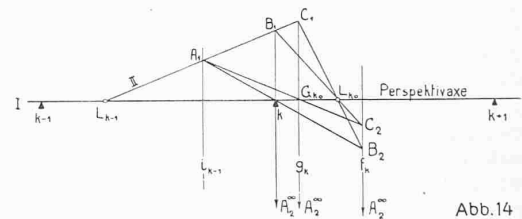


Abb. 14

übergehen durch Vertauschen der Rollen der Stützvertikalen und der Grundlinien (g -Linien). Der geometrische Zusammenhang beider Lösungen ist natürlich ein rein projektiver. Die eine kann aus der andern durch Anwendung des folgenden Fundamentalsatzes der projektiven Geometrie gewonnen werden:

Drei Paare A_1, B_1, C_1 ; A_2, B_2, C_2 entsprechender Punkte zweier projektiver Reihen auf zwei Geraden bestimmen in den Schnittpunkten der Geradenpaare

$A_1 B_2 \div A_2 B_1$; $A_1 C_2 \div A_2 C_1$; $B_1 C_2 \div B_2 C_1$ drei Punkte der Perspektivaxe. Diese drei Punkte liegen also in einer Geraden. Lässt man nun in der Abbildung 14 den mit A_1, B_1, C_1 bezeichneten Punkten auf der Seilseite II die Punkte A_2 (im Unendlichen), B_2, C_2 auf f_k entsprechen, so erkennt man, dass der Stützpunkt k , der Grundpunkt G_{k_0} und der gesuchte Momentenfestpunkt L_{k_0} die drei erwähnten Punkte der Perspektivaxe, d. h. der m -Axe sind. Die beiden Schlussgeraden $B_1 C_2, B_2 C_1$ müssen also in der Tat durch den dritten der genannten Punkte, d. h. L_{k_0} hindurch gehen.⁸⁾ (Schluss folgt.)

⁷⁾ Die erste dieser Kräfte ist negativ, da $\mu_{(k-1)}$ das negative Vorzeichen hat.

⁸⁾ Mit Rücksicht auf die Kenner der Anfangsgründe der projektiven Geometrie, zu denen man die Absolventen der Bauingenieurabteilung der E. T. H. rechnen kann, glaubten wir auf den gegebenen projektiven Zusammenhang der beiden Festpunkt-Konstruktionen nicht verzichten zu dürfen.