

<b>Zeitschrift:</b>	Technische Mitteilungen / Schweizerische Telegraphen- und Telephonverwaltung = Bulletin technique / Administration des télégraphes et des téléphones suisses = Bollettino tecnico / Amministrazione dei telegrafi e dei telefoni svizzeri
<b>Herausgeber:</b>	Schweizerische Telegraphen- und Telephonverwaltung
<b>Band:</b>	2 (1924)
<b>Heft:</b>	3
<b>Artikel:</b>	Berechnung von Blockfundamenten für Schwachstrom-Tragwerke
<b>Autor:</b>	Häusler, W.
<b>DOI:</b>	<a href="https://doi.org/10.5169/seals-873938">https://doi.org/10.5169/seals-873938</a>

### Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. 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. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. [Mehr erfahren](#)

### 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. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. [En savoir plus](#)

### 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. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. [Find out more](#)

**Download PDF:** 14.01.2026

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

Jahrgang  
Année  
Anno } II

Nº 3

Bern, den  
Berne, le  
Berna, il } 1. VI. 1924

# Technische Mitteilungen

der schweizerischen Telegraphen- und Telephon-Verwaltung

## Bulletin Technique

de l'Administration des  
Télégraphes et des Téléphones suisses

Herausgegeben im Auftrage  
der Obertelegraphendirektion



## Bollettino Tecnico

dell' Amministrazione dei  
Telegrafi e dei Telefoni svizzeri

Publié par ordre de la  
Direction Générale des Télégraphes

Pubblicato per ordine della  
Direzione Generale dei Telegrafi

### Berechnung von Blockfundamenten für Schwachstrom-Tragwerke.

(Aus einem Bericht an die Obertelegraphendirektion erstattet von W. Häusler, Bern.)

In den neuen Starkstrom-Vorschriften soll die Forderung berücksichtigt werden, dass das Fundament sich bei gegebener Belastung eines Tragwerkes im Boden nicht über ein gewisses Mass schieffstellen darf. Es gibt zwei Wege, diese Bedingung zu erfüllen. Entweder stellt man eine Formel zur Berechnung der Schieffstellung auf, oder man gibt höchstzulässige spezifische Bodenpressungen an, von welchen man weiß, dass bei ihrer Erreichung das zulässige Mass der Verdrehung noch nicht überschritten wird. Im ersten Fall ist die genaue Kenntnis des absoluten Wertes der Baugrundziffern erforderlich, im zweiten Fall muss nur das Verhältnis derselben bekannt sein.

Es ist einleuchtend, dass der Mastspitzenverschiebung für Schwachstrom-Tragwerke, mit meistens geringen Höhen über Boden und kurzen Spannweiten, nicht die gleiche Bedeutung zukommt wie derjenigen bei Gittermasten von Hochspannungsleitungen. Sie kann deshalb in den Schwachstromvorschriften nicht berücksichtigt werden. Anderseits zeigen die Versuche wie die Berechnungen, dass die Baugrundziffer für das gleiche Material keine konstante Größe ist, sondern sich hauptsächlich mit der vom Biegungsmoment abhängigen spezifischen Pressung ändert und noch von einer ganzen Reihe nicht abgeklärter Faktoren beeinflusst wird. Wollte man die Mastspitzenverschiebung eines Fundaments bei verschiedenen Zugkräften zum voraus berechnen, so müssten die den jeweiligen Biegungsmomenten entsprechenden verschiedenen Baugrundziffern bekannt sein. Es ist aber vorläufig unmöglich, allgemein gültige Werte für Baugrundziffern und somit auch eine annähernd genaue Berechnung der Verschiebung anzugeben.

Dies sind die Gründe, warum ich für die Schwachstrom-Vorschriften einen vereinfachten Berechnungsgang für Fundamente vorschlagen möchte. Eine absolut genaue Kenntnis der Baugrundziffern wäre hierbei nicht erforderlich, weil sie in den Endformeln verschwinden; es wäre nur der Nachweis zu erbringen, dass die schon oben erwähnten zulässigen spezifischen Bodenpressungen nicht überschritten werden. Dies ist auf verhältnismässig ein-

fachem Wege zu erreichen. Sollte es für einen wichtigen Fall notwendig erscheinen, die Fundamentverdrehung im voraus zu kennen, so hätte dies gestützt auf die vorliegenden Versuchsergebnisse zu geschehen, indem man versuchen würde, die zu gebrauchende Baugrundziffer zu bestimmen; gegebenenfalls müsste dieselbe durch Versuche ermittelt werden.

Betrachten wir nun die graphischen Darstellungen der gemessenen Bodenelastizität lotrechter Grubenwände (Fig. 1), so erkennen wir, dass der Verlauf der Baugrundziffern für einigermassen gesetzte Erdschüttungen und gewachsenen Boden durch eine den Nullpunkt schneidende Gerade dargestellt werden kann. Die Baugrundziffern verhalten sich somit bei den erwähnten Erdarten wie ihre Tiefen. Durch diese Annahme, mit den gemessenen Werten der Bodenelastizität begründet, werden die Höhenlage des Drehpunktes und die Spannungskurve im Boden rechnerisch bestimmt, wie wir noch sehen werden. Dies ist die ganze Vereinfachung; sie ergibt eine einfache Endformel, die ohne Kenntnis der Baugrundziffern erlaubt, die auftretenden spezifischen Bodenpressungen zu bestimmen. Nehmen wir an, die noch unbekannte Form der Spannungen im Boden, die doch irgend eine Form haben müssen, sei durch die beliebige Kurve in Fig. 2 dargestellt.

Damit Gleichgewicht herrscht, muss die Summe der wagrechten und lotrechten Kräfte und die Summe der Momente gleich Null sein. Betrachten wir vorläufig nur die Wirkung der seitlichen Einspannung, so können diese Bedingungen auch geschrieben werden

$$\int_0^t \sigma dx = 0 \text{ und } M - \int_0^t \sigma x dx = 0 \quad (I)$$

Das Verhältnis der Baugrundziffern lautet:

$$\frac{a_1}{a_2} = \frac{t_1}{t_2} \quad (II)$$

Die Fundamentverschiebungen in den Tiefen  $t_1$  und  $t_2$  betragen

$$J_1 = \frac{\sigma_1}{a_1} \text{ und } J_2 = \frac{\sigma_2}{a_2}, \text{ so dass } \frac{J_1}{J_2} = \frac{\sigma_1 a_2}{\sigma_2 a_1} \text{ ist.} \quad (III)$$

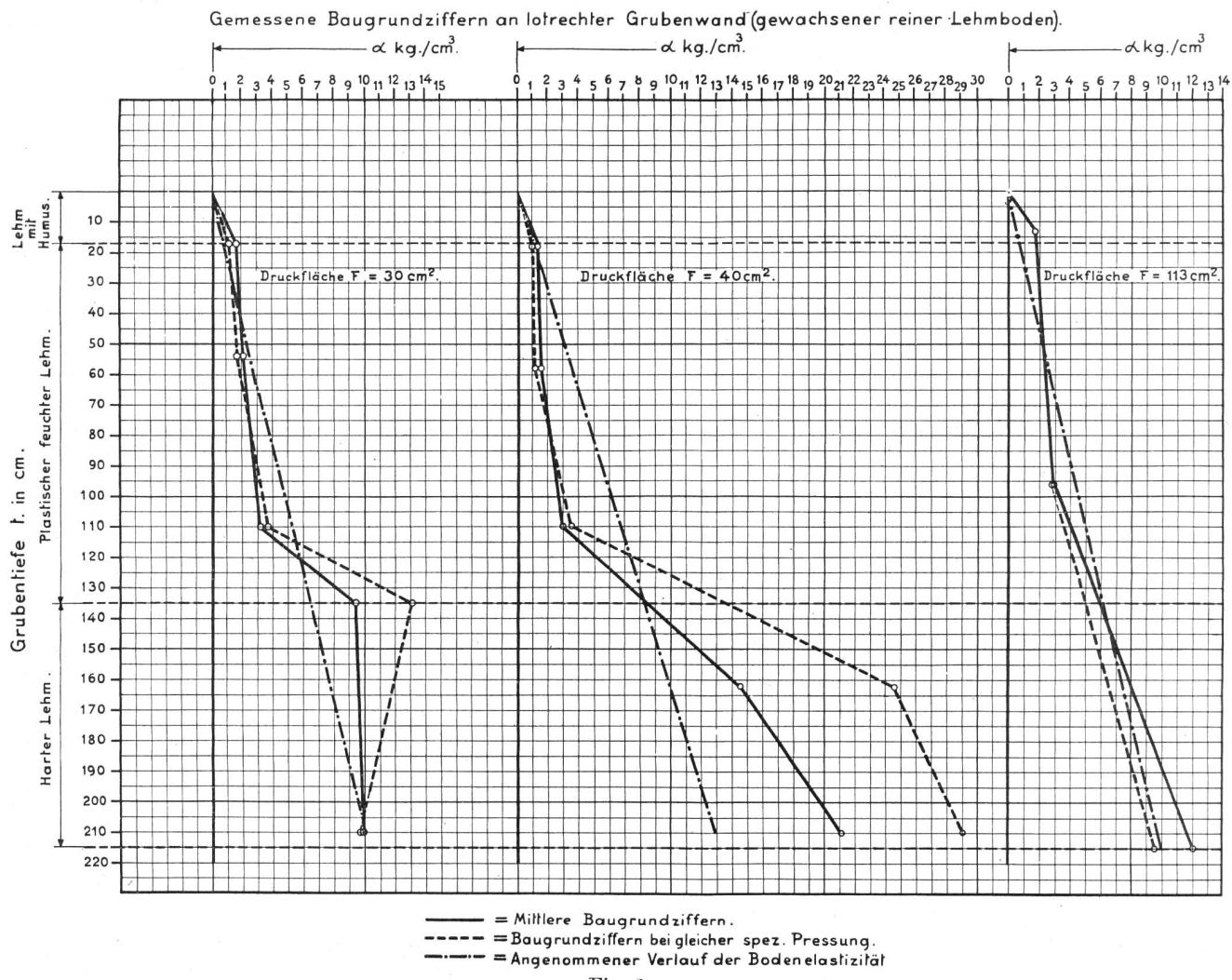


Fig. 1.

Nach Fig. 1 verhalten sich die Verschiebungen wie ihre Abstände vom Drehpunkt, somit

$$\frac{\Delta_1}{\Delta_2} = \frac{t_0 - t_1}{t_0 - t_2} \quad (\text{IV})$$

Aus den Gleichungen III und IV folgt

$$\frac{\sigma_1 \alpha_2}{\sigma_2 \alpha_1} = \frac{t_0 - t_1}{t_0 - t_2},$$

oder wenn für  $\frac{\alpha_2}{\alpha_1}$  der Wert aus II eingesetzt wird,

$$\text{so ergibt sich } \frac{t_0 - t_1}{t_0 - t_2} = \frac{\sigma_1 t_2}{\sigma_2 t_1}$$

Bedeutet nun  $-\sigma_2$  die Pressung zu unterst am Fundament, so ist für  $t_2$  der Wert  $t$  einzusetzen, und wenn für  $\sigma_1$  der Wert  $\sigma$  im Abstande  $x$  eingeführt wird, so ändert die Gleichung in

$$\frac{t_0 - x}{t_0 - t} = \frac{t \sigma}{-\sigma_2 x}$$

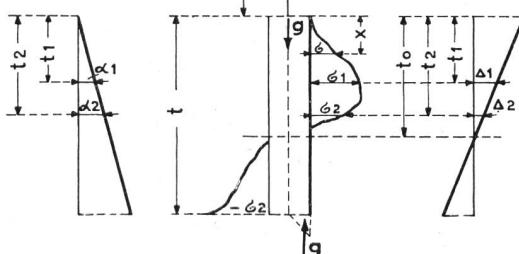
oder

$$\sigma = \frac{\sigma_2}{(t_0 - t) t} (-t_0 + x) x \quad (\text{V})$$

Setzen wir nun  $\sigma$  in Gleichung I<sub>1</sub> ein, so können wir  $t_0$ , d. h. die Höhenlage der Drehachse, bestimmen, bei welcher die Gleichgewichtsbestimmung erfüllt ist.

$$\frac{\sigma_2}{(t_0 - t) t} \int_0^t (-t_0 + x) x dx = 0 \text{ oder}$$

$$\frac{\sigma_2}{(t_0 - t) t} \left( -t_0 \frac{t^2}{2} + \frac{t^3}{3} \right) = 0 \text{ und daraus } t_0 = \frac{2}{3} t$$



Baugrundziffern. Bodenpressungen. Fundamentverschiebungen.

Fig. 2.

Dieser berechnete Wert stimmt mit dem aus den Versuchen ermittelten überein für gewachsenen Boden und gesetzte Erdschüttungen. Die Annahme, dass sich die Bettungsziffern verhalten wie ihre Tiefen, dürfte also der Wirklichkeit entsprechen oder ihr wenigstens sehr nahe kommen. Setzt man nun den Wert für  $t_0$  in Gleichung V ein, so wird für gewachsenen Boden

$$\sigma = \frac{\sigma_2}{t^2} (2t - 3x)x$$

Dies ist die Gleichung einer quadratischen Parabel. Deren Scheitelabszisse bestimmt sich aus  $\frac{d\sigma}{dx} = 0$  und ergibt sich zu  $\frac{t}{3}$ . Die Spannungskurve nimmt daher die in Fig. 3 angegebene Form an. Berechnen wir nun das bestimmte Integral in Gleichung I<sub>2</sub>, so erhalten wir

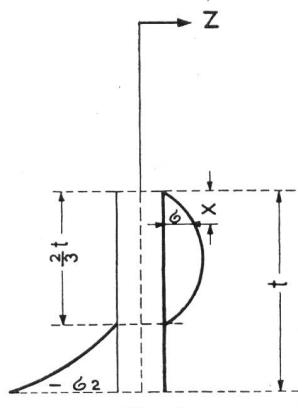


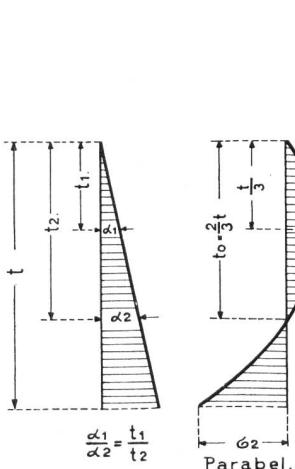
Fig. 3.

$$\int_0^t \frac{\sigma_2}{t^2} (2t - 3x)x^2 dx = -\frac{\sigma_2 t^2}{12}$$

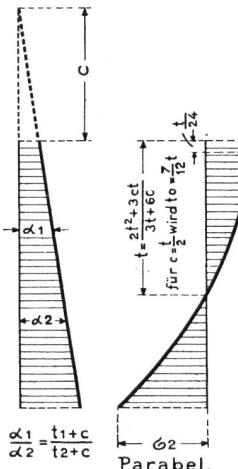
Das äussere Moment, auf 1 cm Breite bezogen, lautet  $\frac{M}{b}$ , folglich

$$\frac{M}{b} + \frac{\sigma_2 t^2}{12} = 0 \text{ und daraus } -\sigma_2 = \frac{12M}{bt^2}$$

<sup>1)</sup> Siehe auch Uhlmann, Beton und Eisen 1909, S. 18.



Nº 1.



Nº 2.

Würde man die Baugrundziffer oben und unten gleich annehmen, so ergäbe sich für  $t_0 = \frac{1}{2}t$ , was einem gleichmässigen druckfesten Boden, z. B. losem Flussgeröll, entsprechen würde. Ein in solchem Boden ausgeführter Versuch führt zum gleichen Resultat. Die Gleichung für die Pressungen ergäbe sich zu

$$\sigma = \frac{2\sigma_2 x}{t} - \sigma_2$$

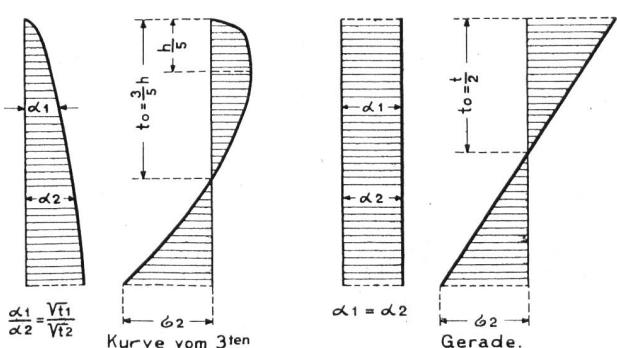
Dies ist die Gleichung einer Geraden. Für  $x = 0$  wird  $\sigma = -\sigma_2$ , und für  $x = t$  ist  $\sigma = \sigma_2$ ; wird  $x = \frac{t}{2}$ , so ist  $\sigma = 0$ . Die Formel für  $\sigma_2$  lautet:

$$\sigma_2 = \frac{6M}{bt^2}$$

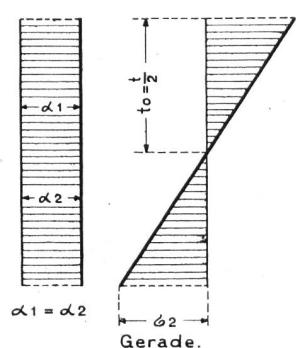
Das sind die beiden extremen Möglichkeiten. Wäre der Verlauf der Bodenelastizität z. B. wie bei Nr. 2 in Fig. 4, so läge der Drehpunkt zwischen  $\frac{t}{2}$  und  $\frac{2}{3}t$ , je nachdem sich c der Grenze  $\infty$  oder 0 nähert. Wir erhalten also bei den verschiedenen Annahmen des Verlaufes der Baugrundziffern die in Fig. 4 dargestellten Pressungskurven. Für die praktischen Bedürfnisse dürfte es genügen, nur die Fälle 1 und 4 zu berücksichtigen.

Es ist nun noch der geringe Einfluss des Mast- und Sockelgewichts festzustellen. Nach den Versuchen wird der Fundamentdrehpunkt durch die Bodenreaktion an der Fundamentsohle nur seitlich verschoben und auch das nur bei Erdreich mit nach unten zunehmender Baugrundziffer. Der seitliche Abstand des Drehpunktes von der Schwerachse des Fundamentes beträgt zirka  $\frac{b}{4}$ .

Die Nulllinie des durch das Gewicht und das Biegungsmoment erzeugten Spannungskeiles liegt in der Schnittlinie der durch die Drehachse gehenden und zur Sockelseitenfläche parallelen Ebene mit der Grundfläche. Der Inhalt des Spannungskeiles muss gleich dem Gewicht G sein, und dieses wirkt in seiner lotrechten Schwerachse. Die Gewichtsreaktion, die dem äusseren Moment entgegenwirkt, beträgt also für



Nº 3.



Nº 4.

Fig. 4.

die beiden Fälle angenähert  $\frac{G b}{6}$  und  $\frac{G b}{3}$  und zeigt deren kleine Wirkung auf das Endresultat.

Die vereinfachten Schlussformeln, in welchen die Baugrundziffern eliminiert sind, würden also lauten:

I. Für gesetzte Erdschüttungen und gewachsenen Boden:

$$\sigma_2 = \frac{12 \left( M - \frac{G b}{6} \right)}{b t^2} = \frac{12 Z \left( 1 + \frac{2}{3} t \right) - 2 G b}{b t^2}$$

III Hummusdeponie.

V Flußschotterdeponie.

VI Gewachsener lehmiger Sandboden.

II. Für loses Geröll, Geschiebe, Sand:

$$\sigma_2 = \frac{6 \left( M - \frac{G b}{3} \right)}{b t^2} = \frac{6 Z \left( 1 + \frac{t}{2} \right) - 2 G b}{b t^2}$$

Es sind nun noch für die verschiedenen Bodenarten die höchstzulässigen  $\sigma_2$  zu bestimmen, bei welchen das zulässige Mass der Verdrehung nicht überschritten wird. In Fig. 5 ist die bei den Versuchen gemessene Verschiebung (ohne Eigendurchbiegung) der 12 m über Boden liegenden Mastspitze in Funktion der Bodenpressungen der untern, 2 m

VII Gewachsener Kiesboden.

IX Gewachsener reiner Lehmboden.

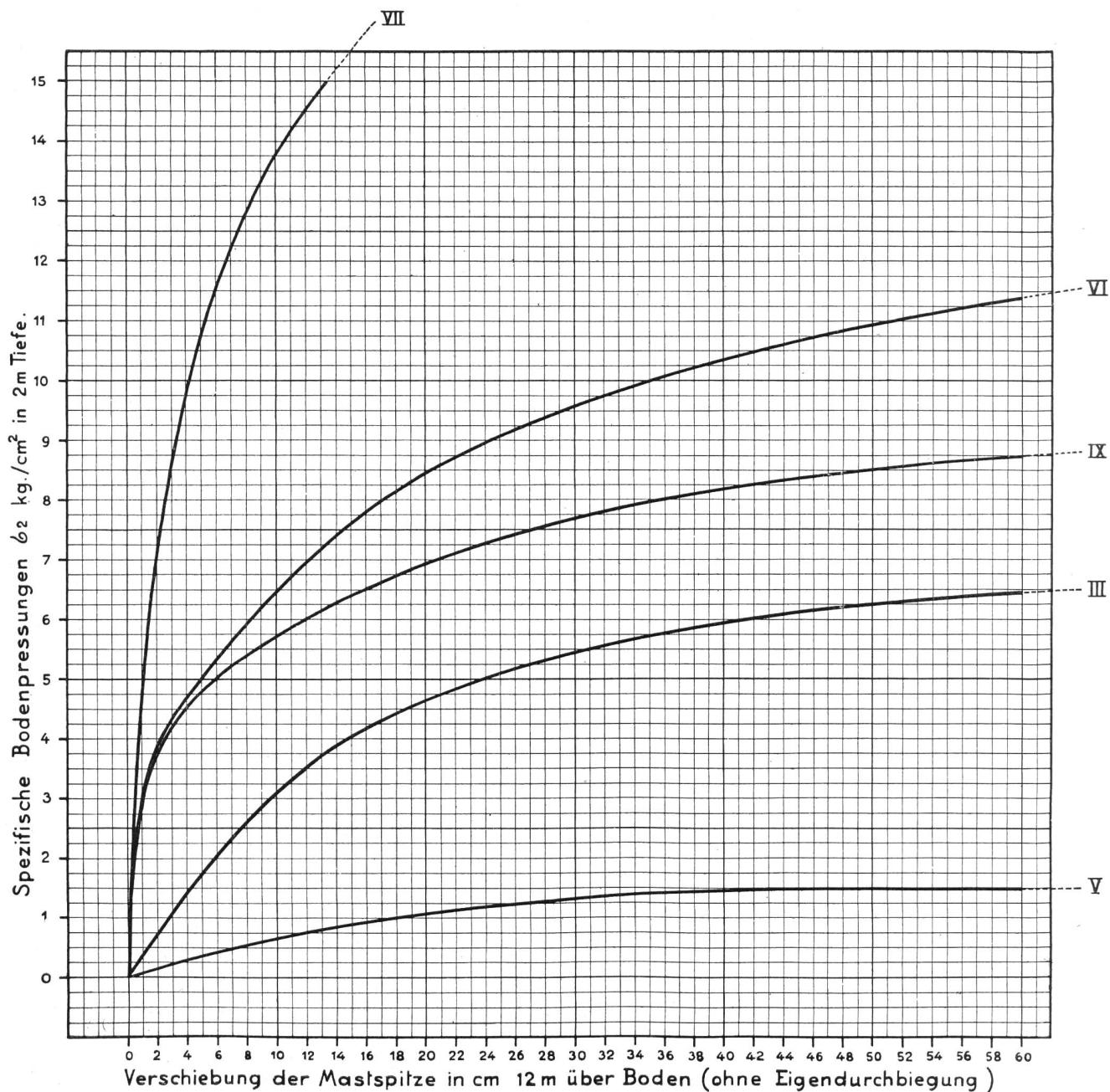


Fig. 5.

tiefe stehenden Fundamentkante aufgetragen. Die Pressungen wurden nach obigen Formeln berechnet unter Verwendung des der betreffenden Spitzerverschiebung entsprechenden Kraftmomentes. Erachtet man bei den anzunehmenden Belastungen für Schwachstrom-Tragwerke eine Spitzerverschiebung von 15 cm in 12 m oder von 10 cm in 8 m Höhe über Boden als zulässig, so ergeben sich für die verschiedenen Bodenarten folgende höchstzulässige spezifische Pressungen in 2 m Tiefe:

Bodenart	Zulässige Bodenpressung in 2 m Tiefe kg/cm <sup>2</sup>
Loses Geröll, Geschiebe . . . . .	1,0
Erdschüttungen . . . . .	4,0
Leichter Ackerboden . . . . .	5,5
Schwerer Ackerboden . . . . .	6,5
Gewachsener Kiesboden . . . . .	13,0

Für eine andere Tiefe erhält man die zulässige Bodenpressung, wenn diejenige in 2 m Tiefe mit dem Verhältnis der Tiefen multipliziert wird. Es ergeben sich die in Fig. 6 eingetragenen Geraden, die erlauben, für eine beliebige Tiefe die zulässige Pressung abzulesen. Die oben erwähnten Ausbiegungen werden in Wirklichkeit bei den anzunehmenden Belastungen nicht erreicht, da infolge Nachgebens die Spannweiten verkleinert werden und somit die Zugspannung in den Leitern sinkt. Würden sie erreicht, so würden grössere Zusatzlasten auf die Drähte

wirken als anzunehmen wäre. Es ist also genügend Sicherheit vorhanden.

Berechnen wir nun zum Vergleich die Fundamente einer 8 m Kabelsäule für die verschiedenen

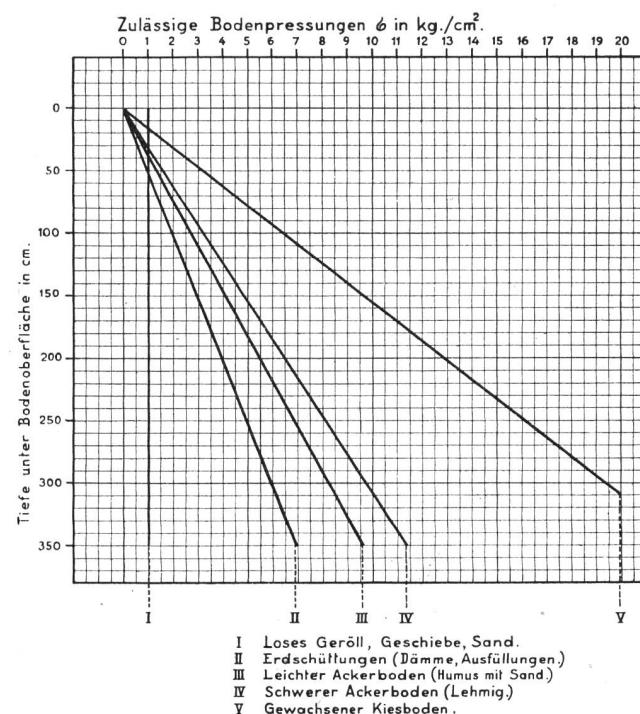


Fig. 6.

Bodenarten nach den vereinfachten Formeln. Die Resultate sind in folgender Tabelle eingetragen:

Bodenart	Nach Schwachstrom-Vorschriften vereinfachte Formeln				Beton-Vermehrung oder -Verminderung gegenüber den alten Vorschriften m <sup>3</sup>
	Fundament-tiefe t cm	Boden-Pressung $\sigma_2$ in $\text{kg}/\text{cm}^2$	Fundament-breite b cm	Beton in m <sup>3</sup>	
Loses Geröll, Geschiebe, Sand . . . . .	300	0,98	150	6,75	+ 1,75
Erdschüttungen, gesetzt . . . . .	240	4,65	100	2,40	- 2,6
Leichter Ackerboden . . . . .	215	5,7	100	2,15	- 2,85
Schwerer Ackerboden . . . . .	200	6,5	100	2,00	- 3,0
Gewachsener Kiesboden . . . . .	160	9,95	100	1,6	- 3,4
Leichter Torfboden . . . . .	100	—	290/290	8,4	+ 3,4

Die vereinfachte Methode hat den grossen Vorteil, ohne Kenntnis der absoluten Grösse der Baugrundziffern zum Ziele zu führen. Gegenüber den alten Vorschriften ergeben die neuen Bestimmungen eine Betonersparnis von 54—68 % für gewachsenen Boden und eine Betonvermehrung für schlechten Baugrund (Geröll, Torfboden) von 35—68 %. Es ist als grosser Fortschritt zu betrachten, dass sich nun auch im Linienebau die Fundamente nach dem Erdreich zu richten haben. Wenn auch die Versuche das Verhalten der Fundamente im Boden nicht restlos abgeklärt haben, so ergeben sie doch Resultate, die der Wirklichkeit bedeutend näher kommen als diejenigen der alten Bestimmungen.

Gestützt auf vorliegende Darlegungen möchte ich nun beantragen, im Anhang der Schwachstrom-Vorschriften unter Berechnung der Fundamente folgende Ziffer 3 aufzunehmen:

3. Tragwerkfundamente mit guter Erdeinspannung (Blockfundamente, grosse Eingrabtiefe, guter Boden) sind nach folgenden Formeln zu berechnen:

a. Für loses Geröll, Geschiebe, Sand

$$\sigma = \frac{6 Z \left(1 + \frac{t}{2}\right) - 2 G b}{b t^2}$$

$\sigma$  darf für alle Tiefen 1,0 kg pro  $\text{cm}^2$  nicht überschreiten.

b. Für gewachsenen Boden und gesetzte Erdschüttungen

$$\sigma = \frac{12Z \left(1 + \frac{2}{3}t\right) - 2Gb}{b t^2}$$

$\sigma$  darf für die verschiedenen Bodenarten folgende Werte nicht überschreiten:

Bodenart	Zulässige Bodenpressung in Tiefe $t$ in $\text{kg}/\text{cm}^2$
Erdschüttungen (Dämme, Auffüllungen)	$\sigma = 0,020 t$
Leichter Ackerboden (Humus mit Sand)	$\sigma = 0,027 t$
Schwerer Ackerboden (lehmig)	$\sigma = 0,032 t$
Gewachsener Kiesboden . . . . .	$\sigma = 0,065 t$

Die Fundamenttiefe kann in erster Annäherung aus folgenden Formeln berechnet werden. Sie ergeben etwas zu kleine Werte (zirka 10 %).

Bodenart	Näherungswert der Fundamenttiefe
Erdschüttungen . . . . .	$t = 8,5 \sqrt[3]{\frac{Zl}{b}}$
Leichter Ackerboden . . . . .	$t = 7,6 \sqrt[3]{\frac{Zl}{b}}$
Schwerer Ackerboden . . . . .	$t = 7,2 \sqrt[3]{\frac{Zl}{b}}$
Gewachsener Kiesboden . . . . .	$t = 5,7 \sqrt[3]{\frac{Zl}{b}}$

Es bedeutet:

- $\sigma$  die vom Biegemoment erzeugte seitliche Bodenpressung an der untern Fundamentkante in der Tiefe  $t$  in kg per  $\text{cm}^2$ ,
- $Z$  die äussere, oben am Mast angreifende, nach Art. 34 zu bestimmende Zugkraft in kg,
- $l$  die Länge des Krafthebelarmes von Fundamentoberkante bis Angriffspunkte der Zugkraft in cm,
- $t$  die Fundamenttiefe in cm,
- $G$  das Gewicht des Sockels und Mastes in kg,
- $b$  die Fundamentbreite in cm.

## Aussergewöhnliche Folgen einer Starkstromstörung.

In einem schweizerischen Dorfe ereignete sich kürzlich eine Starkstromstörung, welche durch das Zusammentreffen verschiedener Umstände von aussergewöhnlichen Folgen begleitet war, deren Ursachen und Begleiterscheinungen für Beamte und Monteure, die sich mit elektrischen Installationen zu befassen haben, von Interesse sind. Ein Auszug aus dem bezüglichen Berichte dürfte deshalb an dieser Stelle von Nutzen sein.

Bei einem Gewitter trat in der Transformatoren-Station der Ortschaft ein Defekt auf, welcher zu einem Uebertritt von hochgespanntem Strom von 10,000 Volt Spannung in das dortige Niederspannungsnetz führte. Um die kritische Zeit sass in einer benachbarten Wirtschaft ein Gast bei einem Glase Wein, während die 4 kleinen Kinder der Wirtin am Boden sassan und spielten. Die Wirtin selbst war in der Küche nebenan. Plötzlich trat längs der Wand der Gaststube eine starke Feuerscheinung auf, begleitet von einem heftigen Knall und kräftiger Rauchentwicklung. Die Feuerscheinung dauerte nur einen Augenblick. Eine Zeitung, die ein am Boden spielendes Kind in den Händen hielt, wurde zur Entzündung gebracht, auf den Tischen wurde verschiedenes Glasgeschirr zertrümmt und gleichzeitig wurden im Hause alle elektrischen Glühlampen und Sicherungs-Schmelzeinsätze demoliert. Die starke Feuerscheinung in der Gaststube trat längs der in Isolierrohr geführten Lichtleitung auf. Parallel zu dieser elektrischen Leitung ist die Erdleitung der eidg. Telephon-Installation geführt und es beträgt der Abstand zwischen dem

## Conséquences extraordinaires d'un dérangement causé par du courant fort.

Il s'est produit récemment, dans un village suisse, un dérangement qui a été causé par du courant fort et qui, par suite de circonstances diverses, a eu des conséquences extraordinaires. Les causes de ce dérangement et la manière dont il s'est manifesté présentant de l'intérêt pour les fonctionnaires et les monteurs qui s'occupent d'installations électriques, nous croyons utile de donner ci-après un extrait du rapport relatant l'événement.

Lors d'un orage, il se produisit dans le poste de transformation de la localité un défaut, qui provoqua le passage d'un courant de 10,000 volts dans le réseau local à basse tension. A ce moment-là, dans le restaurant voisin, un consommateur était attablé devant un verre de vin, cependant que les 4 petits enfants de la tenancière, assis sur le plancher, jouaient et s'amusaient. La tenancière, elle, se trouvait à la cuisine. Soudain apparut le long de la paroi de la salle à boire une lueur intense accompagnée d'une formidable détonation et d'un fort dégagement de fumée. Cette lueur ne dura qu'un instant. Un journal que tenait l'un des enfants prit feu, des verres qui étaient sur la table furent mis en pièces et toutes les lampes à incandescence de la maison ainsi que les fusibles des protecteurs furent démolis. La lueur dans la salle à boire apparaissait le long des conduites d'éclairage placées dans des tubes isolants. Le fil de terre de l'installation téléphonique de l'Etat suit parallèlement la conduite d'éclairage, et la distance entre l'enveloppe métallique du tube isolant et le fil de terre du téléphone est d'environ 10 mm. Le long du